

EMERGENZA CENTRO ITALIA

PROVINCIA DI MACERATA
COMUNE DI CALDAROLA



**INSTALLAZIONE DI STRUTTURE IN MODALITÀ
TEMPORANEA E TRANSITORIA PER ATTIVITÀ DI CULTO**
CENTRO DELLA COMUNITÀ DI CALDAROLA (MC)

PROPRIETÀ: COMUNE DI CALDAROLA

COMMITTENTE: CARITAS ITALIANA - Don Francesco Soddu

- RELAZIONE TECNICA
- RELAZIONE SUI MATERIALI
- RELAZIONE GEOTECNICA E SULLE FONDAZIONI
- PIANO DI MANUTENZIONE
- RELAZIONE DI CALCOLO

RS1

STRUTTURE

DATA: OTTOBRE 2017



INDICE

1	RELAZIONE TECNICA	4
1.1	PREMESSA	4
1.2	CARATTERISTICHE TIPOLOGICHE E DIMENSIONALI	4
1.3	CARATTERISTICHE STRUTTURALI.....	4
2	RELAZIONE SUI MATERIALI.....	6
2.1	MATERIALI UTILIZZATI.....	6
3	RELAZIONE GEOTECNICA E SULLE FONDAZIONI.....	11
3.1	PREMESSA	11
3.2	NORMATIVA DI RIFERIMENTO.....	11
3.3	CARATTERISTICHE DEL PROGETTO	11
3.4	CARATTERISTICHE GEOMORFOLOGICHE DEL SITO	11
3.5	PARAMETRI GEOTECNICI	11
3.6	DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA	12
3.7	TIPOLOGIA FONDAZIONALE	13
3.8	INTERAZIONE CON STRUTTURE LIMITROFE	13
3.9	COEFFICIENTI DI SICUREZZA SULLE AZIONI.....	13
3.10	FONDAZIONI SUPERFICIALI	14
3.10.1	VERIFICHE ALLO STATO LIMITE ULTIMO	14
3.10.1.1	CAPACITA' PORTANTE	14
3.10.1.2	SCORRIMENTO	15
3.10.2	VERIFICHE ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO.....	16
3.10.2.1	CEDIMENTI	16
4	PIANO DI MANUTENZIONE	17
4.1	ELEMENTI COSTITUTIVI DEL PIANO DI MANUTENZIONE	17
4.2	DESCRIZIONE DELL'INTERVENTO STRUTTURALE	18
4.3	IL PIANO DI MANUTENZIONE.....	18
4.3.1	OPERE IN FONDAZIONE	18
4.3.2	OPERE IN CEMENTO ARMATO	19
4.3.3	OPERE IN LEGNO	20
5	RELAZIONE DI CALCOLO.....	21
5.1	PREMESSA	21
5.2	NORMATIVA DI RIFERIMENTO.....	21
5.3	VALUTAZIONE DELLA SICUREZZA.....	21
5.4	AZIONI SULLA STRUTTURA.....	21
5.5	ANALISI DEI CARICHI	21
5.5.1	CARICHI GRAVITAZIONALI	22
5.5.2	AZIONE DEL VENTO	23

5.5.3	CARICO DA NEVE	24
5.5.4	AZIONE SISMICA.....	25
5.6	COMBINAZIONE DELLE AZIONI.....	27
5.7	COMBINAZIONI DI CARICO	28
5.8	SOFTWARE DI CALCOLO UTILIZZATI.....	28
5.9	ANALISI DEL MODELLO STRUTTURALE.....	28
5.9.1	SCHEMATIZZAZIONE STRUTTURALE E TIPOLOGIA DI ANALISI.....	28
5.9.2	AFFIDABILITA' DEI CODICI UTILIZZATI.....	29
5.9.3	VALUTAZIONE DEI RISULTATI E GIUDIZIO MOTIVATO DI ACCETTABILITÀ	30
5.9.4	DATI DI PROGETTO.....	30
5.9.5	VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI IN C.A.....	31
5.9.6	VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI IN LEGNO	31
5.9.7	VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI DANNO.....	32
5.10	CALCOLO DI SINGOLI ELEMENTI STRUTTURALI	32
5.10.1	CALCOLO DEL PERLINATO	33
5.10.2	CALCOLO DEL CORNICIONE IN LEGNO	34
5.10.3	VERIFICA AL FUOCO DELLE TRAVI IN LEGNO	36
5.10.4	VERIFICA AL FUOCO DELLE PARETI E DEI PILASTRI IN LEGNO	38
5.10.5	VERIFICA DELLE PARETI PORTANTI	40
5.11	CALCOLO DEI GIUNTI.....	42
5.A	RELAZIONE DI CALCOLO - ALLEGATO	50
A.1	TABULATO DEI DATI DI PROGETTO	50
A.2	MASSE ECCITATE	76
A.3	VERIFICA DEGLI ELEMENTI IN C.A. (stato limite ultimo)	87
A.4	VERIFICA DEGLI ELEMENTI IN C.A. (stato limite di esercizio).....	131
A.5	VERIFICA DEGLI ELEMENTI IN LEGNO (stato limite ultimo)	180

1 RELAZIONE TECNICA

1.1 PREMESSA

Il presente Fascicolo contiene i seguenti Elaborati:

- Relazione Tecnica che individua le caratteristiche principali delle opere in progetto dal punto di vista tipologico, morfologico e strutturale.
- Relazione sui Materiali che definisce i parametri meccanici dei materiali utilizzati.
- Relazione Geotecnica e sulle Fondazioni che riporta i criteri seguiti per le indagini in sito, definisce i parametri geotecnici e la resistenza dei terreni interessati e la tipologia fondazionale utilizzata.
- Piano di Manutenzione delle Opere Strutturali.
- Relazione di Calcolo contenente i dati relativi al dimensionamento degli elementi strutturali e le verifiche alle azioni statiche e sismiche condotte secondo le norme vigenti.

1.2 CARATTERISTICHE TIPOLOGICHE E DIMENSIONALI

La struttura in progetto è destinata a centro polivalente. La struttura risulta costituita da un unico corpo di fabbrica e si sviluppa in altezza su un solo piano fuori terra, per un'altezza massima di circa 3 m in gronda ed di circa 4 m al colmo. La struttura occupa in pianta una superficie di circa 180 mq, di forma pressoché rettangolare. La copertura è a doppia falda.

1.3 CARATTERISTICHE STRUTTURALI

La struttura in progetto presenta le seguenti caratteristiche strutturali:

- **FONDAZIONI:** Le fondazioni sono realizzate con reticolo chiuso di travi come meglio descritto nella Relazione Geotecnica. Il piano fondale è completato da un solaio in latero-cemento 20+4 cm a travetti precompressi aerato.
- **STRUTTURE PORTANTI VERTICALI:** La struttura portante verticale fuori terra è realizzata in legno con sistema misto TELAIO e PLATFORM-FRAME (sistema a telaio controventato con pannelli OSB) costituita da pareti portanti realizzate nel seguente modo:

- TRAVE DI BASE (trave radice): Realizzata in legno lamellare di sezione 16x8 cm sulla quale si appoggiano le pareti, che costituisce lo spiccato della struttura in legno.
 - CORRENTE INFERIORE: Realizzato in legno lamellare di sezione 16x8 cm.
 - MONTANTI: Realizzati in legno lamellare di sezione 8x16 cm, 12x16 cm e 16x16 cm posti ad interasse di circa 60 cm che assorbono i carichi verticali.
 - CORRENTE SUPERIORE: Realizzato in legno lamellare di sezione idonea ad ospitare le travi dei solai e della copertura, che ripartisce i carichi verticali sui montanti.
 - SISTEMA DI CONTROVENTAMENTO: Realizzato con doppia pannellatura OSB di spessore 18 mm alla quale è demandata la resistenza ai carichi orizzontali (vento, sisma) e che impedisce l'instabilizzazione dei montanti.
- STRUTTURE PORTANTI ORIZZONTALI: La copertura è in legno lamellare realizzata con travi di sezione idonea con sovrastante perlinato e pacchetto coibentato.
- RESISTENZA AL FUOCO DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI: Gli elementi strutturali orizzontali e verticali sono stati dimensionati per garantire una resistenza al fuoco R 60.

2 RELAZIONE sui MATERIALI

2.1 MATERIALI UTILIZZATI

Nella costruzione delle opere in oggetto è previsto l'impiego dei seguenti materiali:

- Conglomerato cementizio
- Acciaio per c.a.
- Acciaio per strutture metalliche
- Giunti saldati
- Giunti bullonati
- Giunti con viti, chiodi e graffe
- Legno Massiccio
- Legno Lamellare
- Pannelli a base di legno (OSB)
- Ancoraggi

Le caratteristiche dei materiali utilizzati sono di seguito descritte.

• CONGLOMERATO CEMENTIZIO

Il calcestruzzo utilizzato è di Classe C25/30 avente le caratteristiche meccaniche espresse in daN/cm² riportate nella seguente tabella:

PROPRIETA'	CLASSE			
	C20/25	C25/30	C28/35	C32/40
R _{ck} : resistenza a compressione caratteristica cubica	250	300	350	400
f _{ck} : resistenza a compressione caratteristica cilindrica	207.5	249	291	332
f_{cd}: resistenza a compressione di calcolo	118	141	165	188
f _{ctm} : resistenza a trazione media	22.65	25.58	28.35	30.99
f _{ctk} : resistenza a trazione caratteristica	15.86	17.91	19.85	21.69
f _{ctd} : resistenza a trazione di calcolo	10.57	11.94	13.23	14.46
f _{bk} : tensione tangenziale caratteristica di aderenza acc-cls	35.69	40.30	44.66	48.80
f_{bd}: tensione tangenziale di calcolo di aderenza acc-cls	23.79	26.87	29.77	32.53
E_{cm}: modulo elastico	302005	314472	325881	336428
Classe di Esposizione / R _{min}	XC2			C 25/30
Classe di Consistenza	S4 – FLUIDA (fondazioni,)			

I valori di calcolo sono ottenuti dai valori caratteristici applicando il coefficiente parziale di sicurezza γ_c pari a 1.5.

• ACCIAIO PER C.A.

Per tutte le strutture in C.A. le barre di armature sono del tipo B450C caratterizzate dai seguenti valori di resistenza espressi in daN/cm²:

f _y nom: tensione nominale di snervamento	4500
f _{yk} : tensione caratteristica di snervamento	> 4500
f _t nom: tensione nominale di rottura	5400
f _{tk} : tensione caratteristica di rottura	> 5400

I valori di calcolo sono ottenuti dai valori caratteristici applicando il coefficiente parziale di sicurezza γ_s pari a 1.15.

• ACCIAIO PER STRUTTURE METALLICHE

L'acciaio utilizzato è del tipo S 235 avente le seguenti caratteristiche meccaniche espresse in daN/cm²:

Classe	Spessore nominale			
	t ≤ 40 mm		40 mm < t ≤ 80 mm	
	fyk	ftk	fyk	ftk
S 235	2350	3600	2150	3600
S 275	2750	4300	2550	4100
S 355	3550	5100	3350	4700

Dove:

fyk: tensione caratteristica di snervamento

ftk: tensione caratteristica di rottura

Il modulo elastico E si assume pari a: 2100000 daN/cm²

I valori di calcolo sono ottenuti dai valori caratteristici applicando i coefficienti parziali di sicurezza riportati di seguito, i cui valori dipendono dal tipo di elemento da verificare:

Resistenza delle sezioni di Classe 1-2-3-4	$\gamma_{M0} = 1.05$
Resistenza all'instabilità delle membrature compresse, inflesse e presso-inflesse	$\gamma_{M1} = 1.05$
Resistenza all'instabilità delle membrature di ponti stradali e ferroviari	$\gamma_{M1} = 1.10$
Resistenza nei riguardi della frattura delle sezioni tese indebolite dai fori	$\gamma_{M2} = 1.25$

• GIUNTI SALDATI

I giunti saldati possono essere dei seguenti tipi:

- A completa penetrazione
- A parziale penetrazione
- A cordoni d'angolo

La resistenza di calcolo dei giunti a completa penetrazione si assume pari a quella del più debole degli elementi collegati.

La resistenza di calcolo dei giunti a parziale penetrazione e a cordoni d'angolo vale:

$$ftk / (\beta * \gamma_{M2})$$

essendo:

ftk: resistenza a rottura del più debole degli elementi collegati

β : 0.8 per S235 ; 0.85 per S275 ; 0.9 per S355

$\gamma_{M2} = 1.25$

• GIUNTI BULLONATI

I bulloni e le barre filettate sono di classe 8.8, aventi le caratteristiche meccaniche riportate nella Tabella seguente espresse in daN/cm²:

Bullone	Normali			Alta Resistenza	
Vite	4.6	5.6	6.8	8.8	10.9
Dado	4	5	6	8	10
f _{yk} : tensione di snervamento	2400	3000	4800	6400	9000
f _{tk} : tensione di rottura	4000	5000	6000	8000	10000

I valori di calcolo sono ottenuti dai valori caratteristici applicando il coefficiente parziale di sicurezza:

$\gamma_{M2} = 1.25$ (giunti acciaio – acciaio)

$\gamma_M = 1.5$ (giunti legno – legno e legno – acciaio)

• GIUNTI CON VITI, CHIODI E GRAFFE

L'acciaio utilizzato per le viti ha una resistenza caratteristica a rottura di 8000 daN/cm².

L'acciaio utilizzato per le graffe di fissaggio dei pannelli OSB ha una resistenza caratteristica a rottura di 8000 daN/cm².

L'acciaio utilizzato per i chiodi di fissaggio delle piastre di base ai montanti ha una resistenza caratteristica a rottura di 6000 daN/cm².

• LEGNO MASSICCIO

Il legno massiccio è di classe C 24 avente le seguenti caratteristiche meccaniche espresse in daN/cm² (EN 338:2009):

LEGNO MASSICCIO			
Proprietà	C 16	C 24	C 30
f _{mk} : flessione parallela	160	240	300
f _{t0k} : trazione parallela	100	140	180
f _{t90k} : trazione perpendicolare	4	4	4
f _{c0k} : compressione parallela	170	210	230
f _{c90k} : compressione perpendicolare	22	25	27
f _{vk} : taglio	32	40	40
E _{0m} : modulo elastico medio parallelo	80000	110000	120000
E _{0k} : modulo elastico parallelo	54000	74000	80000
E _{90m} : modulo elastico medio perpendicolare	2700	3700	4000
G _m : modulo di taglio medio	5000	6900	7500

I valori di calcolo sono ottenuti dai valori caratteristici applicando i coefficiente parziali di sicurezza seguenti:

- combinazioni fondamentali: $\gamma_M = 1.5$

- combinazioni eccezionali: $\gamma_M = 1$

- giunti: $\gamma_M = 1.5$

La Classe di Durata del carico e la Classe di Servizio della struttura vengono definiti secondo il caso specifico e di conseguenza si assumono i valori dei coefficienti correttivi della resistenza K_{mod} e della deformazione a lungo termine K_{def} .

• LEGNO LAMELLARE

Il legno lamellare è di classe GL 24h / GL 28h avente le seguenti caratteristiche meccaniche espresse in daN/cm² (EN 14080/2013):

LEGNO LAMELLARE OMOGENEO			
Proprietà	GL 24h	GL 28h	GL 32h
f _m k: flessione	240	280	320
f _t 0k: trazione parallela	192	223	256
f _t 90k: trazione perpendicolare	5	5	5
f _c 0k: compressione parallela	240	280	320
f _c 90k: compressione perpendicolare	25	25	25
f _v k: taglio	35	35	35
E ₀ m: modulo elastico medio parallelo	115000	126000	142000
E ₀ k: modulo elastico parallelo	96000	105000	118000
E ₉₀ m: modulo elastico medio perpendicolare	3000	3000	3000
G _m : modulo di taglio medio	6500	6500	6500

I valori di calcolo sono ottenuti dai valori caratteristici applicando i coefficiente parziali di sicurezza seguenti:

- combinazioni fondamentali: $\gamma_M = 1.45$
- combinazioni eccezionali: $\gamma_M = 1$
- giunti: $\gamma_M = 1.5$

La Classe di Durata del carico e la Classe di Servizio della struttura vengono definiti secondo il caso specifico e di conseguenza si assumono i valori dei coefficienti correttivi della resistenza K_{mod} e della deformazione a lungo termine K_{def}.

• PANNELLI A BASE DI LEGNO (OSB/3)

I pannelli utilizzati per il rivestimento delle pareti sono del tipo OSB/3 per l'utilizzo anche in ambiente umido, aventi le seguenti caratteristiche meccaniche espresse in daN/cm² (EN 300:2006):

Proprietà	OSB/3
f _m 0k: flessione parallela	164
f _m 90k: flessione perpendicolare	82
f _t 0k: trazione parallela	94
f _t 90k: trazione perpendicolare	70
f _c 0k: compressione parallela	154
f _c 90k: compressione perpendicolare	127
f _v k: taglio	68
f _r k: taglio per rotolamento	10
E _m 0: modulo elastico a flessione parallela	49300
E _m 90: modulo elastico a flessione perpendicolare	19800
E _t 0: modulo elastico a trazione parallela	38000
E _t 90: modulo elastico a trazione perpendicolare	30000
E _c 0: modulo elastico a compressione parallela	38000
E _c 90: modulo elastico a compressione perpendicolare	30000
G _v : modulo elastico a taglio	10800
G _r v: modulo elastico a taglio per rotolamento	500

I pannelli svolgono nell'ambito del sistema strutturale funzione di controventamento e non sono oggetto di verifiche tensionali nel proprio piano nel caso in cui sia rispettata la seguente condizione come raccomandato nel punto 9.2.4.2 dell'EC5:

$$b/t \leq 100$$

dove:

b= distanza libera tra i montanti = 545 mm

t= spessore del pannello = 18 mm

Tale condizione per la struttura in progetto è sempre verificata.

I valori di calcolo sono ottenuti dai valori caratteristici applicando i coefficiente parziali di sicurezza seguenti:

- combinazioni fondamentali: $\gamma_M = 1.4$
- combinazioni eccezionali: $\gamma_M = 1$
- giunti: $\gamma_M = 1.5$

La Classe di Durata del carico e la Classe di Servizio della struttura vengono definiti secondo il caso specifico e di conseguenza si assumono i valori dei coefficienti correttivi della resistenza K_{mod} e della deformazione a lungo termine K_{def} .

• **ANCORAGGI**

Gli ancoraggi tra gli elementi strutturali, ove previsti, sono realizzati nel seguente modo:

- **ANCORAGGI CHIMICI:**
- Resina tipo HILTI HIT-RE 500 SD e barre filettate per connessioni legno-legno
- Resina tipo HILTI HIT-HY 200 A e barre filettate per connessioni su c.a.

3 RELAZIONE GEOTECNICA e sulle FONDAZIONI

3.1 PREMESSA

La presente Relazione individua la natura e le caratteristiche geotecniche dei terreni interessati dalle opere in progetto e definisce la tipologia fondazionale ritenuta più idonea e le relative verifiche di resistenza e funzionalità previste dalla normativa.

3.2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

La normativa cui viene fatto riferimento nelle fasi di calcolo e progettazione è la seguente:

- **D.M. 14/01/2008:** "Norme tecniche per le costruzioni"
- **CIRC. MIN. n. 617 del 02/02/2009:** "Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche delle Costruzioni" di cui al D.M. 14/01/2008

3.3 CARATTERISTICHE DEL PROGETTO

Il progetto prevede la realizzazione di un edificio adibito a centro polivalente avente struttura portante verticale in legno. Il piano di posa delle fondazioni viene previsto ad una profondità di 1.2 m dal piano campagna e le stesse saranno realizzate con reticolo chiuso di travi.

3.4 CARATTERISTICHE GEOMORFOLOGICHE DEL SITO

La costruzione in oggetto ricade su un'area pressoché pianeggiante posta a quota 290 m s.l.m..

A partire dal piano campagna attuale nell'area è presente terreno vegetale per uno spessore di circa 0.4 m, seguito da limo sabbioso per uno spessore di circa 3.5 m e da ghiaia.

Durante l'esecuzione delle indagini si è rilevata la presenza di una falda alla profondità di circa 14 m che non interferisce con l'opera in progetto.

L'area può considerarsi in condizioni di stabilità e non ricade in aree a rischio idrogeologico come confermato dall'analisi del Piano Assetto Idrogeologico.

3.5 PARAMETRI GEOTECNICI

Il programma delle indagini si è posto l'obiettivo di individuare le caratteristiche geotecniche rilevanti al caso, e quindi:

- Le caratteristiche geologiche del sito
- La stratigrafia locale
- Le caratteristiche delle falde idriche
- Le proprietà geotecniche dei terreni
- Le condizioni di stabilità dell'area

L'indagine è stata eseguita mediante:

- Raccolta di dati riguardanti la natura geologico-tecnica dell'area in esame
- Rilevamento geologico dell'area.
- Esecuzione di n. 3 sondaggi spinti fino alla profondità di 15 m
- Esecuzione di n. 9 prove SPT
- Esecuzione di n. 8 prove penetrometriche dinamiche spinte fino alla profondità di circa 6 m
- Analisi delle caratteristiche costruttive del complesso in esame
- Verifica della presenza di infiltrazioni idriche e dell'eventuale esistenza della falda

Con riferimento alla relazione geologica allegata, si evince che il terreno interessato dalla costruzione in oggetto, ha le seguenti caratteristiche:

• **DESCRIZIONE LITOLOGICA:**

Litologia	Posizione	Descrizione
0	da p.c. a 0.4 m	Terreno vegetale
A	da 0.4 m a 3.8 m	Limo sabbioso
B	da 3.8 m a fine indagine	Ghiaia

• **PARAMETRI GEOTECNICI:**

Litologia	γ daN/mc	ϕ gradi	c daN/cm ²	Cu daN/cm ²	E daN/cm ²
A	2000	24	0.03	0.3	200
B	2100	28	----	----	400

Dove:

γ = Peso specifico ; ϕ = Angolo attrito interno ; c = coesione efficace; Cu = Resistenza non drenata

E = Modulo elastico ; - - - - = parametro non misurato o non pertinente

3.6 DEFINIZIONE DELL'AZIONE SISMICA

Per la definizione dell'azione sismica si è fatto riferimento a quanto raccomandato dalla Protezione Civile per il sito in oggetto. I valori richiesti, rilevati dalla relazione geologica, per lo SLV sono:

- $a_g/g = 0.3$
- $S=S_s * S_t = 1.5$

Si sono quindi tarati i parametri dell'approccio semplificato delle NTC 2008 per ottenere le stesse azioni sismiche. I parametri utilizzati sono i seguenti:

- Vita Nominale: 115 anni
- Classe d'Uso: IV
- Categoria di Sottosuolo: D
- Categoria Topografica: T2

I valori richiesti per lo SLO sono:

- $ag/g = 0.12$
- $S = S_s * S_t = 2.2$

Si sono quindi tarati i parametri dell'approccio semplificato delle NTC 2008 per ottenere le stesse azioni sismiche. I parametri utilizzati sono i seguenti:

- Vita Nominale: 138 anni
- Classe d'Uso: IV
- Categoria di Sottosuolo: D
- Categoria Topografica: T2

3.7 TIPOLOGIA FONDAZIONALE

Le strutture di fondazione sono realizzate con reticolo chiuso di travi di sezione 60x50 cm impostate a 1.2 m dal piano campagna.

Il piano di posa sarà raggiunto con cls magro. Il piano fondale è completato da un solaio in latero-cemento a travetti precompressi 20+4 cm aerato.

3.8 INTERAZIONE CON STRUTTURE LIMITROFE

La struttura in progetto non è posta in diretta vicinanza a costruzioni esistenti, pertanto non sussistono problemi di interazione con strutture limitrofe.

3.9 COEFFICIENTI DI SICUREZZA SULLE AZIONI

Il calcolo delle azioni è stato condotto utilizzando, ove pertinenti, i coefficienti riportati nella tabella seguente:

CARICO		Coefficiente γ_F	EQU	STR (A1)	GEO (A2)	HYD	UPL
Carichi permanenti G1	favorevoli	γ_{G1}	0.9	1	1	0.9	0.9
	sfavorevoli		1.1	1.3	1	1.3	1.1
Carichi permanenti G2	favorevoli	γ_{G2}	0	0	0	0	0
	sfavorevoli		1.5	1.5	1.3	1.5	1.5
Carichi variabili	favorevoli	γ_Q	0	0	0	0	0
	sfavorevoli		1.5	1.5	1.3	1.5	1.5

Dove:

- EQU: Stato limite di equilibrio come corpo rigido
- STR: Stato limite di resistenza della struttura e delle fondazioni
- GEO: Stato limite di resistenza del terreno
- HYD: Stato limite di sifonamento
- UPL: Stato limite di sollevamento

Il coefficiente γ_{G2} può essere assunto pari a 1.3 nel caso in cui i carichi $G2$ siano compiutamente definiti.

3.10 FONDAZIONI SUPERFICIALI

3.10.1 VERIFICHE ALLO STATO LIMITE ULTIMO

3.10.1.1 CAPACITA' PORTANTE

Il valore del carico di progetto ai fini della verifica allo SLU, è stato desunto con la formula di Hansen, utilizzando i parametri geotecnici indicati ed i coefficienti di sicurezza sui materiali e sulle resistenze riportati nelle tabelle seguenti:

COEFFICIENTI DI SICUREZZA SUI MATERIALI		
PARAMETRO	M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	1	1.25
Coesione efficace	1	1.25
Resistenza non drenata	1	1.4
Peso specifico	1	1

COEFFICIENTI DI SICUREZZA SULLE RESISTENZE			
VERIFICA	R1	R2	R3
Capacità portante	1	1.8	2.3
Scorrimento	1	1.1	1.1

Il calcolo può essere condotto secondo due diversi approcci:

- **APPROCCIO 1:**

Si devono considerare due diverse combinazioni:

- **COMBINAZIONE 1 ($A1+M1+R1$):** Il carico di progetto si calcola utilizzando i valori dei parametri geotecnici non ridotti $M1$ ed un coefficiente di sicurezza sulla resistenza $R1$. Il carico di progetto dovrà essere confrontato con il carico prodotto dalle azioni amplificate con i coefficienti di sicurezza $A1$.

- **COMBINAZIONE 2 ($A2+M2+R2$):** Il carico di progetto si calcola utilizzando i valori dei parametri geotecnici ridotti $M2$ ed un coefficiente di sicurezza sulla resistenza $R2$. Il carico di progetto dovrà essere confrontato con il carico prodotto dalle azioni amplificate con i coefficienti di sicurezza $A2$.

- **APPROCCIO 2:**

Si deve considerare un'unica combinazione ($A1+M1+R3$) in cui il carico di progetto si calcola utilizzando i valori dei parametri geotecnici non ridotti $M1$ ed un coefficiente di sicurezza sulla resistenza $R3$.

Il carico di progetto dovrà essere confrontato con il carico prodotto dalle azioni amplificate con i coefficienti di sicurezza $A1$.

Il carico massimo sul terreno allo SLU è pari a 0.69 daN/cm².

Il valore massimo è inferiore al carico di progetto pari a 1.11 daN/cm² calcolato con l'APPROCCIO

2.

Di seguito si riporta il calcolo del carico di progetto allo SLU.

CALCOLO CARICO LIMITE

OGGETTO : Trave di fondazione

CONDIZIONI DRENATE

Larghezza fondazione (m) :	0.7
Profondità fondazione (m) :	1.2
Angolo attrito terreno :	24
Coesione efficace (daN/cm ²) :	0
Peso terreno (daN/m ³) :	1800
Coefficiente di sicurezza capacità portante s.l.e. :	3

APPROCCIO 1 - COMBINAZIONE 1

Carico di progetto s.l.u. (daN/cm²) :	2.56
Carico di progetto s.l.e. (daN/cm²) :	0.85

APPROCCIO 1 - COMBINAZIONE 2

Coefficiente di sicurezza angolo di attrito (applicato alla tangente) :	1.25
Coefficiente di sicurezza coesione efficace :	1.25
Coefficiente di sicurezza capacità portante s.l.u. :	1.8
Carico di progetto s.l.u. (daN/cm²) :	0.87
Carico di progetto s.l.e. (daN/cm²) :	0.52

APPROCCIO 2

Coefficiente di sicurezza capacità portante s.l.u. :	2.3
Carico di progetto s.l.u. (daN/cm²) :	1.11
Carico di progetto s.l.e. (daN/cm²) :	0.85

3.10.1.2 SCORRIMENTO

La verifica di scorrimento sul piano di posa è condotta confrontando, l'azione di taglio orizzontale (T) alla base della struttura dovuta alle azioni sismiche, con la forza resistente calcolata nel seguente modo:

$$F = (N \operatorname{tg} \delta + c_a A) / \gamma > T$$

Dove:

F: Forza resistente

N: Peso della struttura

δ : Angolo di attrito fondazione-terreno

c_a : tensione di adesione fondazione-terreno

A: Superficie dell'impronta della fondazione

γ : Coefficiente di sicurezza allo scorrimento

T: Forza sollecitante

Di seguito si riporta la verifica.

VERIFICA A SCORRIMENTO

OGGETTO :	Verifica a scorrimento
------------------	------------------------

Massa eccitabile (daN) :	29500
Peso fondazioni (daN):	79800
Ordinata spettro primo modo di vibrare :	0.575
Forza sollecitante (daN) :	16963
Angolo di attrito terreno - fondazione :	16
Coesione drenata (daN/cm ²) :	
Coesione non drenata (daN/cm ²) :	
Area impronta fondazione (mq) :	
Coefficiente di sicurezza:	1.1

Forza resistente condizioni drenate (daN) :	28492	>	16963
--	--------------	-------------	--------------

3.10.2 VERIFICHE ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO

3.10.2.1 CEDIMENTI

Visti i valori delle tensioni sul terreno (0.51 daN/cm²) rispetto al carico di progetto allo SLE (0.85 daN/cm²), la verifica tensionale allo SLE soddisfa implicitamente anche i requisiti di funzionalità della struttura in termini di cedimenti.

4 PIANO di MANUTENZIONE

4.1 ELEMENTI COSTITUTIVI DEL PIANO DI MANUTENZIONE

Il presente **Piano di Manutenzione** della parte strutturale dell'opera è relativo alle opere da realizzarsi in cemento armato e legno.

Esso è da considerarsi come elemento complementare al progetto strutturale e ne prevede, pianifica e programma l'attività di manutenzione dell'intervento al fine di mantenerne nel tempo la funzionalità, le caratteristiche di qualità, l'efficienza ed il valore economico.

Tale piano di manutenzione delle strutture, coordinato con quello generale della costruzione, costituisce parte essenziale della progettazione strutturale e viene corredato del manuale d'uso, del manuale di manutenzione e del programma di manutenzione delle strutture.

Il Manuale d'Uso si riferisce all'uso delle parti più importanti del bene e contiene l'insieme delle informazioni atte a permettere all'utente di conoscere le modalità di fruizione del bene, nonché tutti gli elementi necessari per limitare quanto più possibile i danni derivanti da un'utilizzazione impropria, per consentire di eseguire tutte le operazioni atte alla sua conservazione che non richiedono conoscenze specialistiche e per riconoscere tempestivamente fenomeni di deterioramento anomalo al fine di sollecitare interventi specialistici.

Il manuale d'uso contiene le seguenti informazioni:

- a) la collocazione nell'intervento delle parti menzionate
- b) la rappresentazione grafica
- c) la descrizione
- d) le modalità di uso corretto

Il Manuale di Manutenzione si riferisce alla manutenzione delle parti più importanti del bene. Esso fornisce le indicazioni necessarie per la corretta manutenzione nonché per il ricorso ai centri di assistenza o di servizio.

Il manuale di manutenzione contiene le seguenti informazioni:

- a) la collocazione nell'intervento delle parti menzionate
- b) la rappresentazione grafica
- c) la descrizione delle risorse necessarie per l'intervento manutentivo
- d) il livello minimo delle prestazioni
- e) le anomalie riscontrabili
- f) le manutenzioni eseguibili direttamente dall'utente
- g) le manutenzioni da eseguire a cura di personale specializzato

Il Programma di Manutenzione prevede un sistema di controlli e di interventi da eseguire, a cadenze temporalmente prefissate, al fine di una corretta gestione del bene e delle sue parti nel corso degli anni. Esso si articola secondo tre sottoprogrammi:

a) il sottoprogramma delle **prestazioni**, che prende in considerazione le prestazioni fornite dal bene e dalle sue parti nel corso del suo ciclo di vita

b) il sottoprogramma dei **controlli**, che definisce il programma delle verifiche e dei controlli al fine di rilevare il livello prestazionale (qualitativo e quantitativo) nei successivi momenti della vita del bene, individuando la dinamica della caduta delle prestazioni aventi come estremi il valore di collaudo e quello minimo di norma

c) il sottoprogramma degli **interventi** di manutenzione, che riporta in ordine temporale i differenti interventi di manutenzione, al fine di fornire le informazioni per una corretta conservazione del bene.

4.2 DESCRIZIONE DELL'INTERVENTO STRUTTURALE

L'intervento prevede la realizzazione di un edificio adibito centro polivalente avente struttura portante in legno. Le strutture di fondazione sono del tipo a trave.

4.3 IL PIANO DI MANUTENZIONE

4.3.1 OPERE IN FONDAZIONE

Elementi del sistema edilizio atti a trasmettere al terreno le azioni esterne e il peso proprio della struttura.

Tipologia delle opere

- Travi di fondazione

Manuale d'uso

- COLLOCAZIONE: Diffusa nel sottosuolo.
- RAPPRESENTAZIONE GRAFICA: Vedi elaborati grafici di progetto.
- DESCRIZIONE: Vedi Relazioni di progetto.
- MODALITA' D'USO CORRETTO: E' vietato qualsiasi intervento quale demolizione, taglio, rimozione di elementi di armatura, di ancoraggio e di giunzione.

Manuale di manutenzione

- COLLOCAZIONE: Diffusa nel sottosuolo.
- RAPPRESENTAZIONE GRAFICA: Vedi elaborati grafici di progetto.
- DESCRIZIONE RISORSE NECESSARIE PER LA MANUTENZIONE: Qualsiasi intervento deve essere eseguito da personale specializzato, sotto la Direzione di un Tecnico abilitato.
- LIVELLO MINIMO DELLE PRESTAZIONI: Resistenza ai carichi e alle sollecitazioni previste in fase di progettazione.
- ANOMALIE RISCONTABILI: Formazione di fessurazioni, corrosione delle armature, disgregazione del copriferro con evidenza delle barre di armatura.
- POSSIBILI CAUSE: Alternanza di penetrazione e di ritiro dell'acqua, cedimenti.

Programma di manutenzione

- PERIODICITA': Annuale.
- PRESTAZIONI FORNITE: Conformi al progetto.
- MODALITA' DI CONTROLLO: Controllo visivo atto a riscontrare possibili anomalie che precedano fenomeni di cedimenti strutturali.
- TIPO DI INTERVENTO (in ogni caso consultare preventivamente un Tecnico Strutturale): Riparazioni localizzate delle parti strutturali, ripristino di parti strutturali in calcestruzzo armato,

protezione dei calcestruzzi da azioni disgreganti, protezione delle armature da azioni disgreganti.

- STRUMENTI ATTI A MIGLIORARE LA CONSERVAZIONE DELL'OPERA: Vernici, malte e trattamenti speciali, prodotti contenenti resine idrofuganti e altri additivi specifici.

4.3.2 OPERE IN CEMENTO ARMATO

Elementi del sistema edilizio aventi il compito di resistere alle azioni verticali e orizzontali agenti sulla parte di struttura fuori terra e di trasmetterle alle opere di fondazione.

Tipologia delle opere

- Solai
- Solette

Manuale d'uso

- COLLOCAZIONE: Piano terra.
- RAPPRESENTAZIONE GRAFICA: Vedi elaborati grafici di progetto.
- DESCRIZIONE: Vedi Relazioni di progetto.
- MODALITA' D'USO CORRETTO: E' vietato qualsiasi intervento quale demolizione, taglio, rimozione di elementi portanti, di ancoraggio e di giunzione.

Manuale di manutenzione

- COLLOCAZIONE: Piano terra.
- RAPPRESENTAZIONE GRAFICA: Vedi elaborati grafici di progetto.
- DESCRIZIONE RISORSE NECESSARIE PER LA MANUTENZIONE: Qualsiasi intervento deve essere eseguito da personale specializzato, sotto la Direzione di un Tecnico abilitato.
- LIVELLO MINIMO DELLE PRESTAZIONI: Resistenza ai carichi e alle sollecitazioni previste in fase di progettazione, buona resistenza termica ed un'elevata permeabilità al passaggio del vapore acqueo, adeguata resistenza al fuoco.
- ANOMALIE RISCONTABILI: Insorgere di efflorescenze o comparsa di muffe, formazione di fessurazioni, corrosione delle armature, disgregazione o deterioramento del cemento con conseguente perdita degli aggregati, movimenti relativi fra i giunti, formazioni di bolle d'aria
- POSSIBILI CAUSE: Alternanza di penetrazione e di ritiro dell'acqua, cedimenti delle fondazioni, eccessiva deformazione di elementi strutturali.

Programma di manutenzione

- PERIODICITA': Annuale.
- PRESTAZIONI FORNITE: Conformi al progetto.
- MODALITA' DI CONTROLLO: Controllo visivo atto a riscontrare possibili anomalie che precedano fenomeni di cedimenti strutturali.
- TIPO DI INTERVENTO (in ogni caso consultare preventivamente un tecnico strutturale): Riparazioni localizzate delle parti strutturali, ripristino di parti strutturali in calcestruzzo armato, protezione dei calcestruzzi da azioni disgreganti, protezione delle armature da azioni disgreganti.

- STRUMENTI ATTI A MIGLIORARE LA CONSERVAZIONE DELL'OPERA: Vernici, malte e trattamenti speciali, prodotti contenenti resine idrofuganti e altri additivi specifici.

4.3.3 OPERE IN LEGNO

Elementi del sistema edilizio aventi il compito di resistere alle azioni di progetto e di trasmetterle alle fondazioni ed alle altre parti strutturali ad essi collegate.

Tipologia delle opere

- Pilastri
- Travi
- Solai
- Pareti
- Giunti

Manuale d'uso

- COLLOCAZIONE: Piano terra e copertura.
- RAPPRESENTAZIONE GRAFICA: Vedi elaborati grafici di progetto.
- DESCRIZIONE: Vedi Relazioni di progetto.
- MODALITA' D'USO CORRETTO: E' vietato qualsiasi intervento quale demolizione, taglio, rimozione di elementi di armatura, di ancoraggio e di unione.

Manuale di manutenzione

- COLLOCAZIONE: Piano terra e copertura.
- RAPPRESENTAZIONE GRAFICA: Vedi elaborati grafici di progetto.
- DESCRIZIONE RISORSE NECESSARIE PER LA MANUTENZIONE: Qualsiasi intervento deve essere eseguito da personale specializzato, sotto la Direzione di un Tecnico abilitato.
- LIVELLO MINIMO DELLE PRESTAZIONI: Resistenza ai carichi e alle sollecitazioni previste in fase di progettazione, adeguata resistenza al fuoco.
- ANOMALIE RISCONTABILI: Fenomeni di deterioramento e degrado dei materiali, dissesto delle strutture dovuti a cedimenti differenziali, fessure sulle travi, eventuali infiltrazioni.
- POSSIBILI CAUSE: Distacco fra i vari componenti, anomali incrementi dei carichi da sopportare, fenomeni atmosferici, incendi.

Programma di manutenzione

- PERIODICITA': Annuale.
- PRESTAZIONI FORNITE: Conformi al progetto.
- MODALITA' DI CONTROLLO: Controllo visivo atto a riscontrare possibili anomalie che precedano fenomeni di cedimenti strutturali.
- TIPO DI INTERVENTO (in ogni caso consultare preventivamente un Tecnico Strutturale): Riparazioni localizzate delle parti strutturali, verifica del serraggio delle unioni bullonate, ripristino o sostituzione delle parti deteriorate.
- STRUMENTI ATTI A MIGLIORARE LA CONSERVAZIONE DELL'OPERA: Vernici ignifughe e altri additivi specifici.

5 RELAZIONE di CALCOLO

5.1 PREMESSA

Il calcolo strutturale è stato eseguito in conformità alle disposizioni normative riportate al punto seguente. Le caratteristiche tipologiche e strutturali principali ed i materiali oggetto di verifica sono descritti ai punti 1 e 2 della presente Relazione mentre i criteri e le risultanze del calcolo sono riportati ai punti seguenti.

I disegni esecutivi di progetto sono completi e contengono ogni elemento necessario a definire le opere da realizzare.

5.2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

La normativa cui viene fatto riferimento nelle fasi di calcolo e progettazione è la seguente:

- **D.M. 14/01/2008:** "Norme Tecniche per le Costruzioni"
- **CIRC. MIN. 02/02/2009:** "Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le Costruzioni" di cui al D.M. 14/1/2008
- **EUROCODICE 5:** "Progettazione delle strutture di legno"
- **EUROCODICE 3:** "Progettazione delle strutture di acciaio"

5.3 VALUTAZIONE DELLA SICUREZZA

Per la valutazione della sicurezza si adotta il "*metodo semiprobabilistico agli stati limite*" basato sull'impiego di "*coefficienti di sicurezza parziali*" applicati ai valori caratteristici della resistenza dei materiali e delle azioni o degli effetti delle azioni.

Le verifiche di sicurezza riguardano sia gli Stati Limite Ultimi che gli Stati Limite di Esercizio.

5.4 AZIONI SULLA STRUTTURA

La struttura in progetto è soggetta alle seguenti tipologie di carico per le quali si sono adottati i valori riportati nei paragrafi specifici del D.M. 14/01/2008 e della C.M. 02/02/2009:

- CARICHI PERMANENTI STRUTTURALI (G_1)
- CARICHI PERMANENTI NON STRUTTURALI (G_2)
- CARICHI VARIABILI (Q)
- AZIONE SISMICA (E)

5.5 ANALISI DEI CARICHI

Sugli elementi strutturali, agiscono i seguenti carichi.

5.5.1 CARICHI GRAVITAZIONALI

ANALISI DEI CARICHI

OGGETTO:	Copertura
-----------------	-----------

Carichi Permanenti (G)		
Elemento	Descrizione	Peso (daN/mq)
Totale carichi perm.		100
Totale permanenti		100
Carichi Variabili (Q)		
Neve		93

OGGETTO:	Solaio piano terra
-----------------	--------------------

Carichi Permanenti (G)		
Elemento	Descrizione	Peso (daN/mq)
Totale carichi perm.		600
Totale permanenti		600
Carichi Variabili (Q)		
C1 - Ospedali, ristoranti, cafe, banche, scuole		300

5.5.2 AZIONE DEL VENTO

CALCOLO AZIONE DEL VENTO

TIPO COSTRUZIONE : Edifici a pianta rettangolare

PRESSIONE CINETICA DI RIFERIMENTO

Località :	Caldarola (MC)
Zona :	3
Altitudine (m) :	290
Altitudine riferimento zona (m) :	500
Velocità di riferimento zona (m/sec) :	27
Ka (1/sec) :	0.02
Velocità di riferimento (m/sec) :	27
Pressione cinetica di riferimento (daN/mq) :	45.56

COEFFICIENTE DI ESPOSIZIONE

Classe di rugosità :	D: Aree prive di ostacoli o con rari ostacoli isolati
Categoria di esposizione :	2
Altezza massima pareti dal suolo (m) :	4
Altezza massima copertura dal suolo (m) :	4
kr :	0.19
zo (m) :	0.05
zmin. (m) :	4
Coefficiente topografico :	1
Coefficiente esposizione pareti :	1.8
Coefficiente esposizione copertura :	1.8

COEFFICIENTE DINAMICO

Coefficiente dinamico : 1

AZIONE TANGENTE DEL VENTO

Tipo superficie:	LISCIA (acciaio; cls faccia vista)
Coefficiente di attrito :	0.04
Azione tangente del vento (daN/mq) :	3.28

COEFFICIENTE DI FORMA

Coperture sopravento		Coperture sottovento	
alfa (°) :	7	Cpe :	-0.4
Cpe :	-0.4	Cpi :	-0.2
Cpi :	-0.2	Coefficiente di forma :	-0.6
Coefficiente di forma :	-0.6		

Pareti sopravento		Pareti sottovento	
Cpe :	0.8	Cpe :	-0.4
Cpi :	0.2	Cpi :	-0.2
Coefficiente di forma :	1	Coefficiente di forma :	-0.6

AZIONE NORMALE DEL VENTO

Coperture sopravento (daN/mq) :	-49
Coperture sottovento (daN/mq) :	-49
Pareti sopravento (daN/mq) :	82
Pareti sottovento (daN/mq) :	-49

CALCOLO CARICO NEVE

Località :

Zona :

Altitudine (m) :

Carico neve al suolo (daN/mq) :

Caldarola (MC)

2

290

116

Tipo di copertura :

Inclinazione copertura (alfa1 ; alfa2) (°) :

Pendenza copertura (%) :

Luce copertura curvilinea (m) :

Freccia copertura curvilinea (m) :

1 o 2 FALDE

7

12.28

Coefficienti di forma

m1 :

m2 :

m3 :

0

0.8

0

0.8

0

Coefficiente di esposizione :

Coefficiente termico :

Carico neve m1 (daN/mq) :

1

1

93

5.5.4 AZIONE SISMICA

L'azione sismica è valutata secondo il paragrafo 3.2 del D.M. 14/01/2008 e calcolata in modo automatico dal Software di Calcolo. Di seguito si riportano i parametri sismici utilizzati nell'analisi.

Per il fattore di struttura si assume il valore 2.

PARAMETRI SISMICI

Nome dell'archivio di lavoro	CALDAROLA
Intestazione del lavoro	CARITAS_CALDAROLA
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica
Tipo di soluzione	Lineare
Unita' di misura delle forze	kg
Unita' di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

Vita nominale costruzione	115 anni
Classe d'uso costruzione	IV
Vita di riferimento	230 anni
Spettro di risposta	Stato limite ultimo slv
Probabilità di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	2183 anni
Località	CALDAROLA
ag/g	0.299
F0	2.56
Tc	0.35
Categoria del suolo	D
Fattore topografico	1.2

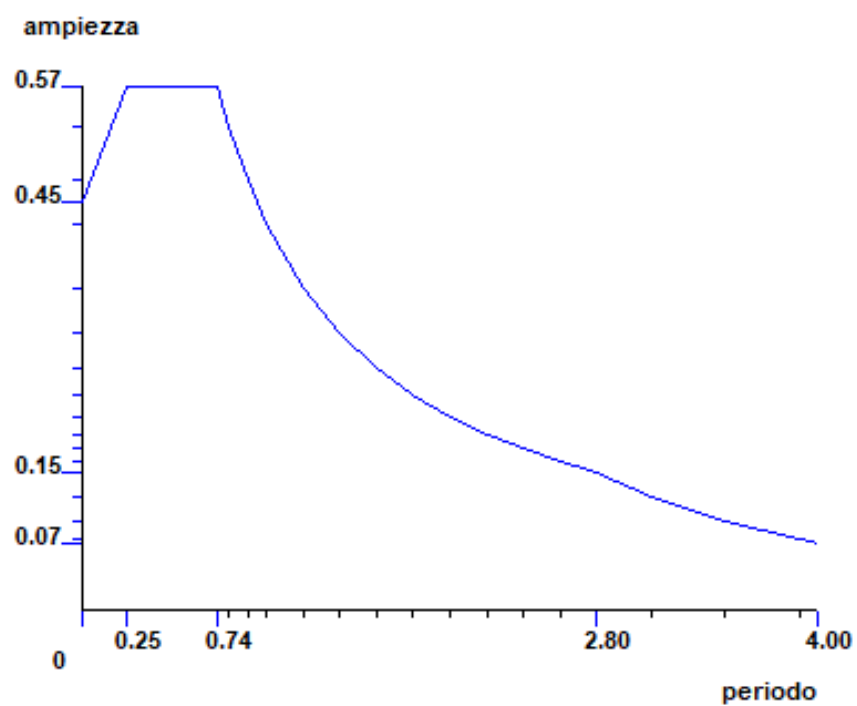
Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricità accidentale	5%
Numero di frequenze	40

Fattore q di struttura per sisma orizzontale	qor=2
Duttilità	Bassa Duttilità

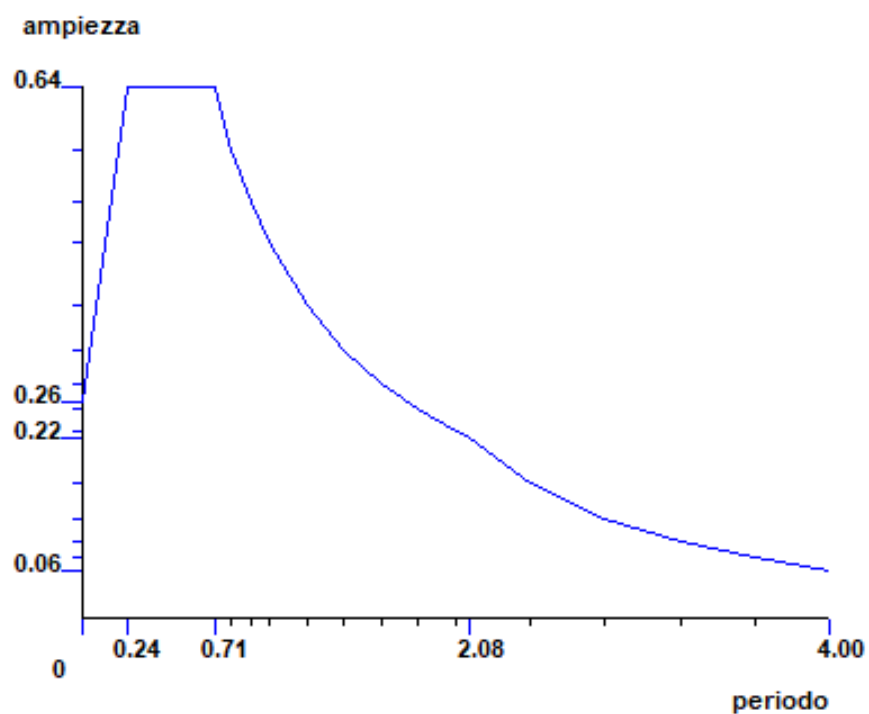
PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

SPETTRO DI PROGETTO - SLV



SPETTRO DI PROGETTO - SLO



5.6 COMBINAZIONE DELLE AZIONI

Ai fini delle verifiche degli stati limite si definiscono le seguenti combinazioni delle azioni:

- **Combinazione fondamentale (SLU):**

$$\gamma_{G1} * G1 + \gamma_{G2} * G2 + \gamma_P * P + \gamma_{Q1} * Q_{k1} + \gamma_{Q2} * \psi_{02} * Q_{k2} + \gamma_{Q3} * \psi_{03} * Q_{k3} + \dots$$

- **Combinazione caratteristica rara (SLE):**

$$G1 + G2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} * Q_{k2} + \psi_{03} * Q_{k3} + \dots$$

- **Combinazione frequente (SLE):**

$$G1 + G2 + P + \psi_{11} * Q_{k1} + \psi_{22} * Q_{k2} + \psi_{23} * Q_{k3} + \dots$$

- **Combinazione quasi permanente (SLE):**

$$G1 + G2 + P + \psi_{21} * Q_{k1} + \psi_{22} * Q_{k2} + \psi_{23} * Q_{k3} + \dots$$

- **Combinazione sismica:**

$$E + G1 + G2 + P + \psi_{21} * Q_{k1} + \psi_{22} * Q_{k2} + \psi_{23} * Q_{k3} + \dots$$

Gli effetti dell'azione sismica (E) saranno valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

$$G1 + G2 + \sum_j \psi_{2j} * Q_{kj}$$

Nelle formule precedenti si definiscono:

- γ_{G1} : Coefficiente parziale del peso proprio degli elementi strutturali
- γ_{G2} : Coefficiente parziale del peso proprio degli elementi non strutturali
- γ_Q : Coefficiente parziale delle azioni variabili
- ψ_0 : Coefficiente di combinazione raro
- ψ_1 : Coefficiente di combinazione frequente
- ψ_2 : Coefficiente di combinazione quasi permanente

Tali coefficienti sono riportati nelle Tabelle seguenti:

Categoria/Azione variabile		ψ_0	ψ_1	ψ_2
Categoria A – Ambienti ad uso residenziale		0.7	0.5	0.3
Categoria B – Uffici		0.7	0.5	0.3
Categoria C – Ambienti suscettibili di affollamento		0.7	0.7	0.6
Categoria D – Ambienti ad uso commerciale		0.7	0.7	0.6
Categoria E – Biblioteche, archivi, magazzini, ambienti ad uso industriale		1	0.9	0.8
Categoria F – Rimesse e parcheggi per autoveicoli di peso < 3000 daN		0.7	0.7	0.6
Categoria G - Rimesse e parcheggi per autoveicoli di peso > 3000 daN		0.7	0.5	0.3
Categoria H - Coperture		0	0	0
Vento		0.6	0.2	0
Neve a quota < 1000 m s.l.m.		0.5	0.2	0
Neve a quota > 1000 m s.l.m.		0.7	0.5	0.2
Variazioni termiche		0.6	0.5	0

Carico		Coefficiente γ_F	EQU	STR	GEO	HYD	UPL
Carichi permanenti G1	favorevoli	γ_{G1}	0.9	1	1	0.9	0.9
	sfavorevoli		1.1	1.3	1	1.3	1.1
Carichi permanenti G2	favorevoli	γ_{G2}	0	0	0	0	0
	sfavorevoli		1.5	1.5	1.3	1.5	1.5
Carichi variabili	favorevoli	γ_Q	0	0	0	0	0
	sfavorevoli		1.5	1.5	1.3	1.5	1.5

Dove:

- EQU: Stato limite di equilibrio come corpo rigido
- STR: Stato limite di resistenza della struttura e delle fondazioni
- GEO: Stato limite di resistenza del terreno
- HYD: Stato limite di sifonamento
- UPL: Stato limite di sollevamento

Il coefficiente γ_{G2} può essere assunto pari a 1.3 nel caso in cui i carichi $G2$ siano compiutamente definiti.

5.7 COMBINAZIONI DI CARICO

Le combinazioni di carico utilizzate nell'analisi della struttura sono riportate nel tabulato di calcolo allegato alla presente Relazione.

5.8 SOFTWARE DI CALCOLO UTILIZZATI

L'elaborazione dei calcoli è stata eseguita con i seguenti Software:

- MASTERSAP della ditta AMV Studio Software s.r.l.
- Fogli di calcolo EXCEL predisposti dal Progettista

5.9 ANALISI DEL MODELLO STRUTTURALE

5.9.1 SCHEMATIZZAZIONE STRUTTURALE E TIPOLOGIA DI ANALISI

Le STRUTTURE DI FONDAZIONE sono realizzate in c.a. con reticolo chiuso di travi, modellate con elementi beam alla Winkler.

La STRUTTURA PORTANTE VERTICALE FUORI TERRA è realizzata in legno con il sistema PLATFORM-FRAME (sistema a telaio controventato con pannelli OSB) costituita da pareti portanti realizzate con montanti in legno lamellare, modellati con elementi beam, posti ad interasse di circa 60 cm che assorbono i carichi verticali, corrente inferiore, corrente superiore che ripartisce i carichi verticali alle strutture sottostanti, modellati con elementi beam e doppia pannellatura OSB di spessore 18 mm, modellata con elementi shell, che ha funzione di controventamento e alla quale è demandata la resistenza ai carichi orizzontali (sisma, vento) e che impedisce l'instabilizzazione dei montanti. I montanti, svincolati flessionalmente alle estremità, sono quindi sollecitati a pressoflessione dai carichi verticali e dall'azione del vento ortogonale al piano della parete, mentre i pannelli OSB sono sollecitati a taglio nel piano della parete. I pannelli OSB, non sono oggetto di verifiche tensionali nel proprio piano nel caso in cui il rapporto tra la distanza libera tra i montanti e lo spessore del pannello sia minore di 100.

Il calcolo prevede due fasi distinte. La prima consiste nella determinazione delle azioni verticali e orizzontali e nella verifica dei montanti e delle strutture portanti orizzontali con software agli elementi finiti.

La seconda fase utilizza i risultati ottenuti nella prima fase (taglio sulle singole pareti) per la verifica delle pareti. Queste verifiche sono condotte con fogli di calcolo predisposti dal progettista.

Il SOLAIO DI CALPESTIO DEL PIANO TERRA, è in latero-cemento realizzato con travetti precompressi.

Il SOLAIO DI COPERTURA è in legno lamellare realizzato con travi e perlinato modellato con elementi beam ed è stato assunto DEFORMABILE nel proprio piano.

L'analisi è stata condotta con il software MASTERSAP della ditta AMV s.r.l., utilizzando il METODO AGLI ELEMENTI FINITI ed ANALISI ELASTICA LINEARE DINAMICA.

5.9.2 AFFIDABILITA' DEI CODICI UTILIZZATI

In base a quanto richiesto al par. 10.2 del D.M. 14.01.2008 (Norme Tecniche per le Costruzioni) il produttore e distributore Studio Software AMV s.r.l. espone la seguente relazione riguardante il solutore numerico e, più in generale, la procedura di analisi e dimensionamento MasterSap.

Si fa presente che sul proprio sito (www.amv.it) è disponibile sia il manuale teorico del solutore sia il documento comprendente i numerosi esempi di validazione. Essendo tali documenti (formati da centinaia di pagine) di pubblico dominio, si ritiene sufficiente proporre una sintesi, sia pure adeguatamente esauriente, dell'argomento.

Il motore di calcolo adottato da MasterSap, denominato LiFE-Pack, è un programma ad elementi finiti che permette l'analisi statica e dinamica in ambito lineare e non lineare, con estensioni per il calcolo degli effetti del secondo ordine.

Il solutore lineare usato in analisi statica ed in analisi modale è basato su un classico algoritmo di fattorizzazione multifrontale per matrici sparse che utilizza la tecnica di condensazione supernodale ai fini di velocizzare le operazioni. Prima della fattorizzazione viene eseguito un riordino simmetrico delle righe e delle colonne del sistema lineare al fine di calcolare un percorso di eliminazione ottimale che massimizza la sparsità del fattore.

Il solutore modale è basato sulla formulazione inversa dell'algoritmo di *Lanczos* noto come *Thick Restarted Lanczos* ed è particolarmente adatto alla soluzione di problemi di grande e grandissima dimensione ovvero con molti gradi di libertà. L'algoritmo di Lanczos oltre ad essere supportato da una rigorosa teoria matematica, è estremamente efficiente e competitivo e non ha limiti superiori nella dimensione dei problemi, se non quelli delle risorse hardware della macchina utilizzata per il calcolo. Per la soluzione modale di piccoli progetti, caratterizzati da un numero di gradi di libertà inferiore a 500, l'algoritmo di Lanczos non è ottimale e pertanto viene utilizzato il classico solutore modale per matrici dense simmetriche contenuto nella ben nota libreria LAPACK.

L'analisi con i contributi del secondo ordine viene realizzata aggiornando la matrice di rigidezza elastica del sistema con i contributi della matrice di rigidezza geometrica.

Un'estensione non lineare, che introduce elementi a comportamento multilineare, si avvale di un solutore incrementale che utilizza nella fase iterativa della soluzione il metodo del gradiente coniugato preconditionato.

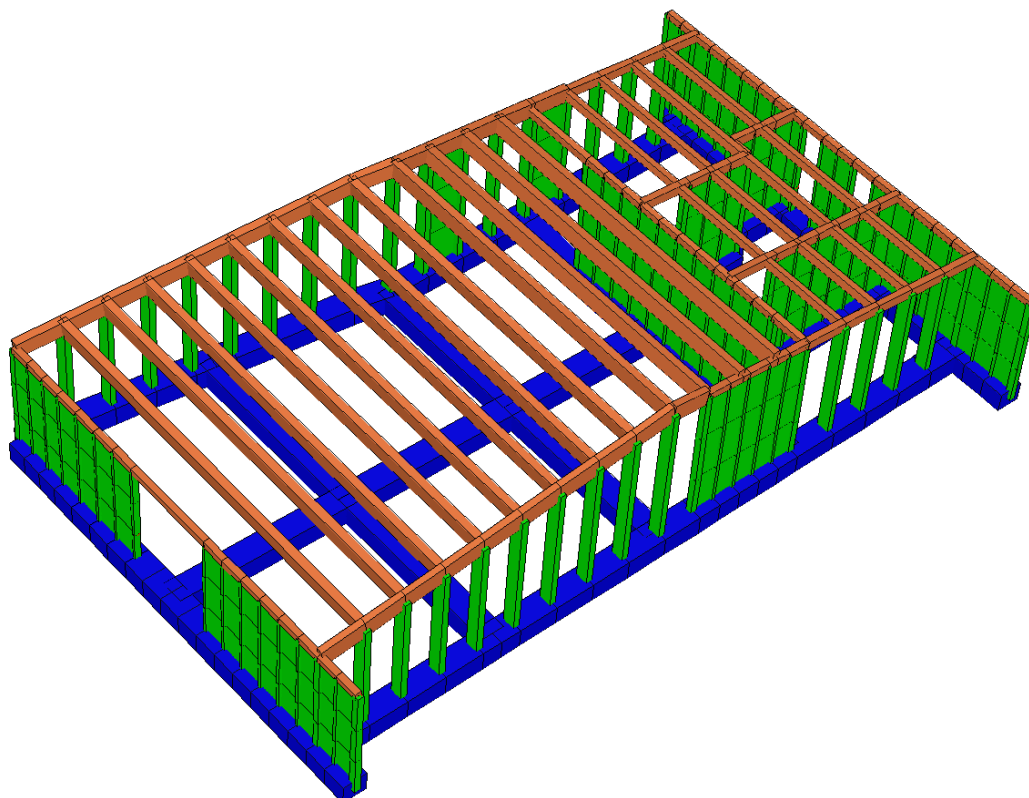
Grande attenzione è stata riservata agli esempi di validazione del solutore. Gli esempi sono stati tratti dalla letteratura tecnica consolidata e i confronti sono stati realizzati con i risultati teorici e, in molti casi, con quelli prodotti, sugli esempi stessi, da prodotti internazionali di comparabile e riconosciuta validità. Il manuale di validazione è disponibile sul sito www.amv.it.

E' importante segnalare, forse ancora con maggior rilievo, che l'affidabilità del programma trova riscontro anche nei risultati delle prove di collaudo eseguite su sistemi progettati con MasterSap. I verbali di collaudo (per alcuni progetti di particolare importanza i risultati sono disponibili anche nella letteratura tecnica) documentano che i risultati delle prove, sia in campo statico che dinamico, sono corrispondenti con quelli dedotti dalle analisi numeriche, anche per merito della possibilità di dar luogo, con MasterSap, a raffinate modellazioni delle strutture.

In MasterSap sono presenti moltissime procedure di controllo e filtri di autodiagnostica. In fase di input, su ogni dato, viene eseguito un controllo di compatibilità. Un'ulteriore procedura di controllo può essere lanciata dall'utente in modo da individuare tutti gli errori gravi o gli eventuali difetti della modellazione. Analoghi controlli vengono eseguiti da MasterSap in fase di calcolo prima della preparazione dei dati per il solutore. I dati trasferiti al solutore sono facilmente consultabili attraverso la lettura del file di input in formato XML, leggibili in modo immediato dall'utente. Apposite procedure di controllo sono predisposte per i programmi di dimensionamento per il c.a., acciaio, legno, alluminio, muratura etc.

Tali controlli riguardano l'esito della verifica: vengono segnalati, per via numerica e grafica, i casi in contrasto con le comuni tecniche costruttive e gli errori di dimensionamento (che bloccano lo sviluppo delle fasi successive della progettazione, ad esempio il disegno esecutivo). Nei casi previsti dalla norma, ad esempio qualora contemplato dalle disposizioni sismiche in applicazione, vengono eseguiti i controlli sulla geometria strutturale, che vengono segnalati con la stessa modalità dei difetti di progettazione. Ulteriori funzioni, a disposizione dell'utente, agevolano il controllo dei dati e dei risultati. E' possibile eseguire una funzione di ricerca su tutte le proprietà (geometriche, fisiche, di carico, etc.) del modello individuando gli elementi interessati. Si possono rappresentare e interrogare graficamente, in ogni sezione desiderata, tutti i risultati dell'analisi e del dimensionamento strutturale. Nel caso sismico viene evidenziata la posizione del centro di massa e di rigidezza del sistema.

MODELLO 3D DELLA STRUTTURA



5.9.3 VALUTAZIONE DEI RISULTATI E GIUDIZIO MOTIVATO DI ACCETTABILITÀ

Il programma di calcolo utilizzato MasterSap è idoneo a riprodurre nel modello matematico il comportamento della struttura e gli elementi finiti disponibili e utilizzati sono rappresentativi della realtà costruttiva.

Le funzioni di controllo disponibili, innanzitutto quelle grafiche, consentono di verificare la riproduzione della realtà costruttiva ed accertare la corrispondenza del modello con la geometria strutturale e con le condizioni di carico ipotizzate.

Tutte le proprietà di rilevanza strutturale (materiali, sezioni, carichi, sconnessioni, etc.) sono state controllate attraverso le funzioni di indagine specificatamente previste.

Sono state sfruttate le funzioni di autodiagnostica presenti nel software che hanno accertato che non sussistono difetti formali di impostazione.

E' stato accertato che le risultanti delle azioni verticali sono in equilibrio con i carichi applicati.

Sono state controllate le azioni taglianti di piano ed accertata la loro congruenza con quella ricavabile da semplici ed agevoli elaborazioni. Le sollecitazioni prodotte da alcune combinazioni di carico di prova hanno prodotto valori prossimi a quelli ricavabili adottando consolidate formulazioni ricavate della Scienza delle Costruzioni. Anche le deformazioni risultano prossime ai valori attesi.

Il dimensionamento e le verifiche di sicurezza hanno determinato risultati che sono in linea con casi di comprovata validità, confortati anche dalla propria esperienza.

5.9.4 DATI DI PROGETTO

Il tabulato dei dati di progetto è riportato nell'Allegato alla presente Relazione.

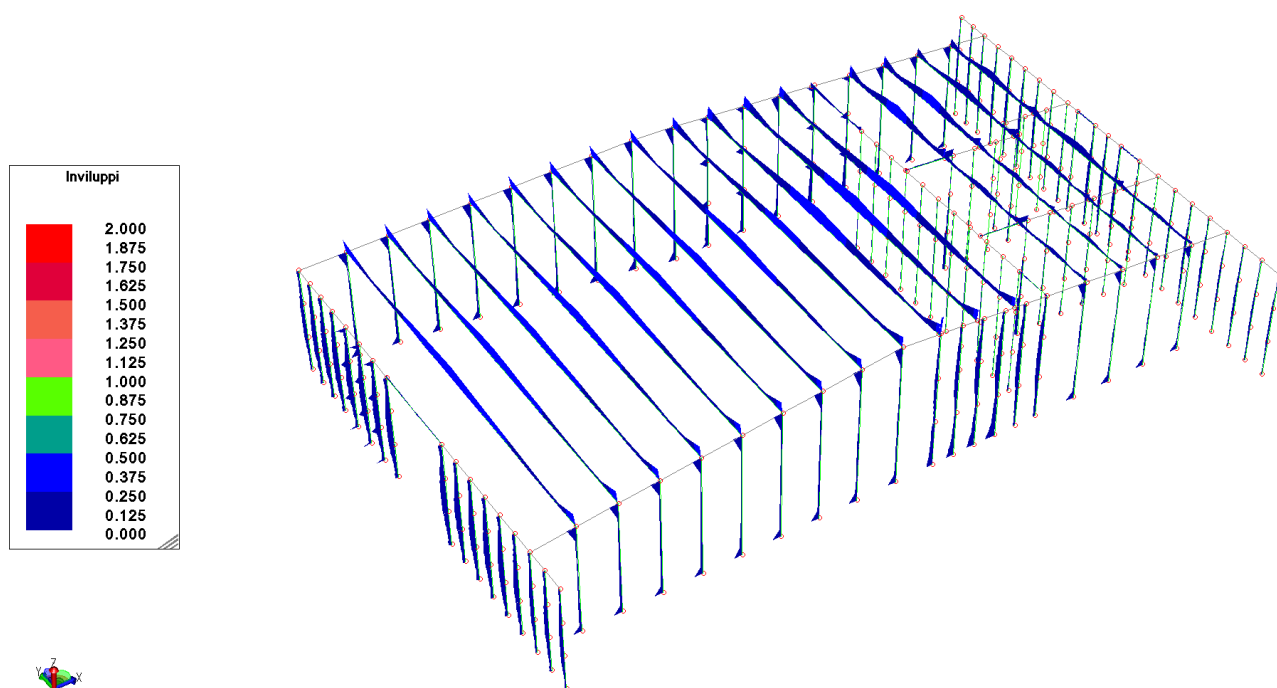
5.9.5 VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI IN C.A.

Il tabulato di verifica degli elementi strutturali in c.a. allo SLU e allo SLE è riportato nell'Allegato alla presente Relazione.

5.9.6 VERIFICA DEGLI ELEMENTI STRUTTURALI IN LEGNO

Di seguito si riporta la verifica tensionale in forma grafica al fine di dimostrare il soddisfacimento dei requisiti allo SLU degli elementi in legno. Il tabulato di verifica è riportato nell'Allegato alla presente Relazione.

Come già spiegato tale verifica riguarda i soli elementi monodimensionali verticali (montanti) che compongono le pareti e gli elementi orizzontali. Le pareti saranno verificate in altro punto della presente Relazione secondo quanto raccomandato dall'EC5.

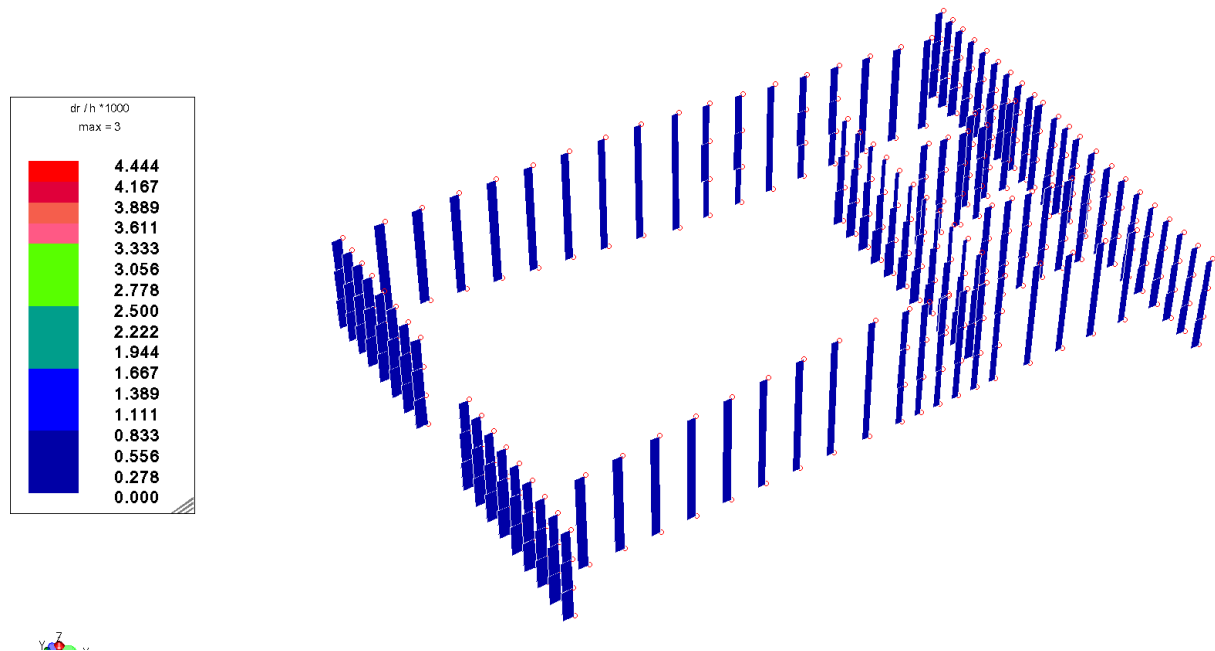


Ai fini del soddisfacimento delle verifiche agli SLE, si è verificato che la deformazione massima delle travi di copertura è ovunque minore di $L/300$.

5.9.7 VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

Per le strutture ricadenti in classe d'uso III o IV, si deve verificare che gli spostamenti relativi di interpiano ottenuti dall'analisi sismica allo SLO siano inferiori al 3.33 %.

Di seguito si riportano, in forma grafica, gli spostamenti di interpiano degli elementi verticali.



5.10 CALCOLO DI SINGOLI ELEMENTI STRUTTURALI

Di seguito si riporta il calcolo degli elementi strutturali non direttamente verificati dalle procedure di calcolo automatico. Per questo si utilizzano fogli di calcolo predisposti dal progettista.

5.10.1 CALCOLO DEL PERLINATO

Il perlinato che realizza l'impalcato di copertura è realizzato in legno massiccio calcolato in ipotesi di semplice appoggio per una luce pari all'interasse tra le travi e a ml di sviluppo. Di seguito si riporta il calcolo.

CALCOLO TRAVE IN LEGNO

OGGETTO :	Perlinato di copertura
------------------	------------------------

CARICO	VALORE	gamma	CATEGORIA	psi 2	Carico SLU (daN/mq)
G1	100	1.3	NEVE < 1000 m	0	270
G2			SCHEMA STATICO	APPOGGIO	Carico SLE (daN/mq)
Q	93	1.5	DESTINAZIONE USO	COPERTURA	193

DATI MATERIALE

Tipo legno ; Classe ; Coefficiente di sicurezza ; kn :
 Resistenze caratteristiche (fmk, fc0k, fc90k, fk) (daN/cm²) :
 Modulo elastico (Emed, E0.05, G) (daN/cm²) :
 Durata Carico ; Classe Servizio ; Kdef ; Kmod :
 Resistenze di calcolo (fmd, fc0d, fc90d, fvd) (daN/cm²) :

MASSICCIO	C24	1.5	5
240	210	25	40
110000		74000	6900
BREVE	1	0.6	0.9
144	126	15	24

DATI GEOMETRICI

Inclinazione sezione (°) ; Inclinazione trave (°) :
 Luce orizzontale ; Influenza (m) ; Tipo trave :
 Coefficienti di vincolo (taglio ; flessione) :
 Distanza ritegni torsionali ; Larghezza appoggio (cm) :
 Base ; Altezza ; Altezza appoggio (cm) ; Incremento resistenza :
 Intagli ; Inclinazione intaglio ; Distanza x (cm) :
 Modulo resistenza X ; Y (cm⁴) :
 Momento inerzia X ; Y ; appoggio (cm⁴) ; Coefficiente km :

0		0	
1	1	NORMALE	NON SPING.
2		8	
100		0	
100	3.3	3.3	1
SENZA INTAGLI			
182		5500	
299	275000	299	

SOLLECITAZIONI SLU

Forza Normale ; Taglio (daN) ; Momento (daNcm) :	0	135	3375
--	---	-----	------

VERIFICA A FLESSIONE

Momento max ; min (daNcm) :
 Tensione critica a flessione (daN/cm²) ; Snellezza relativa :
 Coefficiente Kcrit ; Km :
Rapporto tensionale 1 :
Rapporto tensionale 2 :

3375	0
1749091	0.01
1	1
0.13	< 1
0.13	< 1

VERIFICA DI DEFORMABILITA'

Coeff. limitazione freccia istant.; finale ; Vincolo ; Controfreccia (cm) :
Freccia istantanea G ; Q (comb. rara) (cm) :
Freccia istantanea totale (cm) :
Freccia finale (cm) :

300	200	5/384	
0.04	0.04		
0.08	<	0.33	
0.1	<	0.5	

VERIFICA A TAGLIO

Coefficiente kcrit ; kv :
 Rapporto tensionale :

0.67	1
0.04	< 1

5.10.2 CALCOLO DEL CORNICIONE IN LEGNO

I cornicioni sono realizzati con travetti in legno lamellare 12x16 cm e calcolati a sbalzo. Di seguito si riporta il calcolo delle travi tipo non direttamente inserite nel modello di calcolo.

CALCOLO TRAVE IN LEGNO

OGGETTO : Travetto cornicione

CARICO	VALORE	gamma	CATEGORIA	psi 2	Carico SLU (daN/mq)
G1	100	1.3	NEVE < 1000 m	0	270
G2			SCHEMA STATICO	SBALZO	Carico SLE (daN/mq)
Q	93	1.5	DESTINAZIONE USO	COPERTURA	193

DATI MATERIALE

Tipo legno ; Classe ; Coefficiente di sicurezza ; kn :
 Resistenze caratteristiche (f_{mk}, f_{c0k}, f_{c90k}, f_{tk}) (daN/cm²) :
 Modulo elastico (E_{med}, E_{0.05}, G) (daN/cm²) :
 Durata Carico ; Classe Servizio ; K_{def} ; K_{mod} :
 Resistenze di calcolo (f_{md}, f_{c0d}, f_{c90d}, f_{td}) (daN/cm²) :

LAMELLARE	GL 24h	1.45	6.5
240	240	25	35
115000		96000	6500
BREVE	1	0.6	0.9
149	149	15.52	21.72

DATI GEOMETRICI

Inclinazione sezione (°) ; Inclinazione trave (°) :
 Luce orizzontale ; Influenza (m) ; Tipo trave :
 Coefficienti di vincolo (taglio ; flessione) :
 Distanza ritegni torsionali ; Larghezza appoggio (cm) :
 Base ; Altezza ; Altezza appoggio (cm) ; Incremento resistenza :
 Intagli ; Inclinazione intaglio ; Distanza x (cm) :
 Modulo resistenza X ; Y (cm³) :
 Momento inerzia X ; Y ; appoggio (cm⁴) ; Coefficiente km :

0	0	0	0
1.8	1	NORMALE	NON SPING.
1	2		
200	0		
12	12.7	12.7	1.1
SENZA INTAGLI			
323	305		
2048	1829	2048	

SOLLECITAZIONI SLU

Forza Normale ; Taglio (daN) ; Momento (daNcm) :

0	486	43740
---	-----	-------

VERIFICA A FLESSIONE

Momento max ; min (daNcm) :
 Tensione critica a flessione (daN/cm²) ; Snellezza relativa :
 Coefficiente K_{crit} ; K_m :
Rapporto tensionale 1 :
Rapporto tensionale 2 :

43740	0
4245	0.24
1	1
0.83	< 1
0.83	< 1

VERIFICA DI DEFORMABILITA'

Coeffi. limitazione freccia istant. ; finale ; Vincolo ; Controfreccia (cm) :
Freccia istantanea G ; Q (comb. rara) (cm) :
Freccia istantanea totale (cm) :
Freccia finale (cm) :

150	100	1/8	
0.56	0.52		
1.08	<	1.2	
1.42	<	1.8	

VERIFICA A TAGLIO

Coefficiente k_{crit} ; k_v :
 Rapporto tensionale :

0.67	1
0.33	< 1

5.10.3 VERIFICA AL FUOCO DELLE TRAVI IN LEGNO

Le travi in legno devono garantire una resistenza al fuoco R 60. Di seguito si riporta il calcolo di verifica degli elementi trave con il "metodo della sezione efficace" e con riferimento agli elementi tipo più sollecitati.

CALCOLO TRAVE IN LEGNO - FUOCO

OGGETTO : Verifica R 60 trave 20x40

CARICO	VALORE	gamma	CATEGORIA	psi 2	Carico SLU (daN/mq)	
G1	100	1.3	NEVE < 1000 m	0	270	
G2			SCHEMA STATICO	APPOGGIO	Eta teorico	Eta effettivo
Q	93	1.5	DESTINAZIONE USO	COPERTURA	0.37	0.6

DATI MATERIALE

Tipo legno ; Classe ; Coefficiente di sicurezza :
 Resistenze caratteristiche (f_{mk}, f_{c0k}, f_{c90k}, f_{tk}) (daN/cm²) :
 Modulo elastico (E_{med}, E_{0.05}, G) (daN/cm²) :
 K_{fi} ; K_{mod} :
 Resistenze di calcolo (f_{md}, f_{c0d}, f_{c90d}, f_{td}) (daN/cm²) :

LAMELLARE	GL 28h	1	
280	280	25	35
144900		120750	7475
1.15		1	
322	322	28.75	40.25

DATI GEOMETRICI

Inclinazione sezione (°) ; Inclinazione trave (°) :
 Luce orizzontale ; Influenza (m) ; Tipo trave :
 Coefficienti di vincolo (taglio ; flessione) :
 Distanza ritegni torsionali ; Larghezza appoggio (cm) :
 Base ; Altezza ; Altezza appoggio (cm) ; Incremento resistenza :
 Tempo esposizione al fuoco (min) ; Velocità carbonizz. (mm/min) :
 Lati esposti al fuoco (b ; h) :
 Base ; Altezza efficace ; Altezza appoggio efficace (cm) :
 Intagli ; Inclinazione intaglio ; Distanza x (cm) :
 Modulo resistenza X ; Y (cmc) :

7		0	
10	1	NORMALE	NON SPING.
2		8	
1000		0	
20	40	40	1.04
60		0.7	
2		1	
10.2		35.1	35.1
SENZA INTAGLI			
2094		609	

SOLLECITAZIONI SLU

Forza Normale ; Taglio (daN) ; Momento (daNcm) :

0	810	202500
---	-----	--------

VERIFICA A FLESSIONE

Momento max ; min (daNcm) :
 Tensione critica a flessione (daN/cm²) ; Snellezza relativa :
 Coefficiente K_{crit} ; K_m :
Rapporto tensionale 1 :
Rapporto tensionale 2 :

200992	24666	
279	1	
0.81	0.7	
0.46	<	1
0.4	<	1

VERIFICA A TAGLIO

Coefficiente k_{crit} ; k_v :
 Rapporto tensionale :

0.67	1	
0.13	<	1

CALCOLO TRAVE IN LEGNO - FUOCO

OGGETTO : Verifica R 60 trave 16x20

CARICO	VALORE	gamma	CATEGORIA	psi 2	Carico SLU (daN/mq)	
G1	100	1.3	NEVE < 1000 m	0	270	
G2			SCHEMA STATICO	APPOGGIO	Eta teorico	Eta effettivo
Q	93	1.5	DESTINAZIONE USO	COPERTURA	0.37	0.6

DATI MATERIALE

Tipo legno ; Classe ; Coefficiente di sicurezza :
 Resistenze caratteristiche (f_{mk}, f_{c0k}, f_{c90k}, f_{tk}) (daN/cm²) :
 Modulo elastico (E_{med}, E_{0.05}, G) (daN/cm²) :
 K_{fi} ; K_{mod} :
 Resistenze di calcolo (f_{md}, f_{c0d}, f_{c90d}, f_{td}) (daN/cm²) :

LAMELLARE	GL 24h	1	
240	240	25	35
132250		110400	7475
1.15		1	
276	276	28.75	40.25

DATI GEOMETRICI

Inclinazione sezione (°) ; Inclinazione trave (°) :
 Luce orizzontale ; Influenza (m) ; Tipo trave :
 Coefficienti di vincolo (taglio ; flessione) :
 Distanza ritegni torsionali ; Larghezza appoggio (cm) :
 Base ; Altezza ; Altezza appoggio (cm) ; Incremento resistenza :
 Tempo esposizione al fuoco (min) ; Velocità carbonizz. (mm/min) :
 Lati esposti al fuoco (b ; h) :
 Base ; Altezza efficace ; Altezza appoggio efficace (cm) :
 Intagli ; Inclinazione intaglio ; Distanza x (cm) :
 Modulo resistenza X ; Y (cm³) :

7		0	
3.6	1	NORMALE	NON SPING.
2		8	
360		0	
16	20	20	1.1
60		0.7	
2		1	
6.2		15.1	15.1
SENZA INTAGLI			
236		97	

SOLLECITAZIONI SLU

Forza Normale ; Taglio (daN) ; Momento (daNcm) :

0	292	26244
---	-----	-------

VERIFICA A FLESSIONE

Momento max ; min (daNcm) :
 Tensione critica a flessione (daN/cm²) ; Snellezza relativa :
 Coefficiente K_{crit} ; K_m :
Rapporto tensionale 1 :
Rapporto tensionale 2 :

26049	3197	
609	0.63	
1	0.7	
0.44	<	1
0.36	<	1

VERIFICA A TAGLIO

Coefficiente k_{crit} ; k_v :
 Rapporto tensionale :

0.67	1	
0.17	<	1

5.10.4 VERIFICA AL FUOCO DELLE PARETI E DEI PILASTRI IN LEGNO

Le pareti portanti ed i pilastri in legno devono garantire una resistenza al fuoco R 60. Per garantire tale resistenza, all'interno delle pareti si inseriscono pilastri di sacrificio aventi sezione 16x16 cm posti ad interasse massimo di 2.5 m.

VERIFICA SEZIONE IN LEGNO - PILASTRO

OGGETTO : Verifica R 60 pilastri 16x32

SOLLECITAZIONI SLU

Forza Normale (daN) :

809

Momento max (daNcm) :

DATI MATERIALE

Tipo legno ; Classe ; Coefficienti di sicurezza :
Resistenze caratteristiche (f_{mk}, f_{c0k}, f_{c90k}, f_{tk}) (daN/cm²) :
Modulo elastico (E_{med}, E_{0.05}, G) (daN/cm²) :
Durata Carico ; Classe Servizio ; K_{def} ; K_{mod} :
Resistenze di calcolo (f_{md}, f_{c0d}, f_{c90d}, f_{td}) (daN/cm²) :

LAMELLARE	GL 24h	1	1.15
240	240	25	35
115000		96000	6500
			1
276	276	28.75	40.25

DATI GEOMETRICI

Luce ; Dimensione max ; Dimensione min. (cm) :
Mod. di resistenza min. (cmc) ; Mom. di inerzia min. (cm⁴) :
Coeff. Vincolo ; Snellezza ; Snellezza Relativa :
Coefficiente beta ; Coefficiente K ; Coefficiente K_c :

300	22.2	6.2
142	441	
1	168	2.68
0.1	4.21	0.13

VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE

Rapporto tensionale :

0.16

<

1

VERIFICA SEZIONE IN LEGNO - PILASTRO

OGGETTO : Verifica R 60 pilastri 16x16 interni parete

SOLLECITAZIONI SLU

Forza Normale (daN) :

1334

Momento max (daNcm) :

DATI MATERIALE

Tipo legno ; Classe ; Coefficienti di sicurezza :

Resistenze caratteristiche (fmk, fc0k,fc90k,fmk) (daN/cm²) :

Modulo elastico (Emed, E0.05, G) (daN/cm²) :

Durata Carico ; Classe Servizio ; Kdef ; Kmod :

Resistenze di calcolo (fmd, fc0d, fc90d, fvd) (daN/cm²) :

LAMELLARE	GL 24h	1	1.15
240	240	25	35
115000		96000	6500
			1
276	276	28.75	40.25

DATI GEOMETRICI

Luce ; Dimensione max ; Dimensione min. (cm) :

Mod. di resistenza min. (cmc) ; Mom. di inerzia min. (cm⁴) :

Coeff. Vincolo ; Snellezza ; Snellezza Relativa :

Coefficiente beta ; Coefficiente K ; Coefficiente Kc :

300	9	9
122	547	
1	115	1.83
0.1	2.25	0.28

VERIFICA A PRESSO-FLESSIONE

Rapporto tensionale :

0.21

<

1

5.10.5 VERIFICA DELLE PARETI PORTANTI

Le pareti portanti vanno verificate nei confronti delle azioni orizzontali più sfavorevoli dovute al vento e al sisma.

Le verifiche da effettuare sono le seguenti:

- **VERIFICA A TAGLIO PANNELLO OSB - TELAIO (GIUNTO DI CONTROVENTAMENTO)**
- **VERIFICA A SCORRIMENTO PARETE – FONDAZIONE (GIUNTO DI BASE)**
- **VERIFICA A RIBALTAMENTO DELLE PARETI**

La resistenza dei sistemi di connessione utilizzati (chiodi, graffe, viti, barre, resine, piastre) è pari al valore minimo della resistenza associata ai seguenti meccanismi di collasso:

- *Rottura delle piastre a taglio e trazione*
- *Rottura degli elementi di connessione a taglio e trazione*
- *Rottura dell'ancoraggio a taglio e trazione (vedi scheda tecnica prodotto)*
- *Rottura del giunto a taglio*

Di seguito si riportano i valori di resistenza del sistema di connessione relativa ai meccanismi sopra riportati.

VERIFICA A TAGLIO PANNELLO OSB – TELAIO

Giunto realizzato con **GRAFFE 11.3x65x1.63-1.84** ad interasse di calcolo
Resistenza della singola graffa: 56 daN

VERIFICA A SCORRIMENTO PARETE - FONDAZIONE (GIUNTO DI BASE)

Giunto realizzato con **ANGOLARE T 160** (90x160x4 mm (S235)), **CHIODI ANKER ϕ 4x60** (ft=6000 daN/cm²) (LATO LEGNO) e **n. 2 BARRE FILETTATE RESINATE M10** classe 8.8 (LATO C.A.)

Resistenza a taglio dell'angolare: 11629 daN
Resistenza a taglio della barra M10: 2227 daN
Resistenza a taglio dell'ancoraggio: 1840 daN (n. 1 M10 da Scheda Tecnica HILTI)
Resistenza del singolo chiodo: 113 daN
Resistenza della connessione (n. 20 chiodi): 1707 daN

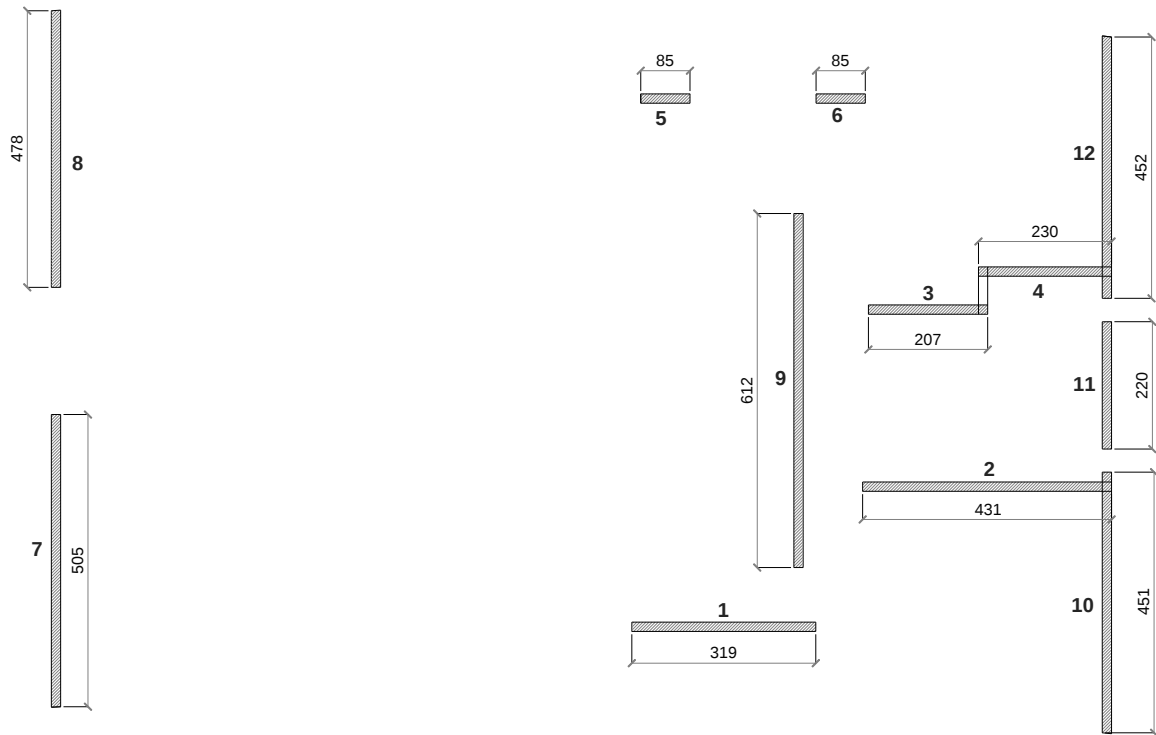
VERIFICA A RIBALTAMENTO PARETI PIANO TERRA

Giunto realizzato con **ANGOLARE HD 550** (90x550x4 mm (S355)), **CHIODI ANKER ϕ 4x60** (ft=6000 daN/cm²) e **VITI ϕ 8** a singolo filetto (LATO LEGNO) e **n. 2 BARRE FILETTATE RESINATE M10** classe 8.8 (LATO C.A.)

Resistenza a trazione dell'angolare: 6610 daN
Resistenza a trazione della barra M10: 3341 daN
Resistenza a trazione dell'ancoraggio: 3070 (n. 1 M10 da Scheda Tecnica HILTI)
Resistenza della connessione (n. 40 chiodi + 2 viti ϕ 8): 3320 daN + 495 daN

Di seguito si riporta lo schema delle pareti portanti. Nel paragrafo relativo al calcolo dei giunti, si riportano le verifiche sopra citate con riferimento alle massime sollecitazioni riscontrate.

PARETI PORTANTI PIANO TERRA



5.11 CALCOLO DEI GIUNTI

Il collegamento tra gli elementi strutturali è realizzato con innesto a coda di rondine, chiodi, graffe, viti, barre filettate, ancoraggi chimici e piastre saldate. Di seguito si riporta il calcolo dei giunti tipo con riferimento alle sollecitazioni massime riscontrate oltre a quanto già riportato al paragrafo precedente.

VERIFICA CODA DI RONDINE

OGGETTO : Giunto tipo travi 16X20

SOLLECITAZIONI SLU

Taglio max trave portata dx (daN) :	512
Taglio max trave portata sx (daN) :	
Trazione max trave portata (daN) :	

DATI GEOMETRICI

Base trave portata (cm) :	16
Altezza trave portata (cm) :	20
Base trave portante (cm) :	16
Altezza trave portante (cm) :	24
Altezza massima coda di rondine (cm) :	16
Altezza effettiva coda di rondine (cm) :	16
Diametro fresatura (cm) :	4.5
Angolo inclinazione coda di rondine :	10
Larghezza massima coda di rondine (cm) :	9.35
Sezione resistente ridotta trave portata (cmq) :	103
Altezza resistente trave portante (cm) :	10.25

DATI MATERIALE

Tipo legno ; Classe ; Coefficiente di sicurezza :	LAMELLARE	GL 24h	1.45
Resistenze caratteristiche (f_{t0k} , f_{vk}) (daN/cm ²) :		192	35
Durata Carico ; Classe Servizio ; Kmod :	BREVE	1	0.9
Resistenze di calcolo (f_{t0d} , f_{vd}) (daN/cm ²) :		119	22

VERIFICHE A TAGLIO

Trave portata dx :	0.34	<	1
Trave portata sx :	0	<	1
Trave portante :	0.56	<	1

VERIFICA CODA DI RONDINE

OGGETTO : Giunto tipo travi 20X40

SOLLECITAZIONI SLU

Taglio max trave portata dx (daN) :	1518
Taglio max trave portata sx (daN) :	
Trazione max trave portata (daN) :	

DATI GEOMETRICI

Base trave portata (cm) :	20
Altezza trave portata (cm) :	40
Base trave portante (cm) :	20
Altezza trave portante (cm) :	40
Altezza massima coda di rondine (cm) :	36
Altezza effettiva coda di rondine (cm) :	28
Diametro fresatura (cm) :	18
Angolo inclinazione coda di rondine :	0
Larghezza massima coda di rondine (cm) :	18
Sezione resistente ridotta trave portata (cmq) :	469
Altezza resistente trave portante (cm) :	21

DATI MATERIALE

Tipo legno ; Classe ; Coefficiente di sicurezza :	LAMELLARE	GL 24h	1.45
Resistenze caratteristiche (ft0k, fvk) (daN/cm ²) :		192	35
Durata Carico ; Classe Servizio ; Kmod :	BREVE	1	0.9
Resistenze di calcolo (ft0d, fvd) (daN/cm ²) :		119	22

VERIFICHE A TAGLIO

Trave portata dx :	0.22	<	1
Trave portata sx :	0	<	1
Trave portante :	0.8	<	1

VERIFICA GIUNTO LEGNO-LEGNO - d>6 mm 1 SEZIONE RESISTENTE

OGGETTO :	Giunto tipo trave - pilastro
------------------	------------------------------

TIPO MEZZO DI UNIONE :	VITE d> 6 mm
-------------------------------	------------------------

Tipo legno :		CONIFERE
Peso specifico legno (daN/mc) :		380
Coefficiente kmod :		0.9
Coefficiente di sicurezza :		1.5
Spessore legno 1 (t1) (mm) :		300
Spessore di penetrazione nel legno 2 (t2) (mm) :		100
Taglio sulla singola fila parallelo alla fibratura (daN) :		
Taglio totale sul giunto (daN) :		503
Diametro mezzo di unione (mm)	<i>(per viti riduzione del diametro del gambo 25%) :</i>	6
Coefficiente k90 :		1.44
Numero totale mezzi di unione :		9
Numero file mezzi di unione parallele alla fibratura :		
Interasse mezzi di unione in direzione della fibratura (mm) :		
Numero efficace mezzi di unione singola fila parallelamente alla fibratura :		
Resistenza caratteristica a trazione mezzo di unione (daN/cm ²) :		8000
Momento caratteristico di snervamento mezzo di unione (daNcm) :		253
Angolo tra il taglio e la fibratura legno 1 :		90
Angolo tra il taglio e la fibratura legno 2 :		90
Resistenza caratteristica a rifollamento legno 1 (daN/cm ²) :		203
Resistenza caratteristica a rifollamento legno 2 (daN/cm ²) :		203
Rapporto tra le resistenze a rifollamento degli elementi :		1
Contributo percentuale "EFFETTO CORDATA" :		0%
Capacità portante della singola fila parallelamente alla fibratura (daN) :		
Capacità portante totale del giunto (daN) :	1539	> 503

VERIFICA GIUNTO LEGNO-ACCIAIO - 2 SEZIONI RESISTENTI PIASTRA INTERNA

OGGETTO :	Giunto di base tipo pilastri 16x32
------------------	------------------------------------

TIPO MEZZO DI UNIONE :	BULLONE
-------------------------------	----------------

Tipo legno :		CONIFERE
Peso specifico legno (daN/mc) :		380
Coefficiente kmod :		0.9
Coefficiente di sicurezza :		1.5
Taglio sulla singola fila parallelo alla fibratura (daN) :		
Taglio totale sul giunto (daN) :		5741
Spessore minimo tra legno 1 e profondità di penetrazione legno 2 (t1) (mm) :		75
Diametro mezzo di unione (mm) <i>(per viti riduzione del diametro del gambo 25%) :</i>		16
Coefficiente k90 :		1.59
Numero mezzi di unione :		4
Numero file mezzi di unione parallele alla fibratura :		
Interasse mezzi di unione in direzione della fibratura (mm) :		
Numero efficace mezzi di unione singola fila parallelamente alla fibratura :		
Resistenza caratteristica a trazione mezzo di unione (daN/cm ²) :		8000
Momento caratteristico di snervamento mezzo di unione (daNcm) :		3243
Angolo tra il taglio e la fibratura :		90
Resistenza caratteristica a rifollamento legno (daN/cm ²) :		165
Contributo percentuale "EFFETTO CORDATA" :		0%
Capacità portante della singola fila parallelamente alla fibratura (daN) :		
Capacità portante totale del giunto (daN) :	6605	>
		5741

CALCOLO PIASTRA DI BASE

OGGETTO : Giunto di base pilastri 16x32

DATI MATERIALE

Resistenza caratteristica cubica cls (daN/cm ²) :	300
Resistenza caratteristica cilindrica cls (daN/cm ²) :	249
Coefficiente di sicurezza cls :	1.5
Resistenza di calcolo cls (daN/cm ²) :	166
Tipo acciaio piastra :	S 235
Resistenza caratteristica a snervamento piastra (daN/cm ²) :	2350
Coefficiente di sicurezza acciaio piastra :	1.05
Tipo acciaio tirafondi :	8.8
Resistenza a rottura tirafondi (daN/cm ²) :	8000
Coefficiente di sicurezza acciaio tirafondi :	1.25

DATI SEZIONE

Base colonna (cm) :	16
Altezza colonna (cm) :	32
Base piastra (cm) :	30
Altezza piastra (cm) :	46
Piastra con irrigidimenti ? :	NO
Numero irrigidimenti per lato :	
Spessore irrigidimenti (cm) :	
Altezza irrigidimenti (cm) :	
Spessore piastra (cm) :	1
Coefficiente di giunto β_j	2/3
Coefficiente di concentrazione k_j	1
Resistenza di contatto (daN/cm ²) :	111
Distanza tra il bordo della piastra e la colonna in direzione della base (cm) :	7
Zona di contatto addizionale teorica (cm) :	2.59
Zona di contatto addizionale effettiva (cm) :	2.59
Base efficace piastra (cm) :	21
Distanza tra i tirafondi tesi e la colonna (cm) :	4
Diametro tirafondi (mm) :	16
Sezione resistente (cm ²) :	1.57
Numero tirafondi tesi :	3

SOLLECITAZIONI

Forza Normale (daN) :	1944
Momento flettente (daNcm) :	183700

VERIFICA

Tensione di Compressione (daN/cm ²) (Verifica a Compressione semplice) :		
Resistenza a trazione dei tirafondi (daN) :		27130
Forza di compressione sul cls (daN) :		29074
Zona compressa (cm) :		15
Momento resistente giunto (daNcm) :	865031	> 183700

VERIFICA A TAGLIO PANNELLO OSB - TELAIO

OGGETTO :

VERIFICA A TAGLIO PARETI

Resistenza a taglio del singolo mezzo di unione (daN) :

56

Numero Pannelli :

2

Larghezza del singolo pannello (m) :

1.25

Coefficiente di amplificazione della resistenza per chiodi di bordo :

1.2

Parete	Direz.	Taglio (daN)	Largh. (m)	Altezza (m)	n. Pann. Interi	Coeff. c	Largh. pann. rid. (m)	Coeff. c	Int. chiodi (cm)	Resistenza (daN)
1	X	2714	3.19	3	2	0.83	0	0	5	5578
2	X	4153	4.31	3	3	0.83	0	0	5	8366
3	X	2020	2.07	3	1	0.83	0.82	0.55	5	4001
4	X	2119	2.3	3	1	0.83	1.05	0.7	5	4764
5	X	1193	0.85	3	0	0.57	0.85	0.57	5	1302
6	X	1088	0.85	3	0	0.57	0.85	0.57	5	1302
7	Y	2721	5.05	3	4	0.83	0	0	5	11155
8	Y	2511	4.78	3	3	0.83	1.03	0.69	5	10277
9	Y	2682	6.12	3	4	0.83	1.12	0.75	5	13413
10	Y	2205	4.51	3	3	0.83	0.76	0.51	5	9408
11	Y	280	2.2	3	1	0.83	0.95	0.63	5	4398
12	Y	1750	4.52	3	3	0.83	0.77	0.51	5	9422

VERIFICA A SCORRIMENTO PARETE - FONDAZIONE

OGGETTO :

VERIFICA A SCORRIMENTO PARETI

Parete	Direz.	Taglio (daN)	Larghezza (m)	Resistenza a Taglio ancoraggio (daN)	Numero minimo ancoraggi
1	X	2714	3.19	1707	2
2	X	4153	4.31	1707	3
3	X	2020	2.07	1707	2
4	X	2119	2.30	1707	2
5	X	1193	0.85	1707	1
6	X	1088	0.85	1707	1
7	Y	2721	5.05	1707	2
8	Y	2511	4.78	1707	2
9	Y	2682	6.12	1707	2
10	Y	2205	4.51	1707	2
11	Y	280	2.20	1707	1
12	Y	1750	4.52	1707	2

VERIFICA A RIBALTAMENTO PARETI

OGGETTO:

VERIFICA A RIBALTAMENTO PARETI

Parete	Direz.	Taglio (daN)	Altezza (m)	Larghezza (m)	Peso stabilizzante (daN)	Resist. a Trazione ancoraggio (daN)	Num. min. ancoraggi
1	X	2714	3	3.19	0	3320	1
2	X	4153	3	4.31	0	3320	1
3	X	2020	3	2.07	0	3320	1
4	X	2119	3	2.3	0	3320	1
5	X	1193	3	0.85	0	3320	2
6	X	1088	3	0.85	0	3320	2
7	Y	2721	3	5.05	0	3320	1
8	Y	2511	3	4.78	0	3320	1
9	Y	2682	3	6.12	0	3320	1
10	Y	2205	3	4.51	0	3320	1
11	Y	280	3	2.2	0	3320	1
12	Y	1750	3	4.52	0	3320	1

5.A RELAZIONE di CALCOLO - ALLEGATO

A.1 TABULATO DEI DATI DI PROGETTO

STAMPA DEI DATI DI PROGETTO

INTESTAZIONE E DATI CARATTERISTICI DELLA STRUTTURA

Nome dell'archivio di lavoro	CALDAROLA
Intestazione del lavoro	CARITAS_CALDAROLA
Tipo di struttura	Nello Spazio
Tipo di analisi	Statica e Dinamica
Tipo di soluzione	Lineare
Unita' di misura delle forze	kg
Unita' di misura delle lunghezze	cm
Normativa	NTC/2008

NORMATIVA

Vita nominale costruzione	115 anni
Classe d'uso costruzione	IV
Vita di riferimento	230 anni
Spettro di risposta	Stato limite ultimo slv
Probabilita' di superamento periodo di riferimento	10
Tempo di ritorno del sisma	2183 anni
Localita'	CALDAROLA
ag/g	0.299
F0	2.56
Tc	0.35
Categoria del suolo	D
Fattore topografico	1.2

STATO LIMITE ULTIMO

Coefficiente di smorzamento	5%
Eccentricita' accidentale	5%
Numero di frequenze	40

Fattore q di struttura per sisma orizzontale	qor=2
Duttilita'	Bassa Duttilita'

PARAMETRI SISMICI

Angolo del sisma nel piano orizzontale	0
Sisma verticale	Assente
Combinazione dei modi	CQC
Combinazione componenti azioni sismiche	NTC 2008 - Eurocodice 8
λ	0.3
μ	0.3

RIEPILOGO DELLE SEZIONI UTILIZZATE NEL MODELLO STRUTTURALE

SEZIONI RETTANGOLARI

Codice	Base	H
1	32.000	16.000
2	20.000	40.000
3	16.000	20.000
4	16.000	16.000
5	8.000	16.000
6	16.000	8.000
7	16.000	24.000
8	16.000	44.000
11	60.000	50.000

CARICHI PER ELEMENTI TRAVE, TRAVE DI FONDAZIONE E RETICOLARE

Carico distribuito con riferimento globale X

Descrizione	Cod.	Cond. carico	Tipo Azione/categoria	Val. iniz.	Dist. iniz. nodo I	Val. finale	Dist.fin. nodo I	Aliq.inerz.	Aliq.inerz. SLD
VENTO LUNGO X PRESSIONE	6	Condizione 4	Variabile: Vento	0.008200	0.000	0.008200	0.000	0.0000	0.0000
VENTO LUNGO X DEPRESSIONE	7	Condizione 4	Variabile: Vento	0.004900	0.000	0.004900	0.000	0.0000	0.0000

Carico distribuito con riferimento globale Y

Descrizione	Cod.	Cond. carico	Tipo Azione/categoria	Val. iniz.	Dist. iniz. nodo I	Val. finale	Dist.fin. nodo I	Aliq.inerz.	Aliq.inerz. SLD
VENTO LUNGO Y PRESSIONE	8	Condizione 5	Variabile: Vento	0.008200	0.000	0.008200	0.000	0.0000	0.0000
VENTO LUNGO Y DEPRESSIONE	9	Condizione 5	Variabile: Vento	0.004900	0.000	0.004900	0.000	0.0000	0.0000

Carico distribuito con riferimento globale Z

Descrizione	Cod.	Cond. carico	Tipo Azione/categoria	Val. iniz.	Dist. iniz. nodo I	Val. finale	Dist.fin. nodo I	Aliq.inerz.	Aliq.inerz. SLD
PERMANENTE COPERTURA	1	Condizione 1	Permanente: Permanente portato	-0.010000	0.000	-0.010000	0.000	1.0000	1.0000
NEVE	2	Condizione 2	Variabile: Neve	-0.009300	0.000	-0.009300	0.000	0.0000	0.0000
PARETI	3	Condizione 1	Permanente: Permanente portato	-0.007000	0.000	-0.007000	0.000	1.0000	1.0000
PERMANENTE PIANO C.A.	5	Condizione 1	Permanente: Permanente portato	-0.060000	0.000	-0.060000	0.000	1.0000	1.0000
VARIABILE PIANO	12	Condizione 3	Variabile: Aree di acquisto e congresso	-0.030000	0.000	-0.030000	0.000	0.3000	0.3000

LISTA MATERIALI UTILIZZATI

Codice	Descrizione	Mod. elast.	Coef. Poisson	Peso unit.	Dil. term.	Aliq. inerz.	Rigid. taglio	Rigid. fless.
1	Calcestruzzo C25/30 (Rck 300)	+3.14e+005	0.120	0.00250	+1.00e-005	1.000	+1.00e+000	+1.00e+000
3	Legno Lamellare GL 24h	+1.15e+005	0.430	0.00040	+3.00e-006	1.000	+1.00e+000	+1.00e+000
4	Pannelli OSB	+3.09e+004	0.430	0.00055	+3.00e-006	1.000	+1.00e+000	+1.00e+000
6	Legno Lamellare GL 28h	+1.26e+005	0.430	0.00040	+3.00e-006	1.000	+1.00e+000	+1.00e+000

GRUPPI DELLA STRUTTURA

ELEMENTO FINITO: TRAVE

Numero gruppo	Descrizione gruppo	
1	PILASTRI	
2	TRAVI COPERTURA	

ELEMENTO FINITO: PIASTRA

Numero gruppo	Descrizione gruppo	
1	PARETI PT	

ELEMENTO FINITO: TRAVE DI FONDAZIONE

Numero gruppo	Descrizione gruppo	
1	FONDAZIONI	

GRUPPI ELEMENTO FINITO TRAVE

GRUPPO NUMERO: 1 - DESCRIZIONE: PILASTRI

Asta	Nodi			Connessioni		Mat.		Sez.	Offset strutturali/Conci rigidi
	I	J	K	Nodo I	Nodo J				
1	299	684	0	(1)	Rigida	3	6		
2	300	683	0	(1)	Rigida	3	6		
3	301	682	0	(1)	Rigida	3	6		
4	302	681	0	(1)	Rigida	3	6		
5	303	680	0	(1)	Rigida	3	6		
6	381	673	0	(1)	Rigida	3	4		
7	297	616	0	(1)	Rigida	3	6		
8	298	615	0	(1)	Rigida	3	6		
9	369	611	0	(1)	Rigida	3	4		
10	363	609	0	(1)	Rigida	3	4		
11	295	628	0	(1)	Rigida	3	6		
12	296	627	0	(1)	Rigida	3	6		
13	358	619	0	(1)	Rigida	3	4		
14	386	579	0	(1)	Rigida	3	4		
15	359	581	0	(1)	Rigida	3	4		
16	274	592	0	(1)	Rigida	3	5		
17	275	593	0	(1)	Rigida	3	5		
18	276	594	0	(1)	Rigida	3	5		
19	277	595	0	(1)	Rigida	3	5		
20	278	596	0	(1)	Rigida	3	5		
21	279	597	0	(1)	Rigida	3	5		
22	280	598	0	(1)	Rigida	3	5		

Asta	Nodi			Connessioni				Offset strutturali/Conci rigidi
	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	
23	281	599	0	(1)	Rigida	3	5	
24	282	600	0	(1)	Rigida	3	5	
25	384	231	0	Rigida	(1)	3	1	
26	385	232	0	Rigida	(1)	3	1	
27	387	233	0	Rigida	(1)	3	1	
28	390	234	0	Rigida	(1)	3	1	
29	393	489	0	(1)	Rigida	3	4	
30	270	500	0	(1)	Rigida	3	6	
31	271	499	0	Rigida	Rigida	3	6	
32	272	498	0	Rigida	Rigida	3	6	
33	273	497	0	Rigida	Rigida	3	6	
34	394	491	0	Rigida	Rigida	3	4	
35	395	248	0	Rigida	(1)	3	1	
36	396	247	0	Rigida	(1)	3	1	
37	397	246	0	Rigida	(1)	3	1	
38	398	245	0	Rigida	(1)	3	1	
39	399	244	0	Rigida	(1)	3	1	
40	400	243	0	Rigida	(1)	3	1	
41	401	242	0	Rigida	(1)	3	1	
42	402	241	0	Rigida	(1)	3	1	
43	344	249	0	Rigida	(1)	3	1	
44	345	250	0	Rigida	(1)	3	1	
45	346	251	0	Rigida	(1)	3	1	
46	347	578	0	Rigida	Rigida	3	1	
47	348	576	0	Rigida	Rigida	3	1	
48	349	254	0	Rigida	(1)	3	1	
49	350	604	0	Rigida	Rigida	3	1	
50	353	602	0	Rigida	Rigida	3	1	
51	374	257	0	Rigida	(1)	3	1	
52	371	258	0	Rigida	(1)	3	1	
53	370	259	0	Rigida	(1)	3	1	
54	366	260	0	Rigida	(1)	3	1	
55	365	261	0	Rigida	(1)	3	1	
56	364	262	0	Rigida	(1)	3	1	
57	362	263	0	Rigida	(1)	3	1	
58	357	264	0	Rigida	(1)	3	1	
59	356	267	0	Rigida	(1)	3	1	
60	269	268	0	Rigida	(1)	3	1	
61	313	516	0	(1)	Rigida	3	5	
62	311	515	0	(1)	Rigida	3	5	
63	309	532	0	(1)	Rigida	3	5	
64	307	531	0	(1)	Rigida	3	5	
65	305	530	0	(1)	Rigida	3	5	
66	373	555	0	(1)	Rigida	3	5	
67	368	539	0	(1)	Rigida	3	5	
68	361	541	0	(1)	Rigida	3	5	
69	355	551	0	(1)	Rigida	3	5	
70	315	640	0	(1)	Rigida	3	5	
71	294	544	0	(1)	Rigida	3	5	
72	292	660	0	(1)	Rigida	3	5	
73	290	659	0	(1)	Rigida	3	5	
74	288	658	0	(1)	Rigida	3	5	
75	286	657	0	(1)	Rigida	3	5	
76	284	656	0	(1)	Rigida	3	5	
77	389	449	0	(1)	Rigida	3	5	
78	380	417	0	(1)	Rigida	3	5	
79	339	424	0	(1)	Rigida	3	5	
80	337	423	0	(1)	Rigida	3	5	
81	335	476	0	(1)	Rigida	3	5	
82	333	468	0	(1)	Rigida	3	5	
83	331	467	0	(1)	Rigida	3	5	
84	329	466	0	(1)	Rigida	3	5	
85	327	465	0	(1)	Rigida	3	5	
86	325	464	0	(1)	Rigida	3	5	
87	323	463	0	(1)	Rigida	3	5	
88	341	637	0	(1)	Rigida	3	4	
89	343	635	0	(1)	Rigida	3	4	

Asta	Nodi			Connessioni				Offset strutturali/Conci rigidi
	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	
90	352	553	0	(1)	Rigida	3	4	
91	376	419	0	(1)	Rigida	3	4	
92	378	525	0	(1)	Rigida	3	4	
93	383	511	0	(1)	Rigida	3	4	
94	392	509	0	(1)	Rigida	3	4	
95	404	447	0	(1)	Rigida	3	4	
96	406	473	0	(1)	Rigida	3	4	
97	419	420	0	Rigida	Rigida	3	4	
98	420	375	0	Rigida	(1)	3	4	
99	423	421	0	Rigida	Rigida	3	5	
100	421	336	0	Rigida	(1)	3	5	
101	424	422	0	Rigida	Rigida	3	5	
102	422	338	0	Rigida	(1)	3	5	
103	417	418	0	Rigida	Rigida	3	5	
104	418	379	0	Rigida	(1)	3	5	
105	447	448	0	Rigida	Rigida	3	4	
106	448	403	0	Rigida	(1)	3	4	
107	463	454	0	Rigida	Rigida	3	5	
108	454	322	0	Rigida	(1)	3	5	
109	464	455	0	Rigida	Rigida	3	5	
110	455	324	0	Rigida	(1)	3	5	
111	465	456	0	Rigida	Rigida	3	5	
112	456	326	0	Rigida	(1)	3	5	
113	466	457	0	Rigida	Rigida	3	5	
114	457	328	0	Rigida	(1)	3	5	
115	467	458	0	Rigida	Rigida	3	5	
116	458	330	0	Rigida	(1)	3	5	
117	468	459	0	Rigida	Rigida	3	5	
118	459	332	0	Rigida	(1)	3	5	
119	449	450	0	Rigida	Rigida	3	5	
120	450	388	0	Rigida	(1)	3	5	
121	473	474	0	Rigida	Rigida	3	4	
122	474	405	0	Rigida	(1)	3	4	
123	476	475	0	Rigida	Rigida	3	5	
124	475	334	0	Rigida	(1)	3	5	
125	491	492	0	Rigida	Rigida	3	4	
126	492	240	0	Rigida	(1)	3	4	
127	497	493	0	Rigida	Rigida	3	6	
128	493	239	0	Rigida	(1)	3	6	
129	498	494	0	Rigida	Rigida	3	6	
130	494	238	0	Rigida	(1)	3	6	
131	499	495	0	Rigida	Rigida	3	6	
132	495	237	0	Rigida	(1)	3	6	
133	500	496	0	Rigida	Rigida	3	6	
134	496	236	0	Rigida	(1)	3	6	
135	489	490	0	Rigida	Rigida	3	4	
136	490	235	0	Rigida	(1)	3	4	
137	509	510	0	Rigida	Rigida	3	4	
138	510	391	0	Rigida	(1)	3	4	
139	511	512	0	Rigida	Rigida	3	4	
140	512	382	0	Rigida	(1)	3	4	
141	515	513	0	Rigida	Rigida	3	5	
142	513	310	0	Rigida	(1)	3	5	
143	516	514	0	Rigida	Rigida	3	5	
144	514	312	0	Rigida	(1)	3	5	
145	525	526	0	Rigida	Rigida	3	4	
146	526	377	0	Rigida	(1)	3	4	
147	530	527	0	Rigida	Rigida	3	5	
148	527	304	0	Rigida	(1)	3	5	
149	531	528	0	Rigida	Rigida	3	5	
150	528	306	0	Rigida	(1)	3	5	
151	532	529	0	Rigida	Rigida	3	5	
152	529	308	0	Rigida	(1)	3	5	
153	544	543	0	Rigida	Rigida	3	5	
154	543	293	0	Rigida	(1)	3	5	
155	541	542	0	Rigida	Rigida	3	5	
156	542	360	0	Rigida	(1)	3	5	

	Nodi			Connessioni				Offset strutturali/Conci rigidi
Asta	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	
157	539	540	0	Rigida	Rigida	3	5	
158	540	367	0	Rigida	(1)	3	5	
159	553	554	0	Rigida	Rigida	3	4	
160	554	351	0	Rigida	(1)	3	4	
161	551	552	0	Rigida	Rigida	3	5	
162	552	354	0	Rigida	(1)	3	5	
163	555	556	0	Rigida	Rigida	3	5	
164	556	372	0	Rigida	(1)	3	5	
165	600	591	0	Rigida	Rigida	3	5	
166	591	222	0	Rigida	(1)	3	5	
167	599	590	0	Rigida	Rigida	3	5	
168	590	223	0	Rigida	(1)	3	5	
169	598	589	0	Rigida	Rigida	3	5	
170	589	224	0	Rigida	(1)	3	5	
171	597	588	0	Rigida	Rigida	3	5	
172	588	225	0	Rigida	(1)	3	5	
173	596	587	0	Rigida	Rigida	3	5	
174	587	226	0	Rigida	(1)	3	5	
175	595	586	0	Rigida	Rigida	3	5	
176	586	227	0	Rigida	(1)	3	5	
177	594	585	0	Rigida	Rigida	3	5	
178	585	228	0	Rigida	(1)	3	5	
179	593	584	0	Rigida	Rigida	3	5	
180	584	229	0	Rigida	(1)	3	5	
181	592	583	0	Rigida	Rigida	3	5	
182	583	230	0	Rigida	(1)	3	5	
183	581	582	0	Rigida	Rigida	3	4	
184	582	221	0	Rigida	(1)	3	4	
185	579	580	0	Rigida	Rigida	3	4	
186	580	220	0	Rigida	(1)	3	4	
187	609	610	0	Rigida	Rigida	3	4	
188	610	215	0	Rigida	(1)	3	4	
189	611	612	0	Rigida	Rigida	3	4	
190	612	211	0	Rigida	(1)	3	4	
191	615	613	0	Rigida	Rigida	3	6	
192	613	213	0	Rigida	(1)	3	6	
193	616	614	0	Rigida	Rigida	3	6	
194	614	212	0	Rigida	(1)	3	6	
195	619	620	0	Rigida	Rigida	3	4	
196	620	218	0	Rigida	(1)	3	4	
197	627	625	0	Rigida	Rigida	3	6	
198	625	217	0	Rigida	(1)	3	6	
199	628	626	0	Rigida	Rigida	3	6	
200	626	216	0	Rigida	(1)	3	6	
201	635	636	0	Rigida	Rigida	3	4	
202	636	342	0	Rigida	(1)	3	4	
203	637	638	0	Rigida	Rigida	3	4	
204	638	340	0	Rigida	(1)	3	4	
205	640	639	0	Rigida	Rigida	3	5	
206	639	314	0	Rigida	(1)	3	5	
207	656	651	0	Rigida	Rigida	3	5	
208	651	283	0	Rigida	(1)	3	5	
209	657	652	0	Rigida	Rigida	3	5	
210	652	285	0	Rigida	(1)	3	5	
211	658	653	0	Rigida	Rigida	3	5	
212	653	287	0	Rigida	(1)	3	5	
213	659	654	0	Rigida	Rigida	3	5	
214	654	289	0	Rigida	(1)	3	5	
215	660	655	0	Rigida	Rigida	3	5	
216	655	291	0	Rigida	(1)	3	5	
217	673	674	0	Rigida	Rigida	3	4	
218	674	152	0	Rigida	(1)	3	4	
219	680	675	0	Rigida	Rigida	3	6	
220	675	150	0	Rigida	(1)	3	6	
221	681	676	0	Rigida	Rigida	3	6	
222	676	148	0	Rigida	(1)	3	6	
223	682	677	0	Rigida	Rigida	3	6	

Asta	Nodi			Connessioni				Offset strutturali/Conci rigidi
	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	
224	677	146	0	Rigida	(1)	3	6	
225	683	678	0	Rigida	Rigida	3	6	
226	678	144	0	Rigida	(1)	3	6	
227	684	679	0	Rigida	Rigida	3	6	
228	679	44	0	Rigida	(1)	3	6	
229	602	601	0	Rigida	Rigida	3	1	
230	601	256	0	Rigida	Rigida	3	1	
231	604	603	0	Rigida	Rigida	3	1	
232	603	255	0	Rigida	Rigida	3	1	
233	576	575	0	Rigida	Rigida	3	1	
234	575	253	0	Rigida	Rigida	3	1	
235	578	577	0	Rigida	Rigida	3	1	
236	577	252	0	Rigida	Rigida	3	1	
237	622	621	0	(1)	Rigida	3	5	
238	618	617	0	(1)	Rigida	3	5	
239	608	607	0	(1)	Rigida	3	5	
240	621	606	0	Rigida	Rigida	3	5	
241	617	605	0	Rigida	Rigida	3	5	
242	607	574	0	Rigida	Rigida	3	5	
243	606	573	0	Rigida	(1)	3	5	
244	605	572	0	Rigida	(1)	3	5	
245	574	571	0	Rigida	(1)	3	5	

Legenda delle connessioni

Nota	Descrizione
1	Fx=Rigida Fy=Rigida Fz=Rigida Mx=Rigida My=Svinc. Mz=Svinc.

GRUPPO NUMERO: 2 - DESCRIZIONE: TRAVI COPERTURA

Asta	Nodi			Connessioni				Offset strutturali/Conci rigidi
	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	
1	211	669	0	Rigida	Rigida	3	7	
2	213	211	0	Rigida	Rigida	3	7	
3	212	668	0	Rigida	Rigida	3	7	
4	215	667	0	Rigida	Rigida	3	4	
5	152	665	0	Rigida	Rigida	3	7	
6	150	152	0	Rigida	Rigida	3	7	
7	148	664	0	Rigida	Rigida	3	7	
8	146	663	0	Rigida	Rigida	3	7	
9	144	146	0	Rigida	Rigida	3	7	
10	44	662	0	Rigida	Rigida	3	7	
11	377	44	0	Rigida	Rigida	3	7	
12	223	40	0	Rigida	Rigida	3	4	
13	40	224	0	Rigida	Rigida	3	4	
14	214	229	0	Rigida	Rigida	3	4	
15	228	214	0	Rigida	Rigida	3	4	
16	215	218	0	Rigida	Rigida	3	4	
17	217	218	0	Rigida	Rigida	3	7	
18	216	666	0	Rigida	Rigida	3	7	
19	351	216	0	Rigida	Rigida	3	7	
20	240	672	0	Rigida	Rigida	3	4	
21	239	240	0	Rigida	Rigida	3	4	
22	238	671	0	Rigida	Rigida	3	4	
23	237	238	0	Rigida	Rigida	3	4	
24	236	670	0	Rigida	Rigida	3	4	
25	235	236	0	Rigida	Rigida	3	4	
26	234	235	0	Rigida	Rigida	3	7	
27	233	234	0	Rigida	Rigida	3	7	
28	232	233	0	Rigida	Rigida	3	7	
29	231	232	0	Rigida	Rigida	3	7	
30	382	231	0	Rigida	Rigida	3	7	
31	219	253	0	Rigida	Rigida	3	2	
32	254	219	0	Rigida	Rigida	3	2	
33	221	219	0	Rigida	Rigida	3	4	
34	230	221	0	Rigida	Rigida	3	4	
35	229	230	0	Rigida	Rigida	3	4	
36	227	228	0	Rigida	Rigida	3	4	
37	226	227	0	Rigida	Rigida	3	4	
38	225	226	0	Rigida	Rigida	3	4	

	Nodi			Connessioni				Offset strutturali/Conci rigidi
Asta	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	
39	224	225	0	Rigida	Rigida	3	4	
40	222	223	0	Rigida	Rigida	3	4	
41	220	222	0	Rigida	Rigida	3	4	
42	235	220	0	Rigida	Rigida	3	4	
43	248	268	0	Rigida	Rigida	3	8	
44	247	248	0	Rigida	Rigida	3	8	
45	246	247	0	Rigida	Rigida	3	8	
46	245	246	0	Rigida	Rigida	3	8	
47	244	245	0	Rigida	Rigida	3	8	
48	243	244	0	Rigida	Rigida	3	8	
49	242	243	0	Rigida	Rigida	3	8	
50	241	242	0	Rigida	Rigida	3	8	
51	403	241	0	Rigida	Rigida	3	8	
52	249	342	0	Rigida	Rigida	3	7	
53	250	249	0	Rigida	Rigida	3	7	
54	251	250	0	Rigida	Rigida	3	7	
55	252	251	0	Rigida	Rigida	3	7	
56	253	252	0	Rigida	Rigida	3	2	
57	255	254	0	Rigida	Rigida	3	2	
58	256	255	0	Rigida	Rigida	3	2	
59	267	256	0	Rigida	Rigida	3	2	
60	257	258	0	Rigida	Rigida	3	2	
61	375	257	0	Rigida	Rigida	3	2	
62	258	259	0	Rigida	Rigida	3	2	
63	259	260	0	Rigida	Rigida	3	2	
64	260	261	0	Rigida	Rigida	3	2	
65	261	262	0	Rigida	Rigida	3	2	
66	262	263	0	Rigida	Rigida	3	2	
67	263	264	0	Rigida	Rigida	3	2	
68	264	267	0	Rigida	Rigida	3	2	
69	268	267	0	(1)	(1)	6	2	
70	336	375	0	Rigida	Rigida	3	4	
71	338	336	0	Rigida	Rigida	3	4	
72	379	338	0	Rigida	Rigida	3	4	
73	388	573	0	Rigida	Rigida	3	4	
74	322	388	0	Rigida	Rigida	3	4	
75	324	322	0	Rigida	Rigida	3	4	
76	326	324	0	Rigida	Rigida	3	4	
77	328	326	0	Rigida	Rigida	3	4	
78	330	328	0	Rigida	Rigida	3	4	
79	332	330	0	Rigida	Rigida	3	4	
80	403	332	0	Rigida	Rigida	3	4	
81	334	403	0	Rigida	Rigida	3	4	
82	405	334	0	Rigida	Rigida	3	4	
83	314	340	0	Rigida	Rigida	3	4	
84	342	314	0	Rigida	Rigida	3	4	
85	283	342	0	Rigida	Rigida	3	4	
86	285	283	0	Rigida	Rigida	3	4	
87	287	285	0	Rigida	Rigida	3	4	
88	289	287	0	Rigida	Rigida	3	4	
89	291	289	0	Rigida	Rigida	3	4	
90	351	291	0	Rigida	Rigida	3	4	
91	354	351	0	Rigida	Rigida	3	4	
92	360	354	0	Rigida	Rigida	3	4	
93	293	360	0	Rigida	Rigida	3	4	
94	367	293	0	Rigida	Rigida	3	4	
95	372	367	0	Rigida	Rigida	3	4	
96	377	372	0	Rigida	Rigida	3	4	
97	304	377	0	Rigida	Rigida	3	4	
98	306	304	0	Rigida	Rigida	3	4	
99	308	306	0	Rigida	Rigida	3	4	
100	382	308	0	Rigida	Rigida	3	4	
101	310	382	0	Rigida	Rigida	3	4	
102	312	310	0	Rigida	Rigida	3	4	
103	391	312	0	Rigida	Rigida	3	4	
104	241	257	644	(1)	(1)	6	2	
105	242	258	645	(1)	(1)	6	2	

Asta	Nodi			Connessioni				Offset strutturali/Conci rigidi
	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	
106	243	259	646	(1)	(1)	6	2	
107	244	260	647	(1)	(1)	6	2	
108	245	261	648	(1)	(1)	6	2	
109	246	262	649	(1)	(1)	6	2	
110	247	263	650	(1)	(1)	6	2	
111	248	264	661	(1)	(1)	6	2	
112	670	237	0	Rigida	Rigida	3	4	
113	671	239	0	Rigida	Rigida	3	4	
114	672	268	0	Rigida	Rigida	3	8	
115	672	256	623	(1)	(1)	6	2	
116	671	255	624	(1)	(1)	6	2	
117	670	254	629	(1)	(1)	6	2	
118	669	252	630	(1)	(1)	3	3	
119	668	251	631	(1)	(1)	3	3	
120	667	250	632	(1)	(1)	3	3	
121	666	249	633	(1)	(1)	3	3	
122	666	217	0	Rigida	Rigida	3	7	
123	667	212	0	Rigida	Rigida	3	7	
124	668	213	0	Rigida	Rigida	3	7	
125	669	214	0	Rigida	Rigida	3	7	
126	234	665	634	(1)	(1)	3	3	
127	233	664	641	(1)	(1)	3	3	
128	232	663	642	(1)	(1)	3	3	
129	231	662	643	(1)	(1)	3	3	
130	662	144	0	Rigida	Rigida	3	7	
131	663	148	0	Rigida	Rigida	3	7	
132	664	150	0	Rigida	Rigida	3	7	
133	665	40	0	Rigida	Rigida	3	7	
134	665	669	634	(1)	(1)	3	3	
135	664	668	641	(1)	(1)	3	3	
136	663	667	642	(1)	(1)	3	3	
137	662	666	643	(1)	(1)	3	3	
138	573	572	0	Rigida	Rigida	3	4	
139	572	571	0	Rigida	Rigida	3	4	
140	571	379	0	Rigida	Rigida	3	4	

Legenda delle connessioni

Nota	Descrizione
1	Fx=Rigida Fy=Rigida Fz=Rigida Mx=Rigida My=Svinc. Mz=Svinc.

GRUPPI ELEMENTO FINITO PIASTRA

GRUPPO NUMERO: 1 DESCRIZIONE: PARETI PT

Elem.	Nodo I	Nodo J	Nodo K	Nodo L	Spessore	Materiale
1	322	324	455	454	3.60	4
2	324	326	456	455	3.60	4
3	326	328	457	456	3.60	4
4	328	330	458	457	3.60	4
5	330	332	459	458	3.60	4
6	332	403	448	459	3.60	4
7	454	455	464	463	3.60	4
8	455	456	465	464	3.60	4
9	456	457	466	465	3.60	4
10	457	458	467	466	3.60	4
11	458	459	468	467	3.60	4
12	459	448	447	468	3.60	4
13	463	464	325	323	3.60	4
14	464	465	327	325	3.60	4
15	465	466	329	327	3.60	4
16	466	467	331	329	3.60	4
17	467	468	333	331	3.60	4
18	468	447	404	333	3.60	4
19	684	525	378	299	3.60	4
20	683	684	299	300	3.60	4
21	682	683	300	301	3.60	4
22	681	682	301	302	3.60	4
23	680	681	302	303	3.60	4
24	673	680	303	381	3.60	4
25	679	526	525	684	3.60	4

Elem.	Nodo I	Nodo J	Nodo K	Nodo L	Spessore	Materiale
26	678	679	684	683	3.60	4
27	677	678	683	682	3.60	4
28	676	677	682	681	3.60	4
29	675	676	681	680	3.60	4
30	674	675	680	673	3.60	4
31	44	377	526	679	3.60	4
32	144	44	679	678	3.60	4
33	146	144	678	677	3.60	4
34	148	146	677	676	3.60	4
35	150	148	676	675	3.60	4
36	152	150	675	674	3.60	4
37	619	609	363	358	3.60	4
38	620	610	609	619	3.60	4
39	218	215	610	620	3.60	4
40	628	553	352	295	3.60	4
41	627	628	295	296	3.60	4
42	619	627	296	358	3.60	4
43	626	554	553	628	3.60	4
44	625	626	628	627	3.60	4
45	620	625	627	619	3.60	4
46	216	351	554	626	3.60	4
47	217	216	626	625	3.60	4
48	218	217	625	620	3.60	4
49	616	609	363	297	3.60	4
50	615	616	297	298	3.60	4
51	611	615	298	369	3.60	4
52	614	610	609	616	3.60	4
53	613	614	616	615	3.60	4
54	612	613	615	611	3.60	4
55	212	215	610	614	3.60	4
56	213	212	614	613	3.60	4
57	211	213	613	612	3.60	4
58	500	489	393	270	3.60	4
59	499	500	270	271	3.60	4
60	498	499	271	272	3.60	4
61	497	498	272	273	3.60	4
62	491	497	273	394	3.60	4
63	496	490	489	500	3.60	4
64	495	496	500	499	3.60	4
65	494	495	499	498	3.60	4
66	493	494	498	497	3.60	4
67	492	493	497	491	3.60	4
68	236	235	490	496	3.60	4
69	237	236	496	495	3.60	4
70	238	237	495	494	3.60	4
71	239	238	494	493	3.60	4
72	240	239	493	492	3.60	4
73	516	509	392	313	3.60	4
74	515	516	313	311	3.60	4
75	511	515	311	383	3.60	4
76	514	510	509	516	3.60	4
77	513	514	516	515	3.60	4
78	512	513	515	511	3.60	4
79	312	391	510	514	3.60	4
80	310	312	514	513	3.60	4
81	382	310	513	512	3.60	4
82	532	511	383	309	3.60	4
83	531	532	309	307	3.60	4
84	530	531	307	305	3.60	4
85	525	530	305	378	3.60	4
86	529	512	511	532	3.60	4
87	528	529	532	531	3.60	4
88	527	528	531	530	3.60	4
89	526	527	530	525	3.60	4
90	308	382	512	529	3.60	4
91	306	308	529	528	3.60	4
92	304	306	528	527	3.60	4
93	377	304	527	526	3.60	4

Elem.	Nodo I	Nodo J	Nodo K	Nodo L	Spessore	Materiale
94	555	525	378	373	3.60	4
95	556	526	525	555	3.60	4
96	372	377	526	556	3.60	4
97	544	539	368	294	3.60	4
98	541	544	294	361	3.60	4
99	543	540	539	544	3.60	4
100	542	543	544	541	3.60	4
101	293	367	540	543	3.60	4
102	360	293	543	542	3.60	4
103	553	551	355	352	3.60	4
104	554	552	551	553	3.60	4
105	351	354	552	554	3.60	4
106	424	417	380	339	3.60	4
107	423	424	339	337	3.60	4
108	419	423	337	376	3.60	4
109	422	418	417	424	3.60	4
110	421	422	424	423	3.60	4
111	420	421	423	419	3.60	4
112	338	379	418	422	3.60	4
113	336	338	422	421	3.60	4
114	375	336	421	420	3.60	4
115	660	553	352	292	3.60	4
116	659	660	292	290	3.60	4
117	658	659	290	288	3.60	4
118	657	658	288	286	3.60	4
119	656	657	286	284	3.60	4
120	635	656	284	343	3.60	4
121	655	554	553	660	3.60	4
122	654	655	660	659	3.60	4
123	653	654	659	658	3.60	4
124	652	653	658	657	3.60	4
125	651	652	657	656	3.60	4
126	636	651	656	635	3.60	4
127	291	351	554	655	3.60	4
128	289	291	655	654	3.60	4
129	287	289	654	653	3.60	4
130	285	287	653	652	3.60	4
131	283	285	652	651	3.60	4
132	342	283	651	636	3.60	4
133	640	635	343	315	3.60	4
134	637	640	315	341	3.60	4
135	639	636	635	640	3.60	4
136	638	639	640	637	3.60	4
137	314	342	636	639	3.60	4
138	340	314	639	638	3.60	4
139	600	579	386	282	3.60	4
140	599	600	282	281	3.60	4
141	598	599	281	280	3.60	4
142	597	598	280	279	3.60	4
143	596	597	279	278	3.60	4
144	595	596	278	277	3.60	4
145	594	595	277	276	3.60	4
146	593	594	276	275	3.60	4
147	592	593	275	274	3.60	4
148	581	592	274	359	3.60	4
149	591	580	579	600	3.60	4
150	590	591	600	599	3.60	4
151	589	590	599	598	3.60	4
152	588	589	598	597	3.60	4
153	587	588	597	596	3.60	4
154	586	587	596	595	3.60	4
155	585	586	595	594	3.60	4
156	584	585	594	593	3.60	4
157	583	584	593	592	3.60	4
158	582	583	592	581	3.60	4
159	222	220	580	591	3.60	4
160	223	222	591	590	3.60	4
161	224	223	590	589	3.60	4

Elem.	Nodo I	Nodo J	Nodo K	Nodo L	Spessore	Materiale
162	225	224	589	588	3.60	4
163	226	225	588	587	3.60	4
164	227	226	587	586	3.60	4
165	228	227	586	585	3.60	4
166	229	228	585	584	3.60	4
167	230	229	584	583	3.60	4
168	221	230	583	582	3.60	4
169	476	473	406	335	3.60	4
170	447	476	335	404	3.60	4
171	475	474	473	476	3.60	4
172	448	475	476	447	3.60	4
173	334	405	474	475	3.60	4
174	403	334	475	448	3.60	4
175	576	578	347	348	3.60	4
176	575	577	578	576	3.60	4
177	253	252	577	575	3.60	4
178	602	604	350	353	3.60	4
179	601	603	604	602	3.60	4
180	256	255	603	601	3.60	4
181	621	449	389	622	3.60	4
182	606	450	449	621	3.60	4
183	573	388	450	606	3.60	4
184	617	621	622	618	3.60	4
185	605	606	621	617	3.60	4
186	572	573	606	605	3.60	4
187	607	617	618	608	3.60	4
188	574	605	617	607	3.60	4
189	571	572	605	574	3.60	4
190	417	607	608	380	3.60	4
191	418	574	607	417	3.60	4
192	379	571	574	418	3.60	4

GRUPPI ELEMENTO FINITO TRAVE DI FONDAZIONE

GRUPPO NUMERO: 1 - DESCRIZIONE: FONDAZIONI

Asta	Nodi			Connessioni						
	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	car.suolo	larg.impronta	suddivisioni
1	376	374	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
2	374	371	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
3	371	370	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
4	370	366	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
5	366	265	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
6	365	364	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
7	364	362	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
8	362	357	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
9	357	356	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
10	356	353	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
11	353	350	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
12	350	349	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
13	349	348	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
14	348	347	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
15	347	346	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
16	346	345	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
17	345	344	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
18	344	343	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
19	392	313	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
20	313	311	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
21	311	383	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
22	383	309	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
23	309	307	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
24	307	305	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
25	305	378	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
26	378	373	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
27	373	368	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
28	368	294	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
29	294	361	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
30	361	355	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
31	355	352	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
32	352	292	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
33	292	290	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5

Asta	Nodi			Connessioni						
	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	car.suolo	larg.impronta	suddivisioni
34	290	288	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
35	288	286	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
36	286	284	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
37	284	343	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
38	343	315	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
39	315	341	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
40	393	386	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
41	386	282	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
42	282	281	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
43	281	280	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
44	280	279	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
45	279	278	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
46	278	277	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
47	277	276	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
48	276	275	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
49	275	274	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
50	274	359	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
51	359	348	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
52	406	335	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
53	335	404	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
54	404	333	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
55	333	331	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
56	331	329	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
57	329	327	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
58	327	325	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
59	325	323	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
60	323	321	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
61	321	319	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
62	319	317	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
63	317	389	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
64	389	622	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
65	380	339	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
66	339	337	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
67	337	376	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
68	404	402	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
69	402	401	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
70	401	400	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
71	400	399	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
72	399	266	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
73	398	397	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
74	397	396	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
75	396	395	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
76	395	269	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
77	269	394	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
78	394	273	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
79	273	272	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
80	272	271	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
81	271	270	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
82	270	393	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
83	393	390	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
84	390	387	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
85	387	385	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
86	385	384	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
87	384	383	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
88	276	369	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
89	369	298	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
90	298	297	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
91	297	363	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
92	363	358	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
93	358	296	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
94	296	295	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
95	295	352	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
96	281	381	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
97	381	303	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
98	303	302	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
99	302	301	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
100	301	300	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5

Asta	Nodi			Connessioni						
	I	J	K	Nodo I	Nodo J	Mat.	Sez.	car.suolo	larg.impronta	suddivisioni
101	300	299	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
102	299	378	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
103	407	356	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
104	265	365	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
105	266	398	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
106	408	265	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
107	407	277	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
108	319	408	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
109	408	407	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
110	269	407	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
111	266	408	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
112	622	618	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
113	618	608	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5
114	608	380	0	Rigida	Rigida	1	11	+1.00e+000	60.000	5

GRUPPI ELEMENTO FINITO TRAVE - ELEMENTI CON CARICO APPLICATO

GRUPPO NUMERO: 1- DESCRIZIONE: PILASTRI

Asta	Carichi	
25	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
26	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
27	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
28	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
29	Codice carico	8
	Moltiplicatore	60.00
30	Codice carico	8
	Moltiplicatore	60.00
31	Codice carico	8
	Moltiplicatore	60.00
32	Codice carico	8
	Moltiplicatore	60.00
33	Codice carico	8
	Moltiplicatore	60.00
34	Codice carico	8
	Moltiplicatore	60.00
35	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
36	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
37	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
38	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
39	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
40	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
41	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
42	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
43	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
44	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
45	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
46	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
47	Codice carico	9

Asta	Carichi	
	Moltiplicatore	100.00
48	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
49	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
50	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
51	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
52	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
53	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
54	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
55	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
56	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
57	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
58	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
59	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
60	Codice carico	8
	Moltiplicatore	100.00
61	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
62	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
63	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
64	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
65	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
66	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
67	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
68	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
69	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
70	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
71	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
72	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
73	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
74	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
75	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
76	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
77	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
78	Codice carico	6

Asta	Carichi		
	Moltiplicatore	60.00	
79	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
80	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
81	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
82	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
83	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
84	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
85	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
86	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
87	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
88	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
89	Codice carico	7	9
	Moltiplicatore	60.00	100.00
90	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
91	Codice carico	6	9
	Moltiplicatore	60.00	100.00
92	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
93	Codice carico	7	8
	Moltiplicatore	60.00	60.00
94	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
95	Codice carico	6	8
	Moltiplicatore	60.00	60.00
96	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
97	Codice carico	6	9
	Moltiplicatore	60.00	100.00
98	Codice carico	6	9
	Moltiplicatore	60.00	100.00
99	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
100	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
101	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
102	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
103	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
104	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
105	Codice carico	6	8
	Moltiplicatore	60.00	60.00
106	Codice carico	6	8
	Moltiplicatore	60.00	60.00
107	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
108	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
109	Codice carico	6	

Asta	Carichi		
	Moltiplicatore	60.00	
110	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
111	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
112	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
113	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
114	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
115	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
116	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
117	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
118	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
119	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
120	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
121	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
122	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
123	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
124	Codice carico	6	
	Moltiplicatore	60.00	
125	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
126	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
127	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
128	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
129	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
130	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
131	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
132	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
133	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
134	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
135	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
136	Codice carico	8	
	Moltiplicatore	60.00	
137	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
138	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
139	Codice carico	7	8
	Moltiplicatore	60.00	60.00
140	Codice carico	7	8

Asta	Carichi		
	Moltiplicatore	60.00	60.00
141	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
142	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
143	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
144	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
145	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
146	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
147	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
148	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
149	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
150	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
151	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
152	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
153	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
154	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
155	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
156	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
157	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
158	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
159	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
160	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
161	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
162	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
163	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
164	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
201	Codice carico	7	9
	Moltiplicatore	60.00	100.00
202	Codice carico	7	9
	Moltiplicatore	60.00	100.00
203	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
204	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
205	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
206	Codice carico	7	
	Moltiplicatore	60.00	
207	Codice carico	7	

Asta	Carichi	
	Moltiplicatore	60.00
208	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
209	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
210	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
211	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
212	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
213	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
214	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
215	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
216	Codice carico	7
	Moltiplicatore	60.00
229	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
230	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
231	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
232	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
233	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
234	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
235	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
236	Codice carico	9
	Moltiplicatore	100.00
237	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
238	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
239	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
240	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
241	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
242	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
243	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
244	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00
245	Codice carico	6
	Moltiplicatore	60.00

GRUPPO NUMERO: 2- DESCRIZIONE: TRAVI COPERTURA

Asta	Carichi	
12	Codice carico	1 2
	Moltiplicatore	84.14 100.14
13	Codice carico	1 2
	Moltiplicatore	84.21 100.21
14	Codice carico	1 2
	Moltiplicatore	85.14 101.14

Asta	Carichi		
15	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.13	101.13
16	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	34.50	50.50
20	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
21	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
22	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
23	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
24	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
25	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
26	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
27	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
28	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
29	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
30	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
31	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
32	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
33	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.15	101.15
34	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.14	101.14
35	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.14	101.14
36	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.02	101.02
37	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	84.81	100.81
38	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	84.59	100.59
39	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	84.38	100.38
40	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	84.14	100.14
41	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	84.14	100.14
42	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	84.14	100.14
43	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
44	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
45	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
46	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
47	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
48	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00

Asta	Carichi		
49	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
50	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
51	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
52	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
53	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
54	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
55	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
56	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
57	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
58	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
59	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	130.00
60	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	133.21
61	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	133.63
62	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	133.21
63	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	133.21
64	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	133.21
65	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	133.21
66	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	133.21
67	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	130.00	133.21
68	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	131.16	135.49
69	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	77.96	97.96
70	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	26.61	34.61
71	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	48.37	56.37
72	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	48.22	56.22
73	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	47.80	55.80
74	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	47.80	55.80
75	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	46.73	54.73
76	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	46.57	54.57
77	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	46.40	54.40
78	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	46.24	54.24
79	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	46.08	54.08

Asta	Carichi		
80	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	45.91	53.91
85	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.04	52.04
86	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.04	52.04
87	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.05	52.05
88	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.05	52.05
89	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.05	52.05
90	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.05	52.05
91	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.11	52.11
92	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.27	52.27
93	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.43	52.43
94	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.58	52.58
95	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.75	52.75
96	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	44.94	52.94
97	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	45.04	53.04
98	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	45.04	53.04
99	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	45.04	53.04
100	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	45.04	53.04
104	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.20	105.20
105	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	80.02	100.02
106	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	80.02	100.02
107	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	80.02	100.02
108	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	80.02	100.02
109	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	80.02	100.02
110	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	80.02	100.02
111	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	80.99	100.99
112	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
113	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
114	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	150.00	150.00
115	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	77.53	97.53
116	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	81.15	101.15
117	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	76.04	96.04

Asta	Carichi		
118	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	90.25	106.25
119	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.13	101.13
120	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	62.35	78.35
121	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	86.62	102.62
126	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	89.25	105.25
127	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.14	101.14
128	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.14	101.14
129	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	87.61	103.61
134	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	89.74	105.74
135	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.13	101.13
136	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	85.06	101.06
137	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	84.58	100.58
138	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	47.80	55.80
139	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	47.80	55.80
140	Codice carico	1	2
	Moltiplicatore	47.80	55.80

GRUPPI FONDAZIONE - ELEMENTI CON CARICO APPLICATO

GRUPPO NUMERO: 1- DESCRIZIONE: FONDAZIONI

Asta	Carichi			
1	Codice carico	3	12	
	Moltiplicatore	350.00	3.63	
2	Codice carico	3	12	
	Moltiplicatore	350.00	10.47	
3	Codice carico	3	12	
	Moltiplicatore	350.00	16.88	
4	Codice carico	3	12	
	Moltiplicatore	350.00	23.30	
5	Codice carico	3	12	
	Moltiplicatore	350.00	28.11	
6	Codice carico	3	12	
	Moltiplicatore	350.00	6.42	
7	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	13.49	48.50
8	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	26.98	86.98
9	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	89.55	149.55
10	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
11	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
12	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
13	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
14	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		

Asta	Carichi			
15	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
16	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
17	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
18	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
19	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
20	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
21	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
22	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
23	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
24	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
25	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 201.08	12 231.08
26	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
27	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
28	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
29	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
30	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 148.53	12 178.53
31	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 67.63	12 97.63
32	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
33	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 229.43	12 259.43
34	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 228.94	12 258.94
35	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 227.70	12 257.70
36	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 226.35	12 256.35
37	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 224.99	12 254.99
38	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 492.56	12 522.56
39	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
40	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 393.00	12 453.00
41	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 393.00	12 453.00
42	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 393.00	12 453.00
43	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 268.59	12 328.59
44	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 393.00	12 453.00
45	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 393.00	12 453.00

Asta	Carichi			
46	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	393.00	453.00
47	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	333.66	393.66
48	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	242.35	302.35
49	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	393.00	453.00
50	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	393.00	453.00
51	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	392.45	452.45
52	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
53	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
54	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	198.91	228.91
55	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	199.08	229.08
56	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	199.25	229.25
57	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	199.42	229.42
58	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	199.58	229.58
59	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	199.75	229.75
60	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	199.92	229.92
61	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	123.23	153.23
62	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	200.25	230.25
63	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	200.42	230.42
64	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	200.85	230.85
65	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	201.28	231.28
66	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	198.44	228.44
67	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	85.00	106.38
68	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
69	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
70	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
71	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
72	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
73	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
74	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
75	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		
76	Codice carico	3		
	Moltiplicatore	350.00		

Asta	Carichi			
77	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
78	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
79	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
80	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
81	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
82	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
83	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
84	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
85	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
86	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
87	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
88	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
89	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
90	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
91	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
92	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	5 199.43	12 259.43
93	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
94	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
95	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
96	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	12 43.40	
97	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
98	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
99	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
100	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
101	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
102	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
103	Codice carico Moltiplicatore	5 361.20	12 421.20	
104	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00	12 1.60	
105	Codice carico Moltiplicatore	3 350.00		
106	Codice carico Moltiplicatore	5 341.25	12 401.25	
110	Codice carico Moltiplicatore	5 360.20	12 420.20	

Asta	Carichi			
111	Codice carico	5	12	
	Moltiplicatore	396.10	456.10	
112	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	200.85	230.85
113	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	200.85	230.85
114	Codice carico	3	5	12
	Moltiplicatore	350.00	200.85	230.85

COMBINAZIONI DI CARICO

NORMATIVA: NORME TECNICHE PER LE COSTRUZIONI - D.M. 14/01/2008 (STATICO E SISMICO)

COMBINAZIONI PER LE VERIFICHE ALLO STATO LIMITE ULTIMO

Num.	Descrizione	Parametri	Tipo azione/categoria	Condizione	Moltiplicatore
1	Dinamica	Azione sismica: Presente	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2	1.000 1.000 0.600 0.000
2	STATICA	Azione sismica: Sisma assente	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2	1.300 1.300 1.500 1.500
7	STATICA CON VENTO LUNGO X	Azione sismica: Sisma assente	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve Variabile: Vento	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2 Condizione 4	1.300 1.300 1.500 1.500 1.500
8	STATICA CON VENTO LUNGO Y	Azione sismica: Sisma assente	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve Variabile: Vento	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2 Condizione 5	1.300 1.300 1.500 1.500 1.500

COMBINAZIONI PER LE VERIFICHE ALLO STATO LIMITE D'ESERCIZIO

Num.	Descrizione	Parametri	Tipo azione/categoria	Condizione	Moltiplicatore
3	RARA	Tipologia: Rara	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2	1.000 1.000 1.000 1.000
4	Frequente	Tipologia: Frequente	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2	1.000 1.000 0.700 0.200
5	Quasi permanente	Tipologia: Quasi permanente	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2	1.000 1.000 0.600 0.000
9	RARA CON VENTO LUNGO X	Tipologia: Rara	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve Variabile: Vento	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2 Condizione 4	1.000 1.000 1.000 1.000 1.000
10	RARA CON VENTO LUNGO Y	Tipologia: Rara	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve Variabile: Vento	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2 Condizione 5	1.000 1.000 1.000 1.000 1.000

COMBINAZIONI PER LE VERIFICHE ALLO STATO LIMITE DI DANNO

Num.	Descrizione	Parametri	Tipo azione/categoria	Condizione	Moltiplicatore
6	S.L.D.	Azione sismica: Presente	Permanente: Peso Proprio Permanente: Permanente portato Variabile: Aree di acquisto e congresso Variabile: Neve	Condizione peso proprio Condizione 1 Condizione 3 Condizione 2	1.000 1.000 0.600 0.000

A.2 MASSE ECCITATE

TABELLA MASSE ECCITATE

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EX

FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	1.957e+001	3.115e+000	3.210e-001	0.000e+000
2	2.228e+001	3.546e+000	2.820e-001	0.000e+000
3	2.566e+001	4.084e+000	2.449e-001	0.000e+000
4	3.526e+001	5.611e+000	1.782e-001	0.000e+000
5	3.615e+001	5.754e+000	1.738e-001	0.000e+000
6	3.867e+001	6.154e+000	1.625e-001	0.000e+000
7	4.723e+001	7.517e+000	1.330e-001	0.000e+000
8	4.883e+001	7.771e+000	1.287e-001	0.000e+000
9	5.934e+001	9.444e+000	1.059e-001	0.000e+000
10	6.899e+001	1.098e+001	9.108e-002	0.000e+000
11	7.201e+001	1.146e+001	8.725e-002	0.000e+000
12	7.479e+001	1.190e+001	8.401e-002	0.000e+000
13	7.642e+001	1.216e+001	8.222e-002	0.000e+000
14	7.688e+001	1.224e+001	8.173e-002	0.000e+000
15	8.246e+001	1.312e+001	7.620e-002	0.000e+000
16	8.419e+001	1.340e+001	7.463e-002	0.000e+000
17	8.727e+001	1.389e+001	7.200e-002	0.000e+000
18	9.253e+001	1.473e+001	6.790e-002	0.000e+000
19	9.525e+001	1.516e+001	6.596e-002	0.000e+000
20	1.030e+002	1.640e+001	6.098e-002	0.000e+000
21	1.067e+002	1.697e+001	5.891e-002	0.000e+000
22	1.071e+002	1.704e+001	5.867e-002	0.000e+000
23	1.098e+002	1.747e+001	5.722e-002	0.000e+000
24	1.105e+002	1.758e+001	5.688e-002	0.000e+000
25	1.136e+002	1.808e+001	5.530e-002	0.000e+000
26	1.158e+002	1.844e+001	5.424e-002	0.000e+000
27	1.227e+002	1.953e+001	5.120e-002	0.000e+000
28	1.288e+002	2.050e+001	4.878e-002	0.000e+000
29	1.324e+002	2.107e+001	4.746e-002	7.114e-028
30	1.368e+002	2.177e+001	4.594e-002	1.682e-024
31	1.385e+002	2.204e+001	4.538e-002	3.563e-023
32	1.398e+002	2.226e+001	4.493e-002	1.176e-021
33	1.414e+002	2.250e+001	4.444e-002	1.552e-020
34	1.420e+002	2.260e+001	4.425e-002	2.419e-020
35	1.446e+002	2.301e+001	4.346e-002	2.940e-020
36	1.464e+002	2.329e+001	4.293e-002	5.796e-019
37	1.475e+002	2.347e+001	4.260e-002	1.866e-017
38	1.523e+002	2.425e+001	4.124e-002	1.090e-017
39	1.580e+002	2.514e+001	3.978e-002	6.485e-016
40	1.616e+002	2.571e+001	3.889e-002	2.836e-013

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	1.338e-001	-3.819e+000
2	1.321e+000	2.509e-001
3	6.820e-001	6.619e-001
4	1.800e+000	-2.170e-002
5	-3.804e+000	6.231e-001
6	-1.858e+000	-9.962e-001
7	4.626e-002	3.914e-001
8	-6.030e-002	2.578e+000
9	5.445e-002	1.697e-001
10	-9.357e-002	1.603e-002
11	-4.080e-001	-5.952e-002
12	8.948e-001	2.669e-002
13	2.169e-001	1.182e-001
14	1.462e-001	1.084e-001
15	1.669e-001	-4.345e-001
16	1.496e-001	-8.797e-001
17	1.045e+000	3.795e-001
18	-2.351e-001	3.057e-001
19	1.736e-001	6.885e-002
20	-3.223e-002	-1.081e-001

Modo	Direz.X	Direz.Y
21	4.518e-001	-3.888e-002
22	-8.407e-001	-1.598e-002
23	4.112e-001	8.833e-002
24	2.775e-001	6.491e-002
25	-1.130e-002	2.543e-001
26	2.973e-001	1.299e-001
27	2.434e-001	-9.533e-002
28	1.185e-001	-3.191e-003
29	7.130e-001	2.184e-001
30	-3.909e-001	-3.574e-003
31	5.957e-002	-2.843e-001
32	-1.066e-001	3.862e-004
33	-1.406e-002	4.503e-002
34	-2.394e-002	-1.528e-001
35	1.071e-001	6.026e-001
36	2.821e-002	3.642e-002
37	4.810e-001	3.229e-001
38	-4.111e-001	4.409e-001
39	-5.284e-002	-1.849e-001
40	-2.073e-001	-1.149e-001

MASSA ECCITATA

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.79e-002	0	+1.46e+001	49	+7.24e-005	0
Progressiva	+1.79e-002	0	+1.46e+001	49	+7.24e-005	0
Modo: 2	+1.75e+000	6	+6.30e-002	0	+2.15e-004	0
Progressiva	+1.76e+000	6	+1.47e+001	50	+2.87e-004	0
Modo: 3	+4.65e-001	2	+4.38e-001	1	+1.14e-004	0
Progressiva	+2.23e+000	8	+1.51e+001	51	+4.01e-004	0
Modo: 4	+3.24e+000	11	+4.71e-004	0	+5.21e-004	0
Progressiva	+5.47e+000	19	+1.51e+001	51	+9.22e-004	0
Modo: 5	+1.45e+001	49	+3.88e-001	1	+1.74e-002	0
Progressiva	+1.99e+001	68	+1.55e+001	52	+1.84e-002	0
Modo: 6	+3.45e+000	12	+9.92e-001	3	+3.36e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+1.65e+001	56	+2.17e-002	0
Modo: 7	+2.14e-003	0	+1.53e-001	1	+8.11e-005	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+1.66e+001	56	+2.18e-002	0
Modo: 8	+3.64e-003	0	+6.64e+000	23	+6.99e-004	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.25e-002	0
Modo: 9	+2.96e-003	0	+2.88e-002	0	+1.03e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.35e-002	0
Modo: 10	+8.75e-003	0	+2.57e-004	0	+1.94e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.55e-002	0
Modo: 11	+1.66e-001	1	+3.54e-003	0	+5.93e+000	20
Progressiva	+2.36e+001	80	+2.33e+001	79	+5.96e+000	20
Modo: 12	+8.01e-001	3	+7.12e-004	0	+3.32e+000	11
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.27e+000	31
Modo: 13	+4.70e-002	0	+1.40e-002	0	+3.69e-002	0
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.31e+000	32
Modo: 14	+2.14e-002	0	+1.18e-002	0	+2.39e-001	1
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.55e+000	32
Modo: 15	+2.78e-002	0	+1.89e-001	1	+1.86e-002	0
Progressiva	+2.45e+001	83	+2.35e+001	80	+9.57e+000	32
Modo: 16	+2.24e-002	0	+7.74e-001	3	+5.77e-004	0
Progressiva	+2.45e+001	83	+2.43e+001	82	+9.57e+000	32
Modo: 17	+1.09e+000	4	+1.44e-001	0	+1.30e-003	0
Progressiva	+2.56e+001	87	+2.44e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 18	+5.53e-002	0	+9.34e-002	0	+2.77e-003	0
Progressiva	+2.56e+001	87	+2.45e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 19	+3.01e-002	0	+4.74e-003	0	+6.82e-005	0
Progressiva	+2.57e+001	87	+2.45e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 20	+1.04e-003	0	+1.17e-002	0	+2.54e-003	0
Progressiva	+2.57e+001	87	+2.45e+001	83	+9.58e+000	32
Modo: 21	+2.04e-001	1	+1.51e-003	0	+1.38e-004	0
Progressiva	+2.59e+001	88	+2.45e+001	83	+9.58e+000	32
Modo: 22	+7.07e-001	2	+2.55e-004	0	+1.40e-001	0
Progressiva	+2.66e+001	90	+2.45e+001	83	+9.72e+000	33
Modo: 23	+1.69e-001	1	+7.80e-003	0	+7.50e-001	3

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+2.67e+001	91	+2.46e+001	83	+1.05e+001	35
Modo: 24	+7.70e-002	0	+4.21e-003	0	+3.65e-002	0
Progressiva	+2.68e+001	91	+2.46e+001	83	+1.05e+001	36
Modo: 25	+1.28e-004	0	+6.46e-002	0	+7.64e-002	0
Progressiva	+2.68e+001	91	+2.46e+001	83	+1.06e+001	36
Modo: 26	+8.84e-002	0	+1.69e-002	0	+3.83e-002	0
Progressiva	+2.69e+001	91	+2.46e+001	83	+1.06e+001	36
Modo: 27	+5.92e-002	0	+9.09e-003	0	+8.20e-004	0
Progressiva	+2.70e+001	91	+2.46e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 28	+1.40e-002	0	+1.02e-005	0	+1.42e-006	0
Progressiva	+2.70e+001	91	+2.46e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 29	+5.08e-001	2	+4.77e-002	0	+2.17e-003	0
Progressiva	+2.75e+001	93	+2.47e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 30	+1.53e-001	1	+1.28e-005	0	+2.76e-003	0
Progressiva	+2.76e+001	94	+2.47e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 31	+3.55e-003	0	+8.09e-002	0	+1.08e-004	0
Progressiva	+2.76e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 32	+1.14e-002	0	+1.49e-007	0	+1.94e-004	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 33	+1.98e-004	0	+2.03e-003	0	+2.31e-004	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 34	+5.73e-004	0	+2.34e-002	0	+5.86e-006	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 35	+1.15e-002	0	+3.63e-001	1	+1.75e-003	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.52e+001	85	+1.06e+001	36
Modo: 36	+7.96e-004	0	+1.33e-003	0	+2.67e-003	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.52e+001	85	+1.06e+001	36
Modo: 37	+2.31e-001	1	+1.04e-001	0	+1.34e-002	0
Progressiva	+2.79e+001	95	+2.53e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 38	+1.69e-001	1	+1.94e-001	1	+7.44e-003	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 39	+2.79e-003	0	+3.42e-002	0	+4.66e-004	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 40	+4.30e-002	0	+1.32e-002	0	+1.56e-002	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.07e+001	36

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.95e+001	+2.95e+001	+2.95e+001

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EX

FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	1.957e+001	3.115e+000	3.210e-001	0.000e+000
2	2.228e+001	3.546e+000	2.820e-001	0.000e+000
3	2.566e+001	4.084e+000	2.449e-001	0.000e+000
4	3.526e+001	5.611e+000	1.782e-001	0.000e+000
5	3.615e+001	5.754e+000	1.738e-001	0.000e+000
6	3.867e+001	6.154e+000	1.625e-001	0.000e+000
7	4.723e+001	7.517e+000	1.330e-001	0.000e+000
8	4.883e+001	7.771e+000	1.287e-001	0.000e+000
9	5.934e+001	9.444e+000	1.059e-001	0.000e+000
10	6.899e+001	1.098e+001	9.108e-002	0.000e+000
11	7.201e+001	1.146e+001	8.725e-002	0.000e+000
12	7.479e+001	1.190e+001	8.401e-002	0.000e+000
13	7.642e+001	1.216e+001	8.222e-002	0.000e+000
14	7.688e+001	1.224e+001	8.173e-002	0.000e+000
15	8.246e+001	1.312e+001	7.620e-002	0.000e+000
16	8.419e+001	1.340e+001	7.463e-002	0.000e+000
17	8.727e+001	1.389e+001	7.200e-002	0.000e+000
18	9.253e+001	1.473e+001	6.790e-002	0.000e+000
19	9.525e+001	1.516e+001	6.596e-002	0.000e+000
20	1.030e+002	1.640e+001	6.098e-002	0.000e+000
21	1.067e+002	1.697e+001	5.891e-002	0.000e+000
22	1.071e+002	1.704e+001	5.867e-002	0.000e+000
23	1.098e+002	1.747e+001	5.722e-002	0.000e+000
24	1.105e+002	1.758e+001	5.688e-002	0.000e+000
25	1.136e+002	1.808e+001	5.530e-002	0.000e+000

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
26	1.158e+002	1.844e+001	5.424e-002	0.000e+000
27	1.227e+002	1.953e+001	5.120e-002	0.000e+000
28	1.288e+002	2.050e+001	4.878e-002	0.000e+000
29	1.324e+002	2.107e+001	4.746e-002	7.114e-028
30	1.368e+002	2.177e+001	4.594e-002	1.682e-024
31	1.385e+002	2.204e+001	4.538e-002	3.563e-023
32	1.398e+002	2.226e+001	4.493e-002	1.176e-021
33	1.414e+002	2.250e+001	4.444e-002	1.552e-020
34	1.420e+002	2.260e+001	4.425e-002	2.419e-020
35	1.446e+002	2.301e+001	4.346e-002	2.940e-020
36	1.464e+002	2.329e+001	4.293e-002	5.796e-019
37	1.475e+002	2.347e+001	4.260e-002	1.866e-017
38	1.523e+002	2.425e+001	4.124e-002	1.090e-017
39	1.580e+002	2.514e+001	3.978e-002	6.485e-016
40	1.616e+002	2.571e+001	3.889e-002	2.836e-013

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	1.338e-001	-3.819e+000
2	1.321e+000	2.509e-001
3	6.820e-001	6.619e-001
4	1.800e+000	-2.170e-002
5	-3.804e+000	6.231e-001
6	-1.858e+000	-9.962e-001
7	4.626e-002	3.914e-001
8	-6.030e-002	2.578e+000
9	5.445e-002	1.697e-001
10	-9.357e-002	1.603e-002
11	-4.080e-001	-5.952e-002
12	8.948e-001	2.669e-002
13	2.169e-001	1.182e-001
14	1.462e-001	1.084e-001
15	1.669e-001	-4.345e-001
16	1.496e-001	-8.797e-001
17	1.045e+000	3.795e-001
18	-2.351e-001	3.057e-001
19	1.736e-001	6.885e-002
20	-3.223e-002	-1.081e-001
21	4.518e-001	-3.888e-002
22	-8.407e-001	-1.598e-002
23	4.112e-001	8.833e-002
24	2.775e-001	6.491e-002
25	-1.130e-002	2.543e-001
26	2.973e-001	1.299e-001
27	2.434e-001	-9.533e-002
28	1.185e-001	-3.191e-003
29	7.130e-001	2.184e-001
30	-3.909e-001	-3.574e-003
31	5.957e-002	-2.843e-001
32	-1.066e-001	3.862e-004
33	-1.406e-002	4.503e-002
34	-2.394e-002	-1.528e-001
35	1.071e-001	6.026e-001
36	2.821e-002	3.642e-002
37	4.810e-001	3.229e-001
38	-4.111e-001	4.409e-001
39	-5.284e-002	-1.849e-001
40	-2.073e-001	-1.149e-001

MASSA ECCITATA

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.79e-002	0	+1.46e+001	49	+7.24e-005	0
Progressiva	+1.79e-002	0	+1.46e+001	49	+7.24e-005	0
Modo: 2	+1.75e+000	6	+6.30e-002	0	+2.15e-004	0
Progressiva	+1.76e+000	6	+1.47e+001	50	+2.87e-004	0
Modo: 3	+4.65e-001	2	+4.38e-001	1	+1.14e-004	0
Progressiva	+2.23e+000	8	+1.51e+001	51	+4.01e-004	0
Modo: 4	+3.24e+000	11	+4.71e-004	0	+5.21e-004	0

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+5.47e+000	19	+1.51e+001	51	+9.22e-004	0
Modo: 5	+1.45e+001	49	+3.88e-001	1	+1.74e-002	0
Progressiva	+1.99e+001	68	+1.55e+001	52	+1.84e-002	0
Modo: 6	+3.45e+000	12	+9.92e-001	3	+3.36e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+1.65e+001	56	+2.17e-002	0
Modo: 7	+2.14e-003	0	+1.53e-001	1	+8.11e-005	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+1.66e+001	56	+2.18e-002	0
Modo: 8	+3.64e-003	0	+6.64e+000	23	+6.99e-004	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.25e-002	0
Modo: 9	+2.96e-003	0	+2.88e-002	0	+1.03e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.35e-002	0
Modo: 10	+8.75e-003	0	+2.57e-004	0	+1.94e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.55e-002	0
Modo: 11	+1.66e-001	1	+3.54e-003	0	+5.93e+000	20
Progressiva	+2.36e+001	80	+2.33e+001	79	+5.96e+000	20
Modo: 12	+8.01e-001	3	+7.12e-004	0	+3.32e+000	11
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.27e+000	31
Modo: 13	+4.70e-002	0	+1.40e-002	0	+3.69e-002	0
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.31e+000	32
Modo: 14	+2.14e-002	0	+1.18e-002	0	+2.39e-001	1
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.55e+000	32
Modo: 15	+2.78e-002	0	+1.89e-001	1	+1.86e-002	0
Progressiva	+2.45e+001	83	+2.35e+001	80	+9.57e+000	32
Modo: 16	+2.24e-002	0	+7.74e-001	3	+5.77e-004	0
Progressiva	+2.45e+001	83	+2.43e+001	82	+9.57e+000	32
Modo: 17	+1.09e+000	4	+1.44e-001	0	+1.30e-003	0
Progressiva	+2.56e+001	87	+2.44e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 18	+5.53e-002	0	+9.34e-002	0	+2.77e-003	0
Progressiva	+2.56e+001	87	+2.45e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 19	+3.01e-002	0	+4.74e-003	0	+6.82e-005	0
Progressiva	+2.57e+001	87	+2.45e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 20	+1.04e-003	0	+1.17e-002	0	+2.54e-003	0
Progressiva	+2.57e+001	87	+2.45e+001	83	+9.58e+000	32
Modo: 21	+2.04e-001	1	+1.51e-003	0	+1.38e-004	0
Progressiva	+2.59e+001	88	+2.45e+001	83	+9.58e+000	32
Modo: 22	+7.07e-001	2	+2.55e-004	0	+1.40e-001	0
Progressiva	+2.66e+001	90	+2.45e+001	83	+9.72e+000	33
Modo: 23	+1.69e-001	1	+7.80e-003	0	+7.50e-001	3
Progressiva	+2.67e+001	91	+2.46e+001	83	+1.05e+001	35
Modo: 24	+7.70e-002	0	+4.21e-003	0	+3.65e-002	0
Progressiva	+2.68e+001	91	+2.46e+001	83	+1.05e+001	36
Modo: 25	+1.28e-004	0	+6.46e-002	0	+7.64e-002	0
Progressiva	+2.68e+001	91	+2.46e+001	83	+1.06e+001	36
Modo: 26	+8.84e-002	0	+1.69e-002	0	+3.83e-002	0
Progressiva	+2.69e+001	91	+2.46e+001	83	+1.06e+001	36
Modo: 27	+5.92e-002	0	+9.09e-003	0	+8.20e-004	0
Progressiva	+2.70e+001	91	+2.46e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 28	+1.40e-002	0	+1.02e-005	0	+1.42e-006	0
Progressiva	+2.70e+001	91	+2.46e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 29	+5.08e-001	2	+4.77e-002	0	+2.17e-003	0
Progressiva	+2.75e+001	93	+2.47e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 30	+1.53e-001	1	+1.28e-005	0	+2.76e-003	0
Progressiva	+2.76e+001	94	+2.47e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 31	+3.55e-003	0	+8.09e-002	0	+1.08e-004	0
Progressiva	+2.76e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 32	+1.14e-002	0	+1.49e-007	0	+1.94e-004	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 33	+1.98e-004	0	+2.03e-003	0	+2.31e-004	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 34	+5.73e-004	0	+2.34e-002	0	+5.86e-006	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 35	+1.15e-002	0	+3.63e-001	1	+1.75e-003	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.52e+001	85	+1.06e+001	36
Modo: 36	+7.96e-004	0	+1.33e-003	0	+2.67e-003	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.52e+001	85	+1.06e+001	36
Modo: 37	+2.31e-001	1	+1.04e-001	0	+1.34e-002	0
Progressiva	+2.79e+001	95	+2.53e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 38	+1.69e-001	1	+1.94e-001	1	+7.44e-003	0

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 39	+2.79e-003	0	+3.42e-002	0	+4.66e-004	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 40	+4.30e-002	0	+1.32e-002	0	+1.56e-002	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.07e+001	36

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.95e+001	+2.95e+001	+2.95e+001

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: +EY

FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	1.957e+001	3.115e+000	3.210e-001	0.000e+000
2	2.228e+001	3.546e+000	2.820e-001	0.000e+000
3	2.566e+001	4.084e+000	2.449e-001	0.000e+000
4	3.526e+001	5.611e+000	1.782e-001	0.000e+000
5	3.615e+001	5.754e+000	1.738e-001	0.000e+000
6	3.867e+001	6.154e+000	1.625e-001	0.000e+000
7	4.723e+001	7.517e+000	1.330e-001	0.000e+000
8	4.883e+001	7.771e+000	1.287e-001	0.000e+000
9	5.934e+001	9.444e+000	1.059e-001	0.000e+000
10	6.899e+001	1.098e+001	9.108e-002	0.000e+000
11	7.201e+001	1.146e+001	8.725e-002	0.000e+000
12	7.479e+001	1.190e+001	8.401e-002	0.000e+000
13	7.642e+001	1.216e+001	8.222e-002	0.000e+000
14	7.688e+001	1.224e+001	8.173e-002	0.000e+000
15	8.246e+001	1.312e+001	7.620e-002	0.000e+000
16	8.419e+001	1.340e+001	7.463e-002	0.000e+000
17	8.727e+001	1.389e+001	7.200e-002	0.000e+000
18	9.253e+001	1.473e+001	6.790e-002	0.000e+000
19	9.525e+001	1.516e+001	6.596e-002	0.000e+000
20	1.030e+002	1.640e+001	6.098e-002	0.000e+000
21	1.067e+002	1.697e+001	5.891e-002	0.000e+000
22	1.071e+002	1.704e+001	5.867e-002	0.000e+000
23	1.098e+002	1.747e+001	5.722e-002	0.000e+000
24	1.105e+002	1.758e+001	5.688e-002	0.000e+000
25	1.136e+002	1.808e+001	5.530e-002	0.000e+000
26	1.158e+002	1.844e+001	5.424e-002	0.000e+000
27	1.227e+002	1.953e+001	5.120e-002	0.000e+000
28	1.288e+002	2.050e+001	4.878e-002	0.000e+000
29	1.324e+002	2.107e+001	4.746e-002	7.114e-028
30	1.368e+002	2.177e+001	4.594e-002	1.682e-024
31	1.385e+002	2.204e+001	4.538e-002	3.563e-023
32	1.398e+002	2.226e+001	4.493e-002	1.176e-021
33	1.414e+002	2.250e+001	4.444e-002	1.552e-020
34	1.420e+002	2.260e+001	4.425e-002	2.419e-020
35	1.446e+002	2.301e+001	4.346e-002	2.940e-020
36	1.464e+002	2.329e+001	4.293e-002	5.796e-019
37	1.475e+002	2.347e+001	4.260e-002	1.866e-017
38	1.523e+002	2.425e+001	4.124e-002	1.090e-017
39	1.580e+002	2.514e+001	3.978e-002	6.485e-016
40	1.616e+002	2.571e+001	3.889e-002	2.836e-013

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	1.338e-001	-3.819e+000
2	1.321e+000	2.509e-001
3	6.820e-001	6.619e-001
4	1.800e+000	-2.170e-002
5	-3.804e+000	6.231e-001
6	-1.858e+000	-9.962e-001
7	4.626e-002	3.914e-001
8	-6.030e-002	2.578e+000
9	5.445e-002	1.697e-001
10	-9.357e-002	1.603e-002
11	-4.080e-001	-5.952e-002
12	8.948e-001	2.669e-002
13	2.169e-001	1.182e-001

Modo	Direz.X	Direz.Y
14	1.462e-001	1.084e-001
15	1.669e-001	-4.345e-001
16	1.496e-001	-8.797e-001
17	1.045e+000	3.795e-001
18	-2.351e-001	3.057e-001
19	1.736e-001	6.885e-002
20	-3.223e-002	-1.081e-001
21	4.518e-001	-3.888e-002
22	-8.407e-001	-1.598e-002
23	4.112e-001	8.833e-002
24	2.775e-001	6.491e-002
25	-1.130e-002	2.543e-001
26	2.973e-001	1.299e-001
27	2.434e-001	-9.533e-002
28	1.185e-001	-3.191e-003
29	7.130e-001	2.184e-001
30	-3.909e-001	-3.574e-003
31	5.957e-002	-2.843e-001
32	-1.066e-001	3.862e-004
33	-1.406e-002	4.503e-002
34	-2.394e-002	-1.528e-001
35	1.071e-001	6.026e-001
36	2.821e-002	3.642e-002
37	4.810e-001	3.229e-001
38	-4.111e-001	4.409e-001
39	-5.284e-002	-1.849e-001
40	-2.073e-001	-1.149e-001

MASSA ECCITATA

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.79e-002	0	+1.46e+001	49	+7.24e-005	0
Progressiva	+1.79e-002	0	+1.46e+001	49	+7.24e-005	0
Modo: 2	+1.75e+000	6	+6.30e-002	0	+2.15e-004	0
Progressiva	+1.76e+000	6	+1.47e+001	50	+2.87e-004	0
Modo: 3	+4.65e-001	2	+4.38e-001	1	+1.14e-004	0
Progressiva	+2.23e+000	8	+1.51e+001	51	+4.01e-004	0
Modo: 4	+3.24e+000	11	+4.71e-004	0	+5.21e-004	0
Progressiva	+5.47e+000	19	+1.51e+001	51	+9.22e-004	0
Modo: 5	+1.45e+001	49	+3.88e-001	1	+1.74e-002	0
Progressiva	+1.99e+001	68	+1.55e+001	52	+1.84e-002	0
Modo: 6	+3.45e+000	12	+9.92e-001	3	+3.36e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+1.65e+001	56	+2.17e-002	0
Modo: 7	+2.14e-003	0	+1.53e-001	1	+8.11e-005	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+1.66e+001	56	+2.18e-002	0
Modo: 8	+3.64e-003	0	+6.64e+000	23	+6.99e-004	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.25e-002	0
Modo: 9	+2.96e-003	0	+2.88e-002	0	+1.03e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.35e-002	0
Modo: 10	+8.75e-003	0	+2.57e-004	0	+1.94e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.55e-002	0
Modo: 11	+1.66e-001	1	+3.54e-003	0	+5.93e+000	20
Progressiva	+2.36e+001	80	+2.33e+001	79	+5.96e+000	20
Modo: 12	+8.01e-001	3	+7.12e-004	0	+3.32e+000	11
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.27e+000	31
Modo: 13	+4.70e-002	0	+1.40e-002	0	+3.69e-002	0
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.31e+000	32
Modo: 14	+2.14e-002	0	+1.18e-002	0	+2.39e-001	1
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.55e+000	32
Modo: 15	+2.78e-002	0	+1.89e-001	1	+1.86e-002	0
Progressiva	+2.45e+001	83	+2.35e+001	80	+9.57e+000	32
Modo: 16	+2.24e-002	0	+7.74e-001	3	+5.77e-004	0
Progressiva	+2.45e+001	83	+2.43e+001	82	+9.57e+000	32
Modo: 17	+1.09e+000	4	+1.44e-001	0	+1.30e-003	0
Progressiva	+2.56e+001	87	+2.44e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 18	+5.53e-002	0	+9.34e-002	0	+2.77e-003	0
Progressiva	+2.56e+001	87	+2.45e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 19	+3.01e-002	0	+4.74e-003	0	+6.82e-005	0
Progressiva	+2.57e+001	87	+2.45e+001	83	+9.57e+000	32

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 20	+1.04e-003	0	+1.17e-002	0	+2.54e-003	0
Progressiva	+2.57e+001	87	+2.45e+001	83	+9.58e+000	32
Modo: 21	+2.04e-001	1	+1.51e-003	0	+1.38e-004	0
Progressiva	+2.59e+001	88	+2.45e+001	83	+9.58e+000	32
Modo: 22	+7.07e-001	2	+2.55e-004	0	+1.40e-001	0
Progressiva	+2.66e+001	90	+2.45e+001	83	+9.72e+000	33
Modo: 23	+1.69e-001	1	+7.80e-003	0	+7.50e-001	3
Progressiva	+2.67e+001	91	+2.46e+001	83	+1.05e+001	35
Modo: 24	+7.70e-002	0	+4.21e-003	0	+3.65e-002	0
Progressiva	+2.68e+001	91	+2.46e+001	83	+1.05e+001	36
Modo: 25	+1.28e-004	0	+6.46e-002	0	+7.64e-002	0
Progressiva	+2.68e+001	91	+2.46e+001	83	+1.06e+001	36
Modo: 26	+8.84e-002	0	+1.69e-002	0	+3.83e-002	0
Progressiva	+2.69e+001	91	+2.46e+001	83	+1.06e+001	36
Modo: 27	+5.92e-002	0	+9.09e-003	0	+8.20e-004	0
Progressiva	+2.70e+001	91	+2.46e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 28	+1.40e-002	0	+1.02e-005	0	+1.42e-006	0
Progressiva	+2.70e+001	91	+2.46e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 29	+5.08e-001	2	+4.77e-002	0	+2.17e-003	0
Progressiva	+2.75e+001	93	+2.47e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 30	+1.53e-001	1	+1.28e-005	0	+2.76e-003	0
Progressiva	+2.76e+001	94	+2.47e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 31	+3.55e-003	0	+8.09e-002	0	+1.08e-004	0
Progressiva	+2.76e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 32	+1.14e-002	0	+1.49e-007	0	+1.94e-004	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 33	+1.98e-004	0	+2.03e-003	0	+2.31e-004	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 34	+5.73e-004	0	+2.34e-002	0	+5.86e-006	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 35	+1.15e-002	0	+3.63e-001	1	+1.75e-003	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.52e+001	85	+1.06e+001	36
Modo: 36	+7.96e-004	0	+1.33e-003	0	+2.67e-003	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.52e+001	85	+1.06e+001	36
Modo: 37	+2.31e-001	1	+1.04e-001	0	+1.34e-002	0
Progressiva	+2.79e+001	95	+2.53e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 38	+1.69e-001	1	+1.94e-001	1	+7.44e-003	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 39	+2.79e-003	0	+3.42e-002	0	+4.66e-004	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 40	+4.30e-002	0	+1.32e-002	0	+1.56e-002	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.07e+001	36

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.95e+001	+2.95e+001	+2.95e+001

TRASLAZIONE CENTRO DELLE MASSE: -EY

FREQUENZE PROPRIE DI OSCILLAZIONE

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
1	1.957e+001	3.115e+000	3.210e-001	0.000e+000
2	2.228e+001	3.546e+000	2.820e-001	0.000e+000
3	2.566e+001	4.084e+000	2.449e-001	0.000e+000
4	3.526e+001	5.611e+000	1.782e-001	0.000e+000
5	3.615e+001	5.754e+000	1.738e-001	0.000e+000
6	3.867e+001	6.154e+000	1.625e-001	0.000e+000
7	4.723e+001	7.517e+000	1.330e-001	0.000e+000
8	4.883e+001	7.771e+000	1.287e-001	0.000e+000
9	5.934e+001	9.444e+000	1.059e-001	0.000e+000
10	6.899e+001	1.098e+001	9.108e-002	0.000e+000
11	7.201e+001	1.146e+001	8.725e-002	0.000e+000
12	7.479e+001	1.190e+001	8.401e-002	0.000e+000
13	7.642e+001	1.216e+001	8.222e-002	0.000e+000
14	7.688e+001	1.224e+001	8.173e-002	0.000e+000
15	8.246e+001	1.312e+001	7.620e-002	0.000e+000
16	8.419e+001	1.340e+001	7.463e-002	0.000e+000
17	8.727e+001	1.389e+001	7.200e-002	0.000e+000
18	9.253e+001	1.473e+001	6.790e-002	0.000e+000

Numero	Pulsazione	Frequenza	Periodo	Precisione
19	9.525e+001	1.516e+001	6.596e-002	0.000e+000
20	1.030e+002	1.640e+001	6.098e-002	0.000e+000
21	1.067e+002	1.697e+001	5.891e-002	0.000e+000
22	1.071e+002	1.704e+001	5.867e-002	0.000e+000
23	1.098e+002	1.747e+001	5.722e-002	0.000e+000
24	1.105e+002	1.758e+001	5.688e-002	0.000e+000
25	1.136e+002	1.808e+001	5.530e-002	0.000e+000
26	1.158e+002	1.844e+001	5.424e-002	0.000e+000
27	1.227e+002	1.953e+001	5.120e-002	0.000e+000
28	1.288e+002	2.050e+001	4.878e-002	0.000e+000
29	1.324e+002	2.107e+001	4.746e-002	7.114e-028
30	1.368e+002	2.177e+001	4.594e-002	1.682e-024
31	1.385e+002	2.204e+001	4.538e-002	3.563e-023
32	1.398e+002	2.226e+001	4.493e-002	1.176e-021
33	1.414e+002	2.250e+001	4.444e-002	1.552e-020
34	1.420e+002	2.260e+001	4.425e-002	2.419e-020
35	1.446e+002	2.301e+001	4.346e-002	2.940e-020
36	1.464e+002	2.329e+001	4.293e-002	5.796e-019
37	1.475e+002	2.347e+001	4.260e-002	1.866e-017
38	1.523e+002	2.425e+001	4.124e-002	1.090e-017
39	1.580e+002	2.514e+001	3.978e-002	6.485e-016
40	1.616e+002	2.571e+001	3.889e-002	2.836e-013

COEFFICIENTI DI PARTECIPAZIONE MODALE

Modo	Direz.X	Direz.Y
1	1.338e-001	-3.819e+000
2	1.321e+000	2.509e-001
3	6.820e-001	6.619e-001
4	1.800e+000	-2.170e-002
5	-3.804e+000	6.231e-001
6	-1.858e+000	-9.962e-001
7	4.626e-002	3.914e-001
8	-6.030e-002	2.578e+000
9	5.445e-002	1.697e-001
10	-9.357e-002	1.603e-002
11	-4.080e-001	-5.952e-002
12	8.948e-001	2.669e-002
13	2.169e-001	1.182e-001
14	1.462e-001	1.084e-001
15	1.669e-001	-4.345e-001
16	1.496e-001	-8.797e-001
17	1.045e+000	3.795e-001
18	-2.351e-001	3.057e-001
19	1.736e-001	6.885e-002
20	-3.223e-002	-1.081e-001
21	4.518e-001	-3.888e-002
22	-8.407e-001	-1.598e-002
23	4.112e-001	8.833e-002
24	2.775e-001	6.491e-002
25	-1.130e-002	2.543e-001
26	2.973e-001	1.299e-001
27	2.434e-001	-9.533e-002
28	1.185e-001	-3.191e-003
29	7.130e-001	2.184e-001
30	-3.909e-001	-3.574e-003
31	5.957e-002	-2.843e-001
32	-1.066e-001	3.862e-004
33	-1.406e-002	4.503e-002
34	-2.394e-002	-1.528e-001
35	1.071e-001	6.026e-001
36	2.821e-002	3.642e-002
37	4.810e-001	3.229e-001
38	-4.111e-001	4.409e-001
39	-5.284e-002	-1.849e-001
40	-2.073e-001	-1.149e-001

MASSA ECCITATA

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
------	---------	---	---------	---	---------	---

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 1	+1.79e-002	0	+1.46e+001	49	+7.24e-005	0
Progressiva	+1.79e-002	0	+1.46e+001	49	+7.24e-005	0
Modo: 2	+1.75e+000	6	+6.30e-002	0	+2.15e-004	0
Progressiva	+1.76e+000	6	+1.47e+001	50	+2.87e-004	0
Modo: 3	+4.65e-001	2	+4.38e-001	1	+1.14e-004	0
Progressiva	+2.23e+000	8	+1.51e+001	51	+4.01e-004	0
Modo: 4	+3.24e+000	11	+4.71e-004	0	+5.21e-004	0
Progressiva	+5.47e+000	19	+1.51e+001	51	+9.22e-004	0
Modo: 5	+1.45e+001	49	+3.88e-001	1	+1.74e-002	0
Progressiva	+1.99e+001	68	+1.55e+001	52	+1.84e-002	0
Modo: 6	+3.45e+000	12	+9.92e-001	3	+3.36e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+1.65e+001	56	+2.17e-002	0
Modo: 7	+2.14e-003	0	+1.53e-001	1	+8.11e-005	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+1.66e+001	56	+2.18e-002	0
Modo: 8	+3.64e-003	0	+6.64e+000	23	+6.99e-004	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.25e-002	0
Modo: 9	+2.96e-003	0	+2.88e-002	0	+1.03e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.35e-002	0
Modo: 10	+8.75e-003	0	+2.57e-004	0	+1.94e-003	0
Progressiva	+2.34e+001	79	+2.33e+001	79	+2.55e-002	0
Modo: 11	+1.66e-001	1	+3.54e-003	0	+5.93e+000	20
Progressiva	+2.36e+001	80	+2.33e+001	79	+5.96e+000	20
Modo: 12	+8.01e-001	3	+7.12e-004	0	+3.32e+000	11
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.27e+000	31
Modo: 13	+4.70e-002	0	+1.40e-002	0	+3.69e-002	0
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.31e+000	32
Modo: 14	+2.14e-002	0	+1.18e-002	0	+2.39e-001	1
Progressiva	+2.44e+001	83	+2.33e+001	79	+9.55e+000	32
Modo: 15	+2.78e-002	0	+1.89e-001	1	+1.86e-002	0
Progressiva	+2.45e+001	83	+2.35e+001	80	+9.57e+000	32
Modo: 16	+2.24e-002	0	+7.74e-001	3	+5.77e-004	0
Progressiva	+2.45e+001	83	+2.43e+001	82	+9.57e+000	32
Modo: 17	+1.09e+000	4	+1.44e-001	0	+1.30e-003	0
Progressiva	+2.56e+001	87	+2.44e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 18	+5.53e-002	0	+9.34e-002	0	+2.77e-003	0
Progressiva	+2.56e+001	87	+2.45e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 19	+3.01e-002	0	+4.74e-003	0	+6.82e-005	0
Progressiva	+2.57e+001	87	+2.45e+001	83	+9.57e+000	32
Modo: 20	+1.04e-003	0	+1.17e-002	0	+2.54e-003	0
Progressiva	+2.57e+001	87	+2.45e+001	83	+9.58e+000	32
Modo: 21	+2.04e-001	1	+1.51e-003	0	+1.38e-004	0
Progressiva	+2.59e+001	88	+2.45e+001	83	+9.58e+000	32
Modo: 22	+7.07e-001	2	+2.55e-004	0	+1.40e-001	0
Progressiva	+2.66e+001	90	+2.45e+001	83	+9.72e+000	33
Modo: 23	+1.69e-001	1	+7.80e-003	0	+7.50e-001	3
Progressiva	+2.67e+001	91	+2.46e+001	83	+1.05e+001	35
Modo: 24	+7.70e-002	0	+4.21e-003	0	+3.65e-002	0
Progressiva	+2.68e+001	91	+2.46e+001	83	+1.05e+001	36
Modo: 25	+1.28e-004	0	+6.46e-002	0	+7.64e-002	0
Progressiva	+2.68e+001	91	+2.46e+001	83	+1.06e+001	36
Modo: 26	+8.84e-002	0	+1.69e-002	0	+3.83e-002	0
Progressiva	+2.69e+001	91	+2.46e+001	83	+1.06e+001	36
Modo: 27	+5.92e-002	0	+9.09e-003	0	+8.20e-004	0
Progressiva	+2.70e+001	91	+2.46e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 28	+1.40e-002	0	+1.02e-005	0	+1.42e-006	0
Progressiva	+2.70e+001	91	+2.46e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 29	+5.08e-001	2	+4.77e-002	0	+2.17e-003	0
Progressiva	+2.75e+001	93	+2.47e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 30	+1.53e-001	1	+1.28e-005	0	+2.76e-003	0
Progressiva	+2.76e+001	94	+2.47e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 31	+3.55e-003	0	+8.09e-002	0	+1.08e-004	0
Progressiva	+2.76e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 32	+1.14e-002	0	+1.49e-007	0	+1.94e-004	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 33	+1.98e-004	0	+2.03e-003	0	+2.31e-004	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36
Modo: 34	+5.73e-004	0	+2.34e-002	0	+5.86e-006	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.48e+001	84	+1.06e+001	36

Modo	Direz.X	%	Direz.Y	%	Direz.Z	%
Modo: 35	+1.15e-002	0	+3.63e-001	1	+1.75e-003	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.52e+001	85	+1.06e+001	36
Modo: 36	+7.96e-004	0	+1.33e-003	0	+2.67e-003	0
Progressiva	+2.77e+001	94	+2.52e+001	85	+1.06e+001	36
Modo: 37	+2.31e-001	1	+1.04e-001	0	+1.34e-002	0
Progressiva	+2.79e+001	95	+2.53e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 38	+1.69e-001	1	+1.94e-001	1	+7.44e-003	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 39	+2.79e-003	0	+3.42e-002	0	+4.66e-004	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.06e+001	36
Modo: 40	+4.30e-002	0	+1.32e-002	0	+1.56e-002	0
Progressiva	+2.81e+001	95	+2.55e+001	86	+1.07e+001	36

MASSA TOTALE ECCITABILE

Direzione X	Direzione Y	Direzione Z
+2.95e+001	+2.95e+001	+2.95e+001

A.3 VERIFICA DEGLI ELEMENTI IN C.A. (stato limite ultimo)

Lavoro: **CALDAROLA** Intestazione lavoro: **CARITAS_CALDAROLA**
 Elemento: **TRAVE DI FONDAZIONE** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella fondazioni**
 Descrizione: **FONDAZIONI**
 Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro: **3.0** cm
 Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

ASTA NUM. 92 NI 363 NF 358 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1145	0	0	0	280	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	0	-0	302	-0	0	-0	-72	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	11	-0	-1199	0	0	0	280	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	11	-0	243	-0	0	-0	-72	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	22	-0	-1243	0	0	0	280	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	22	-0	162	-0	0	-0	-72	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	33	-0	-1289	0	0	0	921	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	33	-0	97	0	0	-0	-72	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	44	-0	-1341	0	0	0	1085	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	44	-0	27	0	0	-0	-65	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	55	-0	-1369	0	0	0	512	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	55	-0	-42	0	0	-0	-72	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						

Lavoro: **CALDAROLA** Intestazione lavoro: **CARITAS_CALDAROLA**
 Elemento: **TRAVE DI FONDAZIONE** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella fondazioni**
 Descrizione: **FONDAZIONI**
 Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Copriferro: **3.0** cm
 Verifica in ottemperanza alle NTC2008 x/d <= **0.30**
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**

ASTA NUM. 1 NI 376 NF 374 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1189	-0	0	0	65	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1035	-0	0	0	-789	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	23	-0	-1189	-0	0	0	-490	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	23	-0	-1035	-0	0	0	-789	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	46	-0	-888	-0	0	0	-490	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	46	-0	-551	-0	0	0	-789	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	68	-0	-622	-0	0	0	-490	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	68	-0	422	0	0	0	-789	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	91	-0	-340	0	0	0	-490	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	91	-0	913	0	0	0	-789	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	114	-0	-64	0	0	0	-477	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	114	-0	910	0	0	0	-789	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**

ASTA NUM. 2 NI 374 NF 371 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-665	-0	0	0	-435	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	0	-0	-642	-0	0	0	-712	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-660	-0	0	0	-435	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	20	-0	-641	-0	0	0	-712	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-414	-0	0	0	-435	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	40	-0	246	0	0	0	-712	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-182	0	0	0	-435	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	60	-0	689	0	0	0	-712	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	264	0	0	0	-435	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	81	-0	1137	0	0	0	-712	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	268	0	0	0	-433	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	101	-0	1133	0	0	0	-712	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 3 NI 371 NF 370 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-310	-0	0	0	-177	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	-420	-0	0	0	-438	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-310	0	0	0	-177	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	20	-0	-422	-0	0	0	-438	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	136	0	0	0	-177	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	40	-0	524	0	0	0	-438	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	361	0	0	0	-177	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	60	-0	955	0	0	0	-438	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	576	0	0	0	-177	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	81	-0	1421	0	0	0	-438	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	581	0	0	0	136	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	101	-0	1417	0	0	-0	142	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 4 NI 370 NF 366 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	3	0	0	0	269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	0	-0	-52	-0	0	-0	89	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	237	0	0	0	413	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	20	-0	418	0	0	-0	89	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	457	0	0	0	598	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	40	-0	903	0	0	-0	640	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	678	0	0	0	841	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	60	-0	1382	0	0	-0	991	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

1A	81	-0	891	0	0	0	1142	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	81	-0	1864	0	0	-0	991	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.18	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	101	-0	896	0	0	0	916	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	101	-0	1860	0	0	-0	992	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.18	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 5 NI 366 NF 265 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	301	0	0	0	973	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	353	0	0	-0	944	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	10	-0	441	0	0	0	1261	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	10	-0	610	0	0	-0	1304	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	20	-0	521	0	0	0	1375	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	20	-0	883	0	0	-0	1511	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	30	-0	647	0	0	0	1527	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	30	-0	1112	0	0	-0	1379	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.11	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	40	-0	754	0	0	0	1684	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	40	-0	1358	0	0	-0	1379	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.13	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	50	-0	757	0	0	-0	1399	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	50	-0	1356	0	0	-0	1379	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.13	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 104 NI 265 NF 365 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-1457	-0	0	0	1713	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1080	-0	0	-0	1336	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.10	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	10	-0	-1454	-0	0	0	1713	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	10	-0	-1078	-0	0	-0	1336	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.10	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	20	-0	-1320	-0	0	0	1713	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	20	-0	-818	-0	0	-0	1336	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	30	-0	-1190	-0	0	0	1964	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	30	-0	-554	-0	0	-0	1382	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.05	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	40	-0	-1059	0	0	0	1797	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	40	-0	-292	-0	0	-0	1214	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	50	-0	-932	0	0	0	1153	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	50	-0	-29	-0	0	-0	1057	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.00	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 6 NI 365 NF 364 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-1462	-0	0	0	1174	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1467	-0	0	-0	1020	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.14	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	20	-0	-1463	-0	0	0	1174	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.14	0.00	0.00	--
----	----	----	-------	----	---	---	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	----

2	20	-0	-1472	-0	0	-0	1020	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-1202	0	0	0	1174	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	40	-0	-947	-0	0	-0	1020	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-950	0	0	0	1008	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	60	-0	-415	-0	0	-0	592	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	-711	0	0	0	791	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	81	-0	-646	0	0	-0	592	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	-479	0	0	0	417	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	101	-0	-642	0	0	-0	593	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 7 NI 364 NF 362 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1063	0	0	0	382	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	0	-0	-727	-0	0	-0	560	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-1069	0	0	0	382	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	20	-0	-738	-0	0	-0	560	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-857	0	0	0	382	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	40	-0	-267	-0	0	-0	499	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-678	0	0	0	749	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	60	-0	-723	0	0	-0	766	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	-484	0	0	0	852	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	81	-0	-1186	0	0	-0	766	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	-314	0	0	0	870	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	101	-0	-1179	0	0	-0	769	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 8 NI 362 NF 357 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-967	0	0	0	723	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	0	-0	-227	-0	0	-0	738	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-964	0	0	0	1408	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	20	-0	-239	-0	0	-0	738	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-789	0	0	0	1564	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	40	-0	-660	0	0	-0	738	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-629	0	0	0	1790	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	60	-0	-1093	0	0	-0	1353	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	-472	0	0	0	2077	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	81	-0	-1504	0	0	-0	1353	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	-339	0	0	0	2255	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	101	-0	-1494	0	0	-0	1357	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 9 NI 357 NF 356 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-703	0	0	0	2057	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	0	-0	79	-0	0	-0	1311	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	20	-0	-723	0	0	0	2702	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.25	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	20	-0	399	0	0	-0	1535	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	41	-0	-601	0	0	0	2947	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	41	-0	741	0	0	-0	1779	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	61	-0	-553	0	0	0	3253	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	61	-0	959	0	0	-0	1890	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	81	-0	-466	0	0	0	3589	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.33	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	81	-0	1243	0	0	-0	1890	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	102	-0	-394	0	0	0	3759	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.35	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	102	-0	1201	0	0	-0	1908	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 10 NI 356 NF 353 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-2672	-0	0	0	3880	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.04	0.25	0.00	0.00	--
2	0	-0	-2501	-0	0	-0	2347	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.04	0.24	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	19	-0	-2612	-0	0	0	3880	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.04	0.25	0.00	0.00	--
2	19	-0	-2444	-0	0	-0	2347	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.04	0.23	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	38	-0	-2355	0	0	0	3880	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.04	0.22	0.00	0.00	--
2	38	-0	-1927	-0	0	-0	2347	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	56	-0	-2138	0	0	0	4937	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.46	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	56	-0	-1373	-0	0	-0	2035	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	75	-0	-1929	0	0	0	4927	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.46	0.03	0.18	0.00	0.00	--
2	75	-0	-863	-0	0	-0	1612	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	94	-0	-1739	0	0	0	4047	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.37	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	94	-0	-361	-0	0	-0	1085	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 11 NI 353 NF 350 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-5622	0	0	0	3868	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.09	0.53	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1824	-0	0	-0	1086	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	20	-0	-5623	0	0	0	3868	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.09	0.53	0.00	0.00	--
2	20	-0	-1825	-0	0	-0	1086	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	40	-0	-5269	0	0	0	3868	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.09	0.50	0.00	0.00	--
2	40	-0	-1278	-0	0	-0	1086	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	61	-0	-4951	0	0	0	3315	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.08	0.47	0.00	0.00	--
2	61	-0	-725	-0	0	-0	329	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

1A 81 -0 -4626 0 0 0 2937 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.27 0.07 0.44 0.00 0.00 --
 2 81 -0 333 0 0 -0 329 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.03 0.01 0.03 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A 101 -0 -4312 0 0 0 1347 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.12 0.07 0.41 0.00 0.00 --
 2 101 -0 329 0 0 -0 331 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.03 0.01 0.03 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 12 NI 350 NF 349 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1789	0	0	0	1525	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.03	0.17	0.00	0.00	--
2	0	-0	-886	-0	0	-0	328	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	20	-0	-1786	0	0	0	1525	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.03	0.17	0.00	0.00	--
2	20	-0	-887	-0	0	-0	328	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	40	-0	-1517	0	0	0	1525	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	40	-0	-364	-0	0	-0	268	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	61	-0	-1248	0	0	0	1301	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	61	-0	679	0	0	-0	467	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	81	-0	-980	0	0	0	1002	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	81	-0	1191	0	0	-0	482	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	101	-0	-715	0	0	-0	513	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	101	-0	1188	0	0	-0	483	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 13 NI 349 NF 348 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-0	-1049	0	0	-0	518	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	0	-0	191	0	0	-0	481	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	20	-0	-1049	0	0	0	1292	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	20	-0	702	0	0	-0	891	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	40	-0	-764	0	0	0	1567	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	40	-0	1227	0	0	-0	1310	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	61	-0	-508	0	0	0	1923	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	61	-0	1697	0	0	-0	1685	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	81	-0	-235	0	0	0	2336	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	81	-0	2187	0	0	-0	1685	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	101	-0	35	0	0	0	2821	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.26	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	101	-0	2184	0	0	-0	1686	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 14 NI 348 NF 347 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg				kg*m		cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-0	-7154	0	0	0	2954	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.12	0.68	0.00	0.00	--
2	0	-0	-3109	-0	0	-0	1488	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.05	0.29	0.00	0.00	--
apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0																		

1A	20	-0	-7151	0	0	0	2954	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.12	0.68	0.00	0.00	--
2	20	-0	-3109	-0	0	-0	1488	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.05	0.29	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-6900	0	0	0	2954	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.11	0.65	0.00	0.00	--
2	40	-0	-2629	-0	0	-0	1488	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.04	0.25	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-6663	0	0	0	4837	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.45	0.11	0.63	0.00	0.00	--
2	61	-0	-2151	-0	0	0	-697	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	-6435	0	0	0	5488	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.51	0.10	0.61	0.00	0.00	--
2	81	-0	-1683	-0	0	0	-697	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	-6220	0	0	0	2933	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.10	0.59	0.00	0.00	--
2	101	-0	-1220	-0	0	0	-697	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 15 NI 347 NF 346 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-2771	-0	0	0	3167	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.04	0.26	0.00	0.00	--
2	0	-0	-2341	-0	0	0	-1921	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.04	0.22	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-2771	-0	0	0	3167	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.04	0.26	0.00	0.00	--
2	20	-0	-2341	-0	0	0	-2147	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.04	0.22	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-2451	0	0	0	3167	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.04	0.23	0.00	0.00	--
2	40	-0	-1886	-0	0	0	-2147	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-2161	0	0	0	2831	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.26	0.04	0.20	0.00	0.00	--
2	61	-0	-1425	-0	0	0	-2147	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	-1858	0	0	0	2302	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.03	0.18	0.00	0.00	--
2	81	-0	-998	-0	0	0	-2147	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	-1559	0	0	0	1011	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	101	-0	-562	-0	0	0	-2147	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 16 NI 346 NF 345 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-2217	0	0	0	1122	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.04	0.21	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1152	-0	0	0	-2591	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-2214	0	0	0	1122	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.04	0.21	0.00	0.00	--
2	20	-0	-1152	-0	0	0	-2591	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-1909	0	0	0	1122	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.18	0.00	0.00	--
2	40	-0	-723	-0	0	0	-2591	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-1610	0	0	0	-469	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	61	-0	-291	-0	0	0	-2591	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	-1314	0	0	0	-469	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	81	-0	560	0	0	0	-2591	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	-1023	0	0	0	-469	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	101	-0	557	0	0	0	-2591	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 17 NI 345 NF 344 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	--																	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-997	0	0	0	-770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	0	-0	101	0	0	0	-2471	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-997	0	0	0	-770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	20	-0	532	0	0	0	-2471	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-690	0	0	0	-770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	40	-0	980	0	0	0	-2471	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-415	0	0	0	-770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	61	-0	1380	0	0	0	-2471	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	154	0	0	0	-770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	81	-0	1806	0	0	0	-2471	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	101	-0	157	0	0	0	-770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	101	-0	1803	0	0	0	-2464	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 18 NI 344 NF 343 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	51	0	0	0	-610	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.00	0.00	--	
2	0	-0	1290	0	0	0	-1545	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	21	-0	354	0	0	0	-610	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	21	-0	1734	0	0	0	-1545	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	42	-0	649	0	0	0	-610	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	42	-0	2189	0	0	0	-1545	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	62	-0	945	0	0	0	-566	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	62	-0	2639	0	0	0	-1545	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.04	0.25	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	83	-0	1234	0	0	0	1095	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	83	-0	3094	0	0	-0	728	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.05	0.29	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	104	-0	1236	0	0	0	1018	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	104	-0	3091	0	0	-0	729	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.05	0.29	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 112_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 19 NI 392 NF 313 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-557	0	0	-0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	0	-0	-716	0	0	-0	-269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	-553	0	0	-0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	12	-0	-711	0	0	-0	-269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	23	-0	-473	0	0	-0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	23	-0	-587	0	0	-0	-269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	35	-0	-423	0	0	-0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	35	-0	-452	0	0	-0	-269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.04	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	47	-0	-359	0	0	-0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	47	-0	-343	0	0	-0	-269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	58	-0	-300	0	0	-0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	58	-0	-217	0	0	-0	-269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 20 NI 313 NF 311 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-467	0	0	-0	-133	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	-387	0	0	-0	-354	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	-460	0	0	-0	-133	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	12	-0	-381	0	0	-0	-354	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	23	-0	-390	0	0	-0	-133	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	23	-0	-251	0	0	-0	-354	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	35	-0	-324	0	0	-0	-133	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	35	-0	-113	0	0	-0	-354	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	47	-0	-258	0	0	-0	-133	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	47	-0	157	-0	0	-0	-354	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	58	-0	-197	0	0	-0	-133	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	58	-0	160	-0	0	-0	-354	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 21 NI 311 NF 383 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-311	0	0	-0	-80	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	63	-0	0	-0	-331	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	12	-0	-311	0	0	-0	-80	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	12	-0	210	-0	0	-0	-331	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	23	-0	-233	0	0	-0	-80	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	23	-0	370	-0	0	-0	-331	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	35	-0	-170	0	0	0	120	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	35	-0	503	-0	0	-0	-331	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	47	-0	-98	0	0	0	141	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	47	-0	653	-0	0	-0	-331	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	58	-0	-27	0	0	0	160	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	58	-0	652	-0	0	-0	-331	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 22 NI 383 NF 309 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	1165	-0	0	0	76	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	0	-0	2142	-0	0	-0	-348	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0																		

1A	12	-0	1122	-0	0	0	808	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	12	-0	2070	-0	0	-0	-348	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	1000	-0	0	0	858	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	24	-0	1874	-0	0	0	1112	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	876	-0	0	0	891	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	36	-0	1683	-0	0	0	605	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	752	-0	0	0	909	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	48	-0	1491	-0	0	0	605	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	626	-0	0	0	580	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	61	-0	1303	-0	0	0	623	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 23 NI 309 NF 307 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	605	-0	0	0	570	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	0	-0	1179	-0	0	0	605	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	560	-0	0	0	938	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	12	-0	1107	-0	0	0	1329	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	447	-0	0	0	929	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	24	-0	927	-0	0	0	1333	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	317	-0	0	0	895	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	36	-0	755	-0	0	0	992	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	196	-0	0	0	856	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	48	-0	569	-0	0	0	992	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	73	-0	0	0	766	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	61	-0	394	-0	0	0	1010	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 24 NI 307 NF 305 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	119	-0	0	0	756	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	0	-0	404	-0	0	0	992	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	76	0	0	0	823	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	12	-0	332	-0	0	0	1212	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	-230	0	0	0	911	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	24	-0	161	0	0	0	1128	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	-361	0	0	0	964	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	36	-0	-213	0	0	0	1131	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	-531	0	0	0	1036	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	48	-0	-390	0	0	0	1190	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-502	0	0	0	719	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	61	-0	-412	0	0	0	929	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**

ASTA NUM. 25 NI 305 NF 378 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-405	0	0	0	726	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	-435	0	0	0	924	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	-399	0	0	0	726	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	12	-0	-480	0	0	0	924	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	-593	0	0	0	726	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	24	-0	-500	0	0	0	924	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	-678	0	0	0	977	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	36	-0	-726	0	0	0	1132	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	-814	0	0	0	996	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	48	-0	-837	0	0	0	1085	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-780	0	0	0	496	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	61	-0	-850	0	0	0	538	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 112_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**

ASTA NUM. 26 NI 378 NF 373 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	745	-0	0	0	378	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	0	-0	1392	-0	0	0	127	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	768	-0	0	0	894	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	13	-0	1383	-0	0	0	1045	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	27	-0	692	-0	0	0	949	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	27	-0	1218	-0	0	0	1119	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	569	-0	0	0	962	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	40	-0	1100	-0	0	0	828	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	54	-0	442	-0	0	0	956	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	54	-0	937	-0	0	0	828	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	67	-0	293	-0	0	0	763	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	67	-0	771	-0	0	0	836	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 112_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**

ASTA NUM. 27 NI 373 NF 368 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	247	-0	0	0	769	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	0	-0	781	-0	0	0	828	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	14	-0	279	-0	0	0	982	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	14	-0	771	-0	0	0	1342	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	27	-0	222	-0	0	0	1015	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	27	-0	671	-0	0	0	1378	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	41	-0	-51	0	0	0	948	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	41	-0	581	-0	0	0	1135	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	55	-0	-174	0	0	0	1051	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	55	-0	343	-0	0	0	1135	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	68	-0	-161	0	0	0	989	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	68	-0	203	-0	0	0	1144	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 28 NI 368 NF 294 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	

1A	0	-0	-154	0	0	0	993	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	0	-0	13	-0	0	0	1135	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.00	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	10	-0	-158	0	0	0	1085	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	10	-0	-91	0	0	0	1186	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	19	-0	-232	0	0	0	1126	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	19	-0	-129	0	0	0	1135	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	29	-0	-317	0	0	0	1165	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	29	-0	-235	0	0	0	1242	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	39	-0	-480	0	0	0	1239	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	39	-0	-379	0	0	0	1291	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	48	-0	-433	0	0	0	956	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	48	-0	-378	0	0	0	1050	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 29 NI 294 NF 361 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-476	0	0	0	965	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	0	-0	-567	0	0	0	1051	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	10	-0	-460	0	0	0	965	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	10	-0	-587	0	0	0	1051	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	19	-0	-640	0	0	0	965	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	19	-0	-594	0	0	0	1051	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	29	-0	-712	0	0	0	1248	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	29	-0	-804	0	0	0	1312	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	39	-0	-844	0	0	0	1272	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	39	-0	-901	0	0	0	1274	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	48	-0	-797	0	0	0	764	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	48	-0	-900	0	0	0	711	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 30 NI 361 NF 355 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1128	0	0	0	773	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1310	0	0	0	711	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.12	0.00	0.00	--

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	-1078	0	0	0	773	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	13	-0	-1309	0	0	0	711	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	-1076	0	0	0	773	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	26	-0	-1280	0	0	0	711	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-1105	0	0	0	1095	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	40	-0	-1230	0	0	0	871	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	53	-0	-1177	0	0	0	1044	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	53	-0	-1240	0	0	0	713	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	66	-0	-1127	0	0	0	316	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	66	-0	-1235	0	0	-0	-107	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice resistenza			aswta	aswto	PASSO
		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-851	0	0	0	330	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1082	0	0	-0	-423	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)				staffe= 2 d		8 / 33.0				
1A	8	-0	-823	0	0	0	330	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	8	-0	-1039	0	0	-0	-423	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)				staffe= 2 d		8 / 33.0				
1A	15	-0	-771	0	0	0	330	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	15	-0	-923	0	0	-0	-423	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)				staffe= 2 d		8 / 33.0				
1A	23	-0	-737	0	0	0	610	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	23	-0	-796	0	0	-0	-423	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)				staffe= 2 d		8 / 33.0				
1A	31	-0	-722	0	0	0	572	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	31	-0	-769	0	0	-0	-423	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)				staffe= 2 d		8 / 33.0				
1A	39	-0	-672	0	0	0	155	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	39	-0	-687	0	0	-0	-423	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)				staffe= 2 d		8 / 33.0				

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	645	-0	0	0	160	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	0	-0	1457	-0	0	-0	-483	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	11	-0	663	-0	0	0	587	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	11	-0	1448	-0	0	-0	-483	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	22	-0	622	-0	0	0	635	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	22	-0	1347	-0	0	-0	-483	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	33	-0	544	-0	0	0	653	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	33	-0	1282	-0	0	-0	-483	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	44	-0	462	-0	0	0	661	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	44	-0	1181	-0	0	0	195	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	55	-0	361	-0	0	0	457	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	55	-0	1077	-0	0	0	200	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_113_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 33 NI 292 NF 290 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	439	-0	0	0	461	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	978	-0	0	0	195	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	11	-0	468	-0	0	0	758	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	11	-0	969	-0	0	0	814	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	22	-0	422	-0	0	0	785	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	22	-0	945	-0	0	0	901	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	33	-0	284	-0	0	0	736	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	33	-0	873	-0	0	0	615	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	44	-0	213	-0	0	0	725	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	44	-0	712	-0	0	0	615	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	55	-0	117	-0	0	0	630	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	55	-0	619	-0	0	0	621	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_113_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 34 NI 290 NF 288 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	122	-0	0	0	633	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	0	-0	545	-0	0	0	615	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	11	-0	137	-0	0	0	730	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	11	-0	534	-0	0	0	956	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	22	-0	102	-0	0	0	732	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	22	-0	482	-0	0	0	976	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	33	-0	69	-0	0	0	732	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	33	-0	423	-0	0	0	799	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	44	-0	-54	-0	0	0	730	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	44	-0	333	-0	0	0	799	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	55	-0	-80	-0	0	0	698	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	55	-0	241	-0	0	0	812	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_113_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 35 NI 288 NF 286 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A	0	-0	-30	0	0	0	692	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.00	0.00	--
2	0	-0	246	-0	0	0	799	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													
1A	11	-0	-66	0	0	0	736	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	--
2	11	-0	195	-0	0	0	926	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.02	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													
1A	22	-0	-170	0	0	0	788	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	--
2	22	-0	124	0	0	0	894	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.01	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													
1A	33	-0	-334	0	0	0	860	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.03	0.00	--

2 33 -0 -92 0 0 0 874 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.08 0.00 0.01 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A 44 -0 -450 0 0 0 898 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.08 0.01 0.04 0.00 0.00 --

2 44 -0 -177 0 0 0 892 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.08 0.00 0.02 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A 55 -0 -424 0 0 0 635 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.06 0.01 0.04 0.00 0.00 --

2 55 -0 -196 0 0 0 774 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.07 0.00 0.02 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_113_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**

ASTA NUM. 36 NI 286 NF 284 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-484	0	0	0	640	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	0	-0	-280	0	0	0	770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	11	-0	-486	0	0	0	640	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	11	-0	-362	0	0	0	770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	22	-0	-558	0	0	0	640	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	22	-0	-378	0	0	0	770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	33	-0	-639	0	0	0	958	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	33	-0	-464	0	0	0	902	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	44	-0	-755	0	0	0	1012	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	44	-0	-557	0	0	0	894	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	55	-0	-728	0	0	0	596	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	55	-0	-575	0	0	0	532	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_113_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**

ASTA NUM. 37 NI 284 NF 343 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-800	0	0	0	602	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	0	-0	-732	0	0	0	528	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	11	-0	-799	0	0	0	602	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	11	-0	-745	0	0	0	528	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	22	-0	-951	0	0	0	602	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	22	-0	-769	0	0	0	528	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	33	-0	-1018	0	0	0	1093	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	33	-0	-917	0	0	0	763	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	44	-0	-1134	0	0	0	1129	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	44	-0	-994	0	0	0	686	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	55	-0	-1107	0	0	0	494	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	55	-0	-1012	0	0	0	47	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_113_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**

ASTA NUM. 38 NI 343 NF 315 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	870	-0	0	-0	-214	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	0	-0	1873	-0	0	-0	-621	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.18	0.00	0.00	--

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	9	-0	864	-0	0	-0	-214	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	9	-0	1822	-0	0	-0	-621	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	19	-0	676	-0	0	-0	-214	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	19	-0	1448	-0	0	-0	-621	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	28	-0	445	-0	0	-0	-214	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	28	-0	1113	-0	0	-0	-621	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	209	-0	0	-0	-131	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	38	-0	737	-0	0	-0	-565	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	47	-0	-47	0	0	-0	-49	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	47	-0	356	-0	0	-0	-327	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 113_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 39 NI 315 NF 341 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-323	0	0	-0	-57	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	-255	0	0	-0	-173	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	9	-0	-282	0	0	-0	-57	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	9	-0	-189	-0	0	-0	-173	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	19	-0	-76	0	0	-0	-57	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	19	-0	339	-0	0	-0	-173	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	28	-0	70	-0	0	-0	-57	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	28	-0	417	-0	0	-0	-173	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	157	-0	0	-0	-57	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	38	-0	625	-0	0	-0	-173	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	47	-0	224	-0	0	-0	-57	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	47	-0	672	-0	0	-0	-173	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 40 NI 393 NF 386 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	1667	-0	0	0	952	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	0	-0	4536	-0	0	-0	-732	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.07	0.43	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	1603	-0	0	0	2132	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	20	-0	4392	-0	0	0	2475	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.07	0.42	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	1276	-0	0	0	2210	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	40	-0	3812	-0	0	0	2880	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.06	0.36	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	59	-0	912	-0	0	0	2196	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.01	0.09	0.00	0.00	--
2	59	-0	3278	-0	0	0	2269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.05	0.31	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	79	-0	547	-0	0	0	2139	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	79	-0	2710	-0	0	0	2269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.04	0.26	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	99	-0	164	-0	0	0	2009	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	99	-0	2142	-0	0	0	2333	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 41 NI 386 NF 282 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-353	0	0	0	1984	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	454	-0	0	0	2269	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	-450	0	0	0	2244	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	12	-0	395	-0	0	0	2529	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	-787	0	0	0	2445	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	24	-0	99	0	0	0	2375	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	-995	0	0	0	2545	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	36	-0	-495	0	0	0	2552	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	-1249	0	0	0	2665	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.25	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	48	-0	-824	0	0	0	2631	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-1261	0	0	0	1963	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	60	-0	-903	0	0	0	2072	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 42 NI 282 NF 281 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1400	0	0	0	1960	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1180	0	0	0	2053	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	-1620	0	0	0	1960	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	12	-0	-1634	0	0	0	2053	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.03	0.15	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	-1831	0	0	0	1960	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.03	0.17	0.00	0.00	--
2	24	-0	-1848	0	0	0	2053	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	-2055	0	0	0	2808	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.26	0.03	0.19	0.00	0.00	--
2	36	-0	-2179	0	0	0	2621	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	-2339	0	0	0	2826	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.26	0.04	0.22	0.00	0.00	--
2	48	-0	-2524	0	0	0	2526	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.24	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-2299	0	0	0	1422	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.04	0.22	0.00	0.00	--
2	60	-0	-2565	0	0	0	874	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.04	0.24	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 43 NI 281 NF 280 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	573	-0	0	0	1089	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	0	-0	1142	-0	0	0	685	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	665	-0	0	0	1520	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	12	-0	1300	-0	0	0	1518	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	606	-0	0	0	1570	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	24	-0	1211	-0	0	0	1622	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

1A	36	-0	497	-0	0	0	1566	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	36	-0	1081	-0	0	0	1251	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	395	-0	0	0	1554	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	48	-0	941	-0	0	0	1251	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	292	-0	0	0	1374	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	60	-0	807	-0	0	0	1272	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 44 NI 280 NF 279 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	476	-0	0	0	1362	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	0	-0	880	-0	0	0	1251	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	399	-0	0	0	1638	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	12	-0	756	-0	0	0	1749	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	-280	0	0	0	1596	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	24	-0	440	-0	0	0	1613	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	-530	0	0	0	1705	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	36	-0	-403	0	0	0	1556	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	-885	0	0	0	1861	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	48	-0	-757	0	0	0	1697	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-753	0	0	0	1305	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	60	-0	-731	0	0	0	1208	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 45 NI 279 NF 278 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-804	0	0	0	1337	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1152	0	0	0	1214	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	-751	0	0	0	1337	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	12	-0	-1267	0	0	0	1214	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	-1261	0	0	0	1337	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	24	-0	-1262	0	0	0	1214	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	-1309	0	0	0	1812	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	36	-0	-1792	0	0	0	1741	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	-1599	0	0	0	1842	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	48	-0	-2104	0	0	0	1657	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-1551	0	0	0	835	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	60	-0	-2139	0	0	0	281	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 46 NI 278 NF 277 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1982	0	0	0	847	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.19	0.00	0.00	-

2	0	-0	-2703	0	0	0	273	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.04	0.26	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	-2062	0	0	0	847	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	12	-0	-3015	0	0	-0	-1646	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.05	0.29	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	-2272	0	0	0	847	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.04	0.22	0.00	0.00	--
2	24	-0	-3206	0	0	-0	-1718	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.05	0.30	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	-2498	0	0	0	1624	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.04	0.24	0.00	0.00	--
2	36	-0	-3527	0	0	-0	-1718	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.06	0.33	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	-2788	0	0	0	1544	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.05	0.26	0.00	0.00	--
2	48	-0	-3862	0	0	-0	-1718	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.06	0.37	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-2739	0	0	-0	-199	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.04	0.26	0.00	0.00	--
2	60	-0	-3897	0	0	-0	-1718	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.06	0.37	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 47 NI 277 NF 276 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	300	-0	0	-0	-487	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	1131	-0	0	-0	-1993	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	357	-0	0	-0	-487	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	12	-0	1149	-0	0	-0	-1993	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	286	-0	0	-0	-444	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	24	-0	1012	-0	0	-0	-1993	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	-177	0	0	-0	-322	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	36	-0	899	-0	0	-0	-1993	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	-321	0	0	-0	-344	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	48	-0	534	-0	0	-0	-1871	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-298	0	0	-0	-295	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	60	-0	354	-0	0	-0	-1731	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 48 NI 276 NF 275 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	2374	-0	0	-0	-134	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.04	0.22	0.00	0.00	--
2	0	-0	4105	-0	0	-0	-1607	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.07	0.39	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	2413	-0	0	0	1456	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.04	0.23	0.00	0.00	--
2	12	-0	4113	-0	0	-0	-1607	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.07	0.39	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	24	-0	2402	-0	0	0	1758	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.04	0.23	0.00	0.00	--
2	24	-0	4029	-0	0	-0	-1607	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.07	0.38	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	36	-0	2335	-0	0	0	2023	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.04	0.22	0.00	0.00	--
2	36	-0	3998	-0	0	-0	-1607	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.06	0.38	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	48	-0	2262	-0	0	0	2278	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.04	0.21	0.00	0.00	--
2	48	-0	3912	-0	0	0	772	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.06	0.37	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	2106	-0	0	0	1351	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	60	-0	3780	-0	0	0	770	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.06	0.36	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 49 NI 275 NF 274 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	2104	-0	0	0	1369	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	0	-0	3477	-0	0	0	772	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.06	0.33	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	12	-0	2109	-0	0	0	2773	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.26	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	12	-0	3477	-0	0	0	3029	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.28	0.06	0.33	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	24	-0	2026	-0	0	0	3014	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.28	0.03	0.19	0.00	0.00	--
2	24	-0	3248	-0	0	0	3301	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.05	0.31	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	36	-0	1684	-0	0	0	3055	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.28	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	36	-0	3071	-0	0	0	2501	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.05	0.29	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	48	-0	1483	-0	0	0	3167	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	48	-0	2628	-0	0	0	2501	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.25	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	60	-0	1230	-0	0	0	2565	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	60	-0	2329	-0	0	0	2509	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.22	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 50 NI 274 NF 359 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	1162	-0	0	0	2577	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	0	-0	2086	-0	0	0	2501	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.03	0.20	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	12	-0	1210	-0	0	0	3400	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	12	-0	2086	-0	0	0	3855	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.03	0.20	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	24	-0	1085	-0	0	0	3493	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.32	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	24	-0	1788	-0	0	0	3911	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.03	0.17	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	36	-0	882	-0	0	0	3521	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.33	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	36	-0	1563	-0	0	0	3397	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.03	0.15	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	48	-0	668	-0	0	0	3520	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.33	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	48	-0	1260	-0	0	0	3397	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.02	0.12	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	60	-0	417	-0	0	0	3243	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	60	-0	948	-0	0	0	3405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.02	0.09	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 51 NI 359 NF 348 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-719	0	0	0	3274	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	0	-0	314	0	0	0	3395	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.01	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	42	-0	-1217	0	0	0	3274	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	42	-0	-601	0	0	0	3777	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.35	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	83	-0	-2175	0	0	0	3274	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.04	0.21	0.00	0.00	--
2	83	-0	-1446	0	0	0	3395	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.02	0.14	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	125	-0	-2915	0	0	0	3201	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.05	0.28	0.00	0.00	--
2	125	-0	-2756	0	0	0	3322	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.04	0.26	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	166	-0	-3765	0	0	0	2926	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.06	0.36	0.00	0.00	--
2	166	-0	-3853	0	0	-0	2307	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.06	0.36	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	208	-0	-3919	0	0	-0	-106	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.06	0.37	0.00	0.00	--
2	208	-0	-4208	0	0	-0	-1703	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.07	0.40	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 52 NI 406 NF 335 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-963	0	0	-0	-107	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	0	-0	-886	0	0	-0	-150	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	12	-0	-839	0	0	-0	-107	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	12	-0	-764	0	0	-0	-150	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	24	-0	-645	0	0	-0	-107	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	24	-0	-537	0	0	-0	-150	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	36	-0	-545	0	0	-0	-107	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	36	-0	-273	0	0	-0	-150	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	48	-0	-503	0	0	-0	-107	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	48	-0	-74	-0	0	-0	-150	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	59	-0	-396	0	0	-0	-107	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	59	-0	118	-0	0	-0	-150	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 53 NI 335 NF 404 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-507	0	0	-0	-36	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	0	-0	-65	-0	0	-0	-106	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	12	-0	-442	0	0	-0	-36	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	12	-0	288	-0	0	-0	-106	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	24	-0	-270	0	0	0	162	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	24	-0	631	-0	0	-0	-106	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	36	-0	-214	0	0	0	180	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	36	-0	684	-0	0	0	260	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	48	-0	-109	-0	0	0	188	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	48	-0	894	-0	0	0	260	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	59	-0	-29	-0	0	0	191	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	59	-0	949	-0	0	0	247	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 54 NI 404 NF 333 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	409	-0	0	0	858	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	1117	-0	0	0	114	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	449	-0	0	0	1161	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	12	-0	1132	-0	0	0	854	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	419	-0	0	0	1201	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	25	-0	1036	-0	0	0	933	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	37	-0	294	-0	0	0	1181	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	37	-0	946	-0	0	0	705	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	49	-0	204	-0	0	0	1170	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	49	-0	848	-0	0	0	705	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	77	-0	0	0	1069	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	61	-0	740	-0	0	0	700	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 55 NI 333 NF 331 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	190	-0	0	0	1090	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	0	-0	554	-0	0	0	705	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	325	-0	0	0	1299	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	12	-0	614	-0	0	0	1116	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	279	-0	0	0	1315	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	25	-0	701	-0	0	0	1237	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	37	-0	67	-0	0	0	1211	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	37	-0	630	-0	0	0	1027	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	49	-0	-207	-0	0	0	1297	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	49	-0	399	-0	0	0	1027	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-122	-0	0	0	1170	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	61	-0	312	-0	0	0	1021	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 56 NI 331 NF 329 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-57	-0	0	0	1191	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	0	-0	237	-0	0	0	1027	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	28	-0	0	0	1229	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	12	-0	297	-0	0	0	1231	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	-70	-0	0	0	1266	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	25	-0	211	-0	0	0	1223	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	37	-0	-742	0	0	0	1627	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	37	-0	-428	-0	0	0	1160	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	49	-0	-1106	0	0	0	1819	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	49	-0	-596	-0	0	0	1160	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-701	0	0	0	1125	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	61	-0	-338	-0	0	0	1097	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 57 NI 329 NF 327 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-557	-0	0	0	1225	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	0	-0	-828	-0	0	0	1160	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	12	-0	-318	-0	0	0	1405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	12	-0	-494	-0	0	0	1435	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.05	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	25	-0	-784	0	0	0	1667	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	25	-0	-281	0	0	0	1328	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	37	-0	-841	0	0	0	1682	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	37	-0	-768	0	0	0	1598	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.07	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	49	-0	-557	0	0	0	1522	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	49	-0	-510	0	0	0	1429	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.05	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	61	-0	-131	0	0	0	1219	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	61	-0	-106	0	0	0	1150	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 58 NI 327 NF 325 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-70	0	0	0	1210	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	0	-0	-39	0	0	0	1134	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.00	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	12	-0	-122	0	0	0	1279	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	12	-0	-119	0	0	0	1134	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	25	-0	-178	0	0	0	1210	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	25	-0	-194	0	0	0	1134	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	37	-0	-234	0	0	0	1308	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	37	-0	-273	0	0	0	1192	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	49	-0	-295	0	0	0	1313	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	49	-0	-353	0	0	0	1180	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	61	-0	-333	0	0	0	1124	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	61	-0	-418	0	0	0	930	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 59 NI 325 NF 323 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-345	0	0	0	1114	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	-585	0	0	0	914	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	12	-0	-387	0	0	0	1114	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	12	-0	-660	0	0	0	914	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	25	-0	-457	0	0	0	1114	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	25	-0	-726	0	0	0	914	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.07	0.00	0.00	--

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	37	-0	-514	0	0	0	1234	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	37	-0	-820	0	0	0	1062	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	49	-0	-575	0	0	0	1199	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	49	-0	-900	0	0	0	982	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-613	0	0	0	820	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	61	-0	-965	0	0	0	375	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 108_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 60 NI 323 NF 321 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1433	0	0	0	810	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1851	0	0	0	359	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	-1425	0	0	0	810	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	12	-0	-1931	0	0	0	359	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	-1487	0	0	0	810	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	25	-0	-1948	0	0	-0	-871	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	37	-0	-1555	0	0	0	1117	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	37	-0	-2033	0	0	-0	-871	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.19	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	49	-0	-1661	0	0	0	989	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	49	-0	-2126	0	0	-0	-871	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	-1635	0	0	-0	-85	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	61	-0	-2145	0	0	-0	-871	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 108_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 61 NI 321 NF 319 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1654	0	0	-0	-953	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	0	-0	-2255	0	0	-0	-2068	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	12	-0	-1639	0	0	-0	-973	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	12	-0	-2232	0	0	-0	-2184	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	25	-0	-1638	0	0	-0	-973	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	25	-0	-2160	0	0	-0	-2184	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	37	-0	-1622	0	0	-0	-973	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	37	-0	-2105	0	0	-0	-2184	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	49	-0	-1653	0	0	-0	-973	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	49	-0	-2101	0	0	-0	-2184	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	61	-0	-1613	0	0	-0	-973	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	61	-0	-2066	0	0	-0	-2184	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						

Nome travata: **Fondaz 108_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 62 NI 319 NF 317 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	1031	-0	0	-0	-1128	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	0	-0	2353	-0	0	-0	-2442	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.22	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	1056	-0	0	-0	-1128	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	12	-0	2353	-0	0	-0	-2442	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.22	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	1037	-0	0	-0	-1128	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	25	-0	2272	-0	0	-0	-2442	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.22	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	37	-0	977	-0	0	-0	-1081	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	37	-0	2230	-0	0	-0	-2442	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	49	-0	913	-0	0	-0	-865	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.09	0.00	0.00	--
2	49	-0	2148	-0	0	-0	-2442	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	828	-0	0	-0	-647	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	61	-0	2061	-0	0	-0	-2181	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 108_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 63 NI 317 NF 389 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	810	-0	0	-0	-203	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	0	-0	1955	-0	0	-0	-1096	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.19	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	12	-0	868	-0	0	-0	-203	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	12	-0	1955	-0	0	-0	-1096	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.19	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	822	-0	0	0	584	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	25	-0	1980	-0	0	-0	-1096	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.19	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	37	-0	689	-0	0	0	663	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	37	-0	1908	-0	0	-0	-1096	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	49	-0	633	-0	0	0	790	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	49	-0	1754	-0	0	-0	-1096	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	61	-0	550	-0	0	0	599	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	61	-0	1680	-0	0	-0	13	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 108_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 64 NI 389 NF 622 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	539	-0	0	0	605	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	0	-0	1077	-0	0	0	8	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	563	-0	0	0	981	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	13	-0	1073	-0	0	0	714	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	547	-0	0	0	1044	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	26	-0	997	-0	0	0	801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	490	-0	0	0	1078	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	38	-0	961	-0	0	0	597	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	51	-0	428	-0	0	0	1102	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	51	-0	884	-0	0	0	597	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	64	-0	346	-0	0	0	920	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.03	0.00	0.00	--

2 64 -0 803 -0 0 0 603 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.06 0.01 0.08 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 112 NI 622 NF 618 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	400	-0	0	0	926	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	724	-0	0	0	597	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	360	-0	0	0	1166	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	13	-0	657	-0	0	0	1033	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	310	-0	0	0	1173	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	26	-0	588	-0	0	0	1059	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	257	-0	0	0	1171	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	38	-0	519	-0	0	0	864	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	51	-0	204	-0	0	0	1162	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	51	-0	451	-0	0	0	864	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	64	-0	148	-0	0	0	1066	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	64	-0	382	-0	0	0	882	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 113 NI 618 NF 608 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	237	-0	0	0	1056	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	0	-0	422	-0	0	0	864	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	201	-0	0	0	1200	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	13	-0	360	-0	0	0	1104	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	153	-0	0	0	1196	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	26	-0	309	-0	0	0	1102	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	91	-0	0	0	1176	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	38	-0	234	-0	0	0	1080	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	51	-0	38	0	0	0	1155	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	51	-0	163	-0	0	0	1048	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	64	-0	-17	0	0	0	1134	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	64	-0	94	0	0	0	960	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 114 NI 608 NF 380 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-8	0	0	0	1124	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.00	0.00	--	
2	0	-0	196	-0	0	0	943	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.02	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	-53	0	0	0	1187	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	13	-0	132	0	0	0	1033	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	-1427	0	0	0	1931	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	26	-0	-1195	0	0	0	1591	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.02	0.11	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	39	-0	-1642	0	0	0	2045	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	39	-0	-1314	0	0	0	1624	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.02	0.12	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	51	-0	-2255	0	0	0	2373	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.04	0.21	0.00	0.00	--
2	51	-0	-1544	0	0	0	1725	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.03	0.15	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	64	-0	-1476	0	0	0	977	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	64	-0	-1017	0	0	0	744	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.10	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 65 NI 380 NF 339 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-406	0	0	0	1177	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	-227	0	0	0	879	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	11	-0	-402	0	0	0	1407	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	11	-0	-220	0	0	0	879	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	22	-0	-507	0	0	0	1484	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	22	-0	-236	0	0	0	879	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	33	-0	-549	0	0	0	1504	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	33	-0	-343	0	0	0	988	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	44	-0	-638	0	0	0	1554	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	44	-0	-398	0	0	0	964	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	55	-0	-608	0	0	0	1206	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	55	-0	-410	0	0	0	706	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 66 NI 339 NF 337 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-795	0	0	0	1213	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	0	-0	-516	0	0	0	703	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	11	-0	-770	0	0	0	1629	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	11	-0	-567	0	0	0	703	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	22	-0	-813	0	0	0	1656	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	22	-0	-559	0	0	0	703	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	33	-0	-865	0	0	0	1682	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	33	-0	-608	0	0	0	848	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	44	-0	-951	0	0	0	1721	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	44	-0	-672	0	0	0	810	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	55	-0	-920	0	0	0	1199	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.09	0.00	0.00	--
2	55	-0	-684	0	0	0	376	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.06	0.00	0.00	--

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 67 NI 337 NF 376 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-1139	0	0	0	1206	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	0	-0	-961	0	0	0	374	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	11	-0	-1115	0	0	0	1206	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	11	-0	-922	0	0	0	374	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	22	-0	-1034	0	0	0	1206	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	22	-0	-777	0	0	0	374	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	33	-0	-1003	0	0	0	1708	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	33	-0	-602	0	0	0	449	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	44	-0	-942	0	0	0	1676	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	44	-0	-575	0	0	0	368	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	55	-0	-874	0	0	0	1177	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	55	-0	-444	0	0	0	15	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.00	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 68 NI 404 NF 402 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-753	-0	0	0	-460	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	0	-0	-190	-0	0	0	-1074	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	22	-0	-715	-0	0	0	-460	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	22	-0	202	0	0	0	-1074	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	43	-0	-460	0	0	0	-460	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	43	-0	645	0	0	0	-1074	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	65	-0	-232	0	0	0	-460	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	65	-0	1051	0	0	0	-1074	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	86	-0	112	0	0	0	-437	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	86	-0	1417	0	0	0	-1074	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	108	-0	173	0	0	0	-366	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	108	-0	1456	0	0	0	-1074	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 69 NI 402 NF 401 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	

1A	0	-0	-424	-0	0	0	-185	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	-214	-0	0	0	-401	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-388	0	0	0	-185	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	20	-0	254	0	0	0	-401	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-98	0	0	0	-185	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	40	-0	780	0	0	0	-401	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	222	0	0	0	-185	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	60	-0	1068	0	0	0	-401	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	80	-0	395	0	0	0	225	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	80	-0	1495	0	0	-0	392	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

1A	100	-0	457	0	0	0	143	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	100	-0	1535	0	0	-0	376	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.02	0.15	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 101_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 70 NI 401 NF 400 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-228	0	0	0	262	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	0	-0	-183	-0	0	-0	319	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	20	-0	-166	0	0	0	362	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	20	-0	260	0	0	-0	319	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	40	-0	284	0	0	0	483	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	40	-0	775	0	0	-0	804	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	60	-0	501	0	0	0	704	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	60	-0	1230	0	0	-0	1185	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.12	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	80	-0	684	0	0	0	957	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	80	-0	1683	0	0	-0	1185	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.03	0.16	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	100	-0	746	0	0	0	780	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	100	-0	1723	0	0	-0	1169	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.03	0.16	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 101_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 71 NI 400 NF 399 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	158	0	0	0	891	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	0	-0	124	0	0	-0	1120	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.00	0.01	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	20	-0	510	0	0	0	1243	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	20	-0	672	0	0	-0	1532	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	40	-0	606	0	0	0	1433	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	40	-0	1279	0	0	-0	2004	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.02	0.12	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	60	-0	841	0	0	0	1742	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	60	-0	1636	0	0	-0	2374	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.03	0.15	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	80	-0	1026	0	0	-0	2082	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	80	-0	2136	0	0	-0	2374	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.03	0.20	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	100	-0	1091	0	0	-0	1809	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	100	-0	2178	0	0	-0	2357	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.04	0.21	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 101_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 72 NI 399 NF 266 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	439	0	0	-0	1919	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	604	0	0	-0	2322	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	10	-0	642	0	0	-0	2348	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	10	-0	885	0	0	-0	2868	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	20	-0	756	0	0	-0	2510	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.01	0.07	0.00	0.00	--
----	----	----	-----	---	---	----	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	----

2 20 -0 1198 0 0 -0 3136 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.29 0.02 0.11 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A 30 -0 863 0 0 -0 2682 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.25 0.01 0.08 0.00 0.00 --

2 30 -0 1451 0 0 -0 2965 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.27 0.02 0.14 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A 40 -0 939 0 0 -0 2850 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.26 0.02 0.09 0.00 0.00 --

2 40 -0 1697 0 0 -0 2965 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.27 0.03 0.16 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A 50 -0 998 0 0 -0 2484 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.23 0.02 0.09 0.00 0.00 --

2 50 -0 1738 0 0 -0 2957 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.27 0.03 0.16 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 105 NI 266 NF 398 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-2025	-0	0	-0	2735	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.25	0.03	0.19	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1836	-0	0	-0	2898	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	10	-0	-2024	-0	0	-0	2735	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.25	0.03	0.19	0.00	0.00	--
2	10	-0	-1834	-0	0	-0	2898	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	20	-0	-1885	-0	0	-0	2735	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.25	0.03	0.18	0.00	0.00	--
2	20	-0	-1572	-0	0	-0	2898	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.03	0.15	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	30	-0	-1766	-0	0	-0	3122	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.03	0.17	0.00	0.00	--
2	30	-0	-1302	-0	0	-0	3116	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	40	-0	-1637	-0	0	-0	2900	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	40	-0	-1051	-0	0	-0	2877	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	50	-0	-1511	-0	0	-0	1894	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	50	-0	-789	-0	0	-0	2242	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 73 NI 398 NF 397 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-2107	-0	0	-0	1988	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	0	-0	-2370	-0	0	-0	2207	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.04	0.22	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	20	-0	-2076	-0	0	-0	1988	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	20	-0	-2318	-0	0	-0	2207	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.04	0.22	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	40	-0	-1759	-0	0	-0	1988	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.03	0.17	0.00	0.00	--
2	40	-0	-1757	-0	0	-0	2207	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	60	-0	-1578	-0	0	-0	1821	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.03	0.15	0.00	0.00	--
2	60	-0	-1168	-0	0	-0	1801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	80	-0	-1329	0	0	0	1485	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	80	-0	-710	-0	0	-0	1421	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	100	-0	-1109	0	0	0	647	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	100	-0	-181	-0	0	-0	1006	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 74 NI 397 NF 396 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--																	

cm		kg		kg*m			cmq						Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m		cm
1A	0	-0	-1733	-0	0	0	698	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1670	-0	0	-0	994	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-1680	0	0	0	698	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	20	-0	-1619	-0	0	-0	994	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.03	0.15	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-1406	0	0	0	698	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	40	-0	-1090	-0	0	-0	994	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-1143	0	0	0	995	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	60	-0	-496	-0	0	-0	511	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	80	-0	-917	0	0	0	1002	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.09	0.00	0.00	--
2	80	-0	549	0	0	-0	511	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	100	-0	-708	0	0	0	717	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	100	-0	560	0	0	-0	506	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 75 NI 396 NF 395 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1339	0	0	0	613	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	0	-0	-876	-0	0	-0	489	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	20	-0	-1328	0	0	0	1429	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	20	-0	-856	-0	0	-0	489	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	40	-0	-1084	0	0	0	1494	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	40	-0	-310	-0	0	-0	428	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	60	-0	-912	0	0	0	1662	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.09	0.00	0.00	--
2	60	-0	765	0	0	-0	720	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	80	-0	-688	0	0	0	1879	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	80	-0	1294	0	0	-0	720	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	100	-0	-492	0	0	0	1920	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	100	-0	1292	0	0	-0	720	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 76 NI 395 NF 269 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1067	0	0	0	1811	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	0	-0	-50	-0	0	-0	701	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.00	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	21	-0	-1064	0	0	0	2707	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.25	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	21	-0	501	0	0	-0	701	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	42	-0	-853	0	0	0	3008	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.28	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	42	-0	1059	0	0	-0	1355	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	63	-0	-649	0	0	0	3393	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	63	-0	1610	0	0	-0	1799	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.03	0.15	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	84	-0	-446	0	0	0	3858	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	84	-0	2157	0	0	-0	1799	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

1A	105	-0	-250	0	0	0	4271	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.39	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	105	-0	2153	0	0	-0	1801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.03	0.20	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 77 NI 269 NF 394 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-3237	0	0	0	4446	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.41	0.05	0.31	0.00	0.00	--
2	0	-0	-2055	-0	0	-0	2295	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.03	0.19	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	20	-0	-3237	0	0	0	6256	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.58	0.05	0.31	0.00	0.00	--
2	20	-0	-2055	-0	0	-0	2295	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.03	0.19	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	40	-0	-3013	0	0	0	6313	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.58	0.05	0.29	0.00	0.00	--
2	40	-0	-1533	-0	0	-0	2295	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.02	0.15	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	60	-0	-2821	0	0	0	6455	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.60	0.05	0.27	0.00	0.00	--
2	60	-0	-1003	-0	0	-0	1909	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.02	0.09	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	80	-0	-2613	0	0	0	6664	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.62	0.04	0.25	0.00	0.00	--
2	80	-0	-506	-0	0	-0	1541	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.01	0.05	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	100	-0	-2409	0	0	0	5669	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.52	0.04	0.23	0.00	0.00	--
2	100	-0	3	-0	0	-0	1273	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.00	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 78 NI 394 NF 273 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-4032	0	0	0	5567	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.51	0.07	0.38	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1397	-0	0	-0	1260	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.13	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	11	-0	-4025	0	0	0	5567	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.51	0.07	0.38	0.00	0.00	--
2	11	-0	-1392	-0	0	-0	1260	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.13	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	23	-0	-3832	0	0	0	5567	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.51	0.06	0.36	0.00	0.00	--
2	23	-0	-1102	-0	0	-0	1260	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.10	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	34	-0	-3647	0	0	0	6178	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.57	0.06	0.35	0.00	0.00	--
2	34	-0	-810	-0	0	-0	1311	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	46	-0	-3464	0	0	0	5685	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.53	0.06	0.33	0.00	0.00	--
2	46	-0	-523	-0	0	-0	1099	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.01	0.05	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	57	-0	-3289	0	0	0	3477	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.32	0.05	0.31	0.00	0.00	--
2	57	-0	-238	-0	0	-0	795	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 79 NI 273 NF 272 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm

1A	0	-0	-4214	0	0	0	3468	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.32	0.07	0.40	0.00	0.00	--
2	0	-0	-811	-0	0	-0	795	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	11	-0	-4210	0	0	0	3468	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.32	0.07	0.40	0.00	0.00	--
2	11	-0	-806	-0	0	-0	795	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	23	-0	-4022	0	0	0	3468	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.32	0.07	0.38	0.00	0.00	--
2	23	-0	-520	-0	0	-0	795	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	34	-0	-3869	0	0	0	4131	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.38	0.06	0.37	0.00	0.00	--
2	34	-0	-225	-0	0	-0	659	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	46	-0	-3703	0	0	0	3625	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.34	0.06	0.35	0.00	0.00	--
2	46	-0	314	0	0	-0	659	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	57	-0	-3545	0	0	0	1270	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.06	0.34	0.00	0.00	--
2	57	-0	317	0	0	-0	658	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 80 NI 272 NF 271 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-3776	0	0	0	1263	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.06	0.36	0.00	0.00	--
2	0	-0	-168	-0	0	-0	659	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	11	-0	-3775	0	0	0	1263	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.06	0.36	0.00	0.00	--
2	11	-0	-169	-0	0	-0	659	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	23	-0	-3619	0	0	-0	1263	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.06	0.34	0.00	0.00	--
2	23	-0	381	0	0	-0	659	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	34	-0	-3469	0	0	0	2700	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.25	0.06	0.33	0.00	0.00	--
2	34	-0	652	0	0	-0	873	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	46	-0	-3322	0	0	0	3087	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.05	0.31	0.00	0.00	--
2	46	-0	920	0	0	-0	873	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	57	-0	-3182	0	0	0	1831	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	57	-0	918	0	0	-0	874	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 81 NI 271 NF 270 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-3123	0	0	0	1840	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	0	-0	512	0	0	-0	874	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	11	-0	-3118	0	0	0	3965	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.37	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	11	-0	784	0	0	-0	1349	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	23	-0	-2968	0	0	0	4382	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.41	0.05	0.28	0.00	0.00	--
2	23	-0	1072	0	0	-0	1592	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	34	-0	-2853	0	0	0	4834	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.45	0.05	0.27	0.00	0.00	--
2	34	-0	1309	0	0	-0	1478	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	46	-0	-2725	0	0	0	5299	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.49	0.04	0.26	0.00	0.00	--
2	46	-0	1568	0	0	-0	1478	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.03	0.15	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	57	-0	-2605	0	0	0	4407	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.41	0.04	0.25	0.00	0.00	--
2	57	-0	1571	0	0	-0	1477	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.03	0.15	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 82 NI 270 NF 393 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
----	---	----	----	----	----	----	----	-------	------	------	------	-----	--------	------------	-------	-------	-------

--		-----		-----		-----		-----		-----		-----		-----		-----		-----	
cm		kg		kg*m		cmq		Fx,M		Bielle		V,Mx		cmq/m		cm			
1A	0	-0	-1889	0	0	0	4408	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.41	0.03	0.18	0.00	0.00	--	--
2	0	-0	1281	0	0	-0	1478	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.02	0.12	0.00	0.00	--	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													
1A	11	-0	-1882	0	0	0	5860	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.54	0.03	0.18	0.00	0.00	--	--
2	11	-0	1536	0	0	-0	2439	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.02	0.15	0.00	0.00	--	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													
1A	23	-0	-1761	0	0	0	6272	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.58	0.03	0.17	0.00	0.00	--	--
2	23	-0	1796	0	0	-0	2755	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.25	0.03	0.17	0.00	0.00	--	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													
1A	34	-0	-1648	0	0	0	6704	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.62	0.03	0.16	0.00	0.00	--	--
2	34	-0	2047	0	0	-0	2513	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.03	0.19	0.00	0.00	--	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													
1A	46	-0	-1537	0	0	0	7157	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.66	0.02	0.15	0.00	0.00	--	--
2	46	-0	2295	0	0	-0	2513	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.22	0.00	0.00	--	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													
1A	57	-0	-1435	0	0	0	6873	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.64	0.02	0.14	0.00	0.00	--	--
2	57	-0	2298	0	0	-0	2512	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.22	0.00	0.00	--	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0													

Nome travata: **Fondaz_102_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 83 NI 393 NF 390 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC		x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--		cm	kg		kg*m		cmq		Fx,M		Bielle		V,Mx		cmq/m		cm	
1A	0	-0	-3415	-0	0	0	5410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.50	0.06	0.32	0.00	0.00	--
2	0	-0	-3144	-0	0	-0	2301	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.05	0.30	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	22	-0	-3416	-0	0	0	5410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.50	0.06	0.32	0.00	0.00	--
2	22	-0	-3145	-0	0	-0	2301	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.05	0.30	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	44	-0	-3095	-0	0	0	5410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.50	0.05	0.29	0.00	0.00	--
2	44	-0	-2683	-0	0	-0	2301	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.04	0.25	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	66	-0	-2805	-0	0	0	4861	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.45	0.05	0.27	0.00	0.00	--
2	66	-0	-2221	-0	0	-0	1715	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	87	-0	-2504	-0	0	0	4158	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.38	0.04	0.24	0.00	0.00	--
2	87	-0	-1798	-0	0	-0	1093	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.17	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	109	-0	-2210	-0	0	0	2355	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.04	0.21	0.00	0.00	--
2	109	-0	-1372	-0	0	-0	-160	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												

Nome travata: **Fondaz_102_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 84 NI 390 NF 387 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC		x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--		cm	kg		kg*m		cmq		Fx,M		Bielle		V,Mx		cmq/m		cm	
1A	0	-0	-2620	0	0	0	2468	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.25	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1914	-0	0	0	-1157	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	20	-0	-2617	0	0	0	2468	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.25	0.00	0.00	--
2	20	-0	-1914	-0	0	0	-1338	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.03	0.18	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	40	-0	-2346	0	0	0	2468	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.22	0.00	0.00	--
2	40	-0	-1539	-0	0	0	-1338	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.15	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	61	-0	-2087	0	0	0	2161	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	61	-0	-1169	-0	0	0	-1338	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.11	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0												
1A	81	-0	-1832	0	0	0	1662	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.03	0.17	0.00	0.00	--
2	81	-0	-811	-0	0	0	-1338	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 101	-0	-1588	0	0	0	381	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.03	0.15	0.00	0.00	--	
2 101	-0	-462	-0	0	0	-1338	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.04	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
Nome travata: Fondaz_102_IP1 Descrizione: Fondazione_1																		
ASTA NUM. 85		NI 387	NF 385	SEZ.	Rp	B= 60.0	H= 50.0	(trave di fondazione)										
armatura base = 4 X 2.01				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A 0	-0	-1603	0	0	0	508	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.03	0.15	0.00	0.00	--	
2 0	-0	-959	-0	0	0	-1707	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.09	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 20	-0	-1603	0	0	0	508	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.03	0.15	0.00	0.00	--	
2 20	-0	-958	-0	0	0	-1707	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.09	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 40	-0	-1349	0	0	0	-592	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.02	0.13	0.00	0.00	--	
2 40	-0	-621	-0	0	0	-1707	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.06	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 61	-0	-1132	0	0	0	-592	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.02	0.11	0.00	0.00	--	
2 61	-0	-280	-0	0	0	-1707	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.00	0.03	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 81	-0	-905	0	0	0	-592	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.09	0.00	0.00	--	
2 81	-0	339	0	0	0	-1707	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.03	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 101	-0	-689	0	0	0	-592	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--	
2 101	-0	336	0	0	0	-1707	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.03	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
Nome travata: Fondaz_102_IP1 Descrizione: Fondazione_1																		
ASTA NUM. 86		NI 385	NF 384	SEZ.	Rp	B= 60.0	H= 50.0	(trave di fondazione)										
armatura base = 4 X 2.01				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A 0	-0	-859	0	0	0	-803	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.08	0.00	0.00	--	
2 0	-0	-210	-0	0	0	-1675	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.00	0.02	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 20	-0	-857	0	0	0	-803	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.08	0.00	0.00	--	
2 20	-0	-210	-0	0	0	-1675	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.00	0.02	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 40	-0	-643	0	0	0	-803	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--	
2 40	-0	392	0	0	0	-1675	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.04	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 61	-0	-439	0	0	0	-803	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--	
2 61	-0	693	0	0	0	-1675	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.07	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 81	-0	-235	0	0	0	-803	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	0.00	--	
2 81	-0	978	0	0	0	-1675	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.02	0.09	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 101	-0	-45	0	0	0	-676	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.00	0.00	0.00	--	
2 101	-0	971	0	0	0	-1675	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.02	0.09	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
Nome travata: Fondaz_102_IP1 Descrizione: Fondazione_1																		
ASTA NUM. 87		NI 384	NF 383	SEZ.	Rp	B= 60.0	H= 50.0	(trave di fondazione)										
armatura base = 4 X 2.01				per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A 0	-0	-213	0	0	0	-679	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	--	
2 0	-0	358	0	0	0	-1255	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.03	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 21	-0	-218	0	0	0	-679	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	--	
2 21	-0	654	0	0	0	-1255	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.06	0.00	0.00	--	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

1A	42	-0	167	0	0	0	-495	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	42	-0	955	0	0	0	-1255	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	64	-0	351	0	0	0	-346	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	64	-0	1225	0	0	0	-1255	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	85	-0	528	0	0	0	404	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	85	-0	1506	0	0	0	-1255	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	106	-0	524	0	0	0	443	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	106	-0	1498	0	0	0	-1070	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_104_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 88 NI 276 NF 369 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-3185	-0	0	-0	2901	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	0	-0	-4165	-0	0	-0	3259	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.07	0.39	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	27	-0	-3191	-0	0	-0	2901	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	27	-0	-4175	-0	0	-0	3259	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.07	0.40	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	54	-0	-2791	-0	0	0	2901	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.05	0.26	0.00	0.00	--
2	54	-0	-3500	-0	0	-0	3037	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.28	0.06	0.33	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	81	-0	-2400	-0	0	0	2171	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.04	0.23	0.00	0.00	--
2	81	-0	-2834	-0	0	-0	1916	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.05	0.27	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	108	-0	-2015	-0	0	0	1553	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.03	0.19	0.00	0.00	--
2	108	-0	-2183	-0	0	0	-597	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	135	-0	-1640	-0	0	0	193	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	135	-0	-1544	-0	0	0	-597	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.15	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_104_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 89 NI 369 NF 298 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-1431	-0	0	0	199	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	0	-0	-1506	-0	0	0	-1188	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	-1432	-0	0	0	199	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.02	0.14	0.00	0.00	--
2	13	-0	-1507	-0	0	0	-1188	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	-1251	-0	0	0	-457	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	25	-0	-1215	-0	0	0	-1188	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	-1090	-0	0	0	-457	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	38	-0	-920	-0	0	0	-1188	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	50	-0	-922	-0	0	0	-457	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.09	0.00	0.00	--
2	50	-0	-644	-0	0	0	-1188	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	63	-0	-758	-0	0	0	-457	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	63	-0	-362	-0	0	0	-1188	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_104_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 90 NI 298 NF 297 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	

1A	0	-0	-969	0	0	0	-639	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	0	-0	-824	-0	0	0	-1397	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	-968	0	0	0	-639	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	13	-0	-825	-0	0	0	-1397	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	-804	0	0	0	-639	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	25	-0	-548	-0	0	0	-1397	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	-644	0	0	0	-639	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	38	-0	-270	-0	0	0	-1397	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	50	-0	-486	0	0	0	-639	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	50	-0	275	0	0	0	-1397	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	63	-0	-332	0	0	0	-639	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	63	-0	273	0	0	0	-1397	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_104_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 91 NI 297 NF 363 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	

1A	0	-0	-390	0	0	0	-681	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	-235	-0	0	0	-1393	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	-390	0	0	0	-681	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	13	-0	-236	-0	0	0	-1393	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	25	-0	-227	0	0	0	-681	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	25	-0	315	0	0	0	-1393	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	-83	0	0	0	-681	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	38	-0	564	0	0	0	-1393	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.05	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	50	-0	215	0	0	0	-681	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	50	-0	825	0	0	0	-1393	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	63	-0	216	0	0	0	-681	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	63	-0	823	0	0	0	-1393	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_105_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 93 NI 358 NF 296 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm	kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-731	-0	0	0	-776	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	0	-0	-866	-0	0	0	-1410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	-727	-0	0	0	-776	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	13	-0	-860	-0	0	0	-1410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	-561	0	0	0	-776	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	26	-0	-582	-0	0	0	-1410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	39	-0	-427	0	0	0	-776	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	39	-0	-296	-0	0	0	-1410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.03	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	52	-0	-279	0	0	0	-776	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	52	-0	227	0	0	0	-1410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	65	-0	-136	0	0	0	-776	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	65	-0	229	0	0	0	-1410	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 105_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 94 NI 296 NF 295 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-292	0	0	0	-760	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	-196	-0	0	0	-1405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	13	-0	-285	0	0	0	-760	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	13	-0	-191	-0	0	0	-1405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.00	0.02	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	26	-0	-137	0	0	0	-760	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	26	-0	345	0	0	0	-1405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	39	-0	146	0	0	0	-719	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	39	-0	612	0	0	0	-1405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	52	-0	282	0	0	0	-704	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	52	-0	877	0	0	0	-1405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	65	-0	289	0	0	0	-599	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	65	-0	879	0	0	0	-1405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.01	0.08	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 105_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 95 NI 295 NF 352 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	112	0	0	0	-445	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	0	-0	637	0	0	0	-1153	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.06	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	13	-0	281	0	0	0	-445	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	13	-0	909	0	0	0	-1153	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.01	0.09	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	26	-0	401	0	0	0	-423	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	26	-0	1199	0	0	0	-1153	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.11	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	39	-0	546	0	0	0	-349	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	39	-0	1438	0	0	0	-1153	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.02	0.14	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	52	-0	684	0	0	0	476	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	52	-0	1703	0	0	0	-1153	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.03	0.16	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	65	-0	691	0	0	0	307	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	65	-0	1705	0	0	0	-1153	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.11	0.03	0.16	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz 103_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 96 NI 281 NF 381 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-3098	0	0	0	2538	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.05	0.29	0.00	0.00	--
2	0	-0	-3679	0	0	0	2023	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.06	0.35	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	27	-0	-3103	0	0	0	2538	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.05	0.29	0.00	0.00	--
2	27	-0	-3694	0	0	0	2023	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.06	0.35	0.00	0.00	--

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 55	-0 -2720	0 0 0	2439	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.23	0.04	0.26	0.00	0.00	--		
2 55	-0 -3098	0 0 0	1799	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.05	0.29	0.00	0.00	--		
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 82	-0 -2350	0 0 0	1644	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.04	0.22	0.00	0.00	--		
2 82	-0 -2515	0 0 -0	-1465	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.04	0.24	0.00	0.00	--		
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 109	-0 -1990	0 0 -0	-440	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.03	0.19	0.00	0.00	--		
2 109	-0 -1952	0 0 0	-1465	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.03	0.18	0.00	0.00	--		
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A 137	-0 -1643	0 0 -0	-440	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.03	0.16	0.00	0.00	--		
2 137	-0 -1404	0 0 -0	-1465	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.02	0.13	0.00	0.00	--		
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 97 NI 381 NF 303 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A 0	-0	-1006	-0	0 0	-801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.10	0.00	0.00	--	
2 0	-0	-1034	-0	0 0	-1744	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.10	0.00	0.00	--	
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 13	-0	-1002	-0	0 0	-801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.02	0.09	0.00	0.00	--	
2 13	-0	-1029	-0	0 0	-1744	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.02	0.10	0.00	0.00	--	
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 26	-0	-817	0 0	0 -801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.08	0.00	0.00	--		
2 26	-0	-753	-0	0 0	-1744	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.07	0.00	0.00	--	
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 38	-0	-665	0 0	0 -801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.06	0.00	0.00	--		
2 38	-0	-470	-0	0 0	-1744	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.04	0.00	0.00	--	
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 51	-0	-500	0 0	0 -801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--		
2 51	-0	-221	-0	0 0	-1744	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.00	0.02	0.00	0.00	--	
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 64	-0	-348	0 0	0 -801	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.03	0.00	0.00	--		
2 64	-0	36	0 0	0 -1744	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.00	0.00	0.00	0.00	--		
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 98 NI 303 NF 302 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm
1A 0	-0	-560	0 0	0 -946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--		
2 0	-0	-515	-0	0 0	-1834	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.05	0.00	0.00	--	
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 13	-0	-549	0 0	0 -946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.05	0.00	0.00	--		
2 13	-0	-506	-0	0 0	-1834	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.05	0.00	0.00	--	
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 26	-0	-385	0 0	0 -946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--		
2 26	-0	-251	-0	0 0	-1834	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.00	0.02	0.00	0.00	--	
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 38	-0	-230	0 0	0 -946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.02	0.00	0.00	--		
2 38	-0	254	0 0	0 -1834	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.00	0.02	0.00	0.00	--		
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 51	-0	80	0 0	0 -946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--		
2 51	-0	519	0 0	0 -1834	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.05	0.00	0.00	--		
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															
1A 64	-0	82	0 0	0 -946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--		
2 64	-0	517	0 0	0 -1834	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.05	0.00	0.00	--		
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0															

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 99 NI 302 NF 301 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-282	0	0	0	-983	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	0	-0	-254	-0	0	0	-1763	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	-282	0	0	0	-983	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	13	-0	-254	-0	0	0	-1763	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	-128	0	0	0	-983	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	26	-0	251	0	0	0	-1763	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	147	0	0	0	-983	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	38	-0	475	0	0	0	-1763	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	51	-0	280	0	0	0	-983	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	51	-0	712	0	0	0	-1763	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	64	-0	281	0	0	0	-983	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	64	-0	710	0	0	0	-1763	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.16	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 100 NI 301 NF 300 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm			kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-130	0	0	0	-927	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	0	-0	-78	-0	0	0	-1593	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	-128	0	0	0	-927	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	13	-0	156	0	0	0	-1593	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.00	0.01	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	132	0	0	0	-927	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.01	0.00	0.00	--
2	26	-0	393	0	0	0	-1593	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	258	0	0	0	-927	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	38	-0	623	0	0	0	-1593	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	51	-0	377	0	0	0	-927	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	51	-0	853	0	0	0	-1593	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	64	-0	379	0	0	0	-927	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.09	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	64	-0	851	0	0	0	-1593	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 101 NI 300 NF 299 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	29	0	0	0	-759	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.00	0.00	0.00	--
2	0	-0	225	0	0	0	-1336	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.00	0.02	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	164	0	0	0	-759	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.02	0.00	0.00	--
2	13	-0	457	0	0	0	-1336	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.04	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	268	0	0	0	-759	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.00	0.03	0.00	0.00	--
2	26	-0	698	0	0	0	-1336	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.07	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	387	0	0	0	-759	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	38	-0	907	0	0	0	-1336	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.01	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	51	-0	500	0	0	0	-759	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.07	0.01	0.05	0.00	0.00	--

2 51 -0 1131 0 0 0 -1336 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.12 0.02 0.11 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A 64 -0 502 0 0 0 -650 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.06 0.01 0.05 0.00 0.00 --

2 64 -0 1129 0 0 0 -1336 4.02 4.02 6.03 6.03 0.10 0.12 0.02 0.11 0.00 0.00 --

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 102 NI 299 NF 378 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	386	0	0	0	-384	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	0	-0	888	0	0	0	-903	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.01	0.08	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	13	-0	419	0	0	0	-384	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.04	0.00	0.00	--
2	13	-0	964	0	0	0	-903	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	26	-0	532	0	0	0	-384	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	26	-0	1247	0	0	0	-903	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.12	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	38	-0	636	0	0	0	-376	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.06	0.00	0.00	--
2	38	-0	1462	0	0	0	-903	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.14	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	51	-0	709	0	0	0	499	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.05	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	51	-0	1670	0	0	0	-903	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	64	-0	769	0	0	0	282	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.03	0.01	0.07	0.00	0.00	--
2	64	-0	1710	0	0	0	-903	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_110_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 110 NI 269 NF 407 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	1734	-0	0	0	2328	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	0	-0	4157	-0	0	0	448	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.04	0.07	0.39	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	94	-0	1194	0	0	0	4358	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.40	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	94	-0	3283	-0	0	0	5673	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.52	0.05	0.31	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	188	-0	321	0	0	0	4271	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.39	0.01	0.03	0.00	0.00	--
2	188	-0	1685	0	0	0	5179	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.48	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	281	-0	-955	0	0	0	4291	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.40	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	281	-0	-661	0	0	0	3504	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.32	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	375	-0	-1981	0	0	0	3395	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.03	0.19	0.00	0.00	--
2	375	-0	-2384	0	0	-0	-2422	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.04	0.23	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	469	-0	-2520	0	0	-0	-106	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.01	0.04	0.24	0.00	0.00	--
2	469	-0	-3259	0	0	-0	-3808	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.35	0.05	0.31	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										

Nome travata: **Fondaz_110_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 103 NI 407 NF 356 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
cm		kg			kg*m			cmq					Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	3224	-0	0	-0	-1245	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.12	0.05	0.31	0.00	0.00	--
2	0	-0	6404	-0	0	-0	-5528	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.51	0.10	0.61	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0										
1A	88	-0	2752	-0	0	0	3242	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.30	0.04	0.26	0.00	0.00	--
2	88	-0	5643	-0	0	-0	-4560	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.42	0.09	0.53	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	176	-0	1674	-0	0	0	4125	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.38	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	176	-0	4117	-0	0	0	4575	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.42	0.07	0.39	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	263	-0	523	0	0	0	3949	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.37	0.01	0.05	0.00	0.00	--
2	263	-0	2599	-0	0	0	4975	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.46	0.04	0.25	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	351	-0	-1354	0	0	0	4581	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.42	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	351	-0	1135	0	0	0	4106	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.38	0.02	0.11	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

1A	439	-0	-1859	0	0	0	3767	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.35	0.03	0.18	0.00	0.00	--
2	439	-0	-289	0	0	0	2171	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.00	0.03	0.00	0.00	--

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0

Nome travata: **Fondaz_109_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 111 NI 266 NF 408 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m					cmq		Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	3144	-0	0	0	1539	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.14	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	0	-0	5263	-0	0	0	3	4.02	4.02	6.03	6.03	0.09	0.00	0.09	0.50	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	96	-0	2537	-0	0	0	5704	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.53	0.04	0.24	0.00	0.00	--
2	96	-0	4284	-0	0	0	6850	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.63	0.07	0.41	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	192	-0	1153	0	0	0	5329	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.49	0.02	0.11	0.00	0.00	--
2	192	-0	2201	0	0	0	6452	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.60	0.04	0.21	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	288	-0	-968	0	0	0	4280	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.40	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	288	-0	-1088	0	0	0	4571	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.42	0.02	0.10	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	384	-0	-2439	0	0	0	2788	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.26	0.04	0.23	0.00	0.00	--
2	384	-0	-3410	0	0	-0	-3099	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.06	0.32	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						
1A	480	-0	-3045	0	0	-0	-2068	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.19	0.05	0.29	0.00	0.00	--
2	480	-0	-4391	0	0	-0	-5039	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.47	0.07	0.42	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01 (e arm.		base= 4 X 2.01)		staffe= 2 d		8 / 33.0						

Nome travata: **Fondaz_109_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 106 NI 408 NF 265 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m				cmq			Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	3810	-0	0	-0	-2980	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.28	0.06	0.36	0.00	0.00	--
2	0	-0	6831	-0	0	-0	-6429	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.59	0.11	0.65	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	99	-0	3269	-0	0	-0	2815	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.26	0.05	0.31	0.00	0.00	--
2	99	-0	5954	-0	0	-0	-4979	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.46	0.10	0.56	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	198	-0	2114	-0	0	0	4165	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.39	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	198	-0	4177	-0	0	0	4953	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.46	0.07	0.40	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	297	-0	976	0	0	0	4464	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.41	0.02	0.09	0.00	0.00	--
2	297	-0	2520	-0	0	0	5271	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.49	0.04	0.24	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	397	-0	-837	0	0	0	4226	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.39	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	397	-0	933	0	0	0	4044	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.37	0.02	0.09	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	496	-0	-1359	0	0	0	2554	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.24	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	496	-0	-607	0	0	0	1657	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.01	0.06	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz_106_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 108 NI 319 NF 408 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-2128	-0	0	-0	690	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.06	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	0	-0	-3419	-0	0	-0	1421	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.13	0.06	0.32	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	92	-0	-2120	-0	0	0	-1796	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.03	0.20	0.00	0.00	--
2	92	-0	-3411	-0	0	0	-2959	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.06	0.32	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	184	-0	-854	0	0	0	-1796	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.01	0.08	0.00	0.00	--
2	184	-0	-1354	-0	0	0	-2959	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.02	0.13	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	276	-0	1733	0	0	0	-1796	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.17	0.03	0.16	0.00	0.00	--
2	276	-0	2876	0	0	0	-2959	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.27	0.05	0.27	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	368	-0	3135	0	0	0	2260	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	368	-0	5169	0	0	-0	3127	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.08	0.49	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	460	-0	3143	0	0	-0	3656	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.34	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	460	-0	5175	0	0	-0	5157	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.48	0.08	0.49	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 106_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 109 NI 408 NF 407 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-3203	-0	0	-0	3555	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.33	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	0	-0	-5072	-0	0	-0	5296	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.49	0.08	0.48	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	90	-0	-3196	-0	0	-0	2401	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.05	0.30	0.00	0.00	--
2	90	-0	-5064	-0	0	-0	3405	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.08	0.48	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	181	-0	-1768	-0	0	0	-839	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.03	0.17	0.00	0.00	--
2	181	-0	-2678	-0	0	0	-1946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.04	0.25	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	271	-0	1021	0	0	0	-839	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.08	0.02	0.10	0.00	0.00	--
2	271	-0	2104	0	0	0	-1946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.03	0.20	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	362	-0	2450	0	0	0	1662	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.15	0.04	0.23	0.00	0.00	--
2	362	-0	4580	0	0	-0	-1946	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.18	0.07	0.43	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	452	-0	2458	0	0	-0	3337	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.04	0.23	0.00	0.00	--
2	452	-0	4586	0	0	-0	4115	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.38	0.07	0.43	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

Nome travata: **Fondaz 106_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 107 NI 407 NF 277 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	APOST	AANT	AINF	ASUP	x/d	Indice	resistenza	aswta	aswto	PASSO	
	cm		kg			kg*m							Fx,M	Bielle	V,Mx	cmq/m	cm	
1A	0	-0	-2744	-0	0	-0	2832	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.26	0.04	0.26	0.00	0.00	--
2	0	-0	-3915	-0	0	-0	3164	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.29	0.06	0.37	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	77	-0	-2727	-0	0	0	2196	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.20	0.04	0.26	0.00	0.00	--
2	77	-0	-3887	-0	0	-0	2241	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.21	0.06	0.37	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	155	-0	-1344	-0	0	0	-254	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.02	0.13	0.00	0.00	--
2	155	-0	-1696	-0	0	0	-1134	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.03	0.16	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														
1A	232	-0	1247	0	0	0	-254	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.02	0.02	0.12	0.00	0.00	--
2	232	-0	2629	0	0	0	-1134	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.10	0.04	0.25	0.00	0.00	--
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0														

1A 310	-0	2581	0	0	-0	2399	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.22	0.04	0.24	0.00	0.00	--
2 310	-0	4861	0	0	-0	3925	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.36	0.08	0.46	0.00	0.00	--
apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0																	
1A 387	-0	2589	0	0	-0	3360	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.31	0.04	0.25	0.00	0.00	--
2 387	-0	4867	0	0	-0	5122	4.02	4.02	6.03	6.03	0.10	0.47	0.08	0.46	0.00	0.00	--
apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01) staffe= 2 d 8 / 33.0																	

A.4 VERIFICA DEGLI ELEMENTI IN C.A. (stato limite di esercizio)

Lavoro: **CALDAROLA** Intestazione lavoro: **CARITAS_CALDAROLA**
 Elemento: **TRAVE DI FONDAZIONE** Gruppo: **1** Tabella: **Tabella fondazioni**
 Descrizione: **FONDAZIONI**
 Spunt. I **30.0** cm Spunt. J **30.0** cm
 Rck: **300.00** kg/cm² fyk: **4580.0** kg/cm² Condizioni ambientali: **Ordinaria**
 Copriferro: **3.0** cm
 Diametro staffe: **8** mm Numero braccia: **2**

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 1 NI 376 NF 374 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-766	-0	0	0	-296	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.94	7.8	0.00
4	0	-0	-930	-0	0	0	-134	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.42	3.5	0.00
5	0	-0	-955	-0	0	0	-97	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.31	2.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	23	-0	-766	-0	0	0	-471	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.49	12.4	0.00
4	23	-0	-930	-0	0	0	-346	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.10	9.1	0.00
5	23	-0	-955	-0	0	0	-315	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.00	8.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	46	-0	-424	-0	0	0	-568	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.80	15.0	0.00
4	46	-0	-647	-0	0	0	-494	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.56	13.0	0.00
5	46	-0	-690	-0	0	0	-472	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.50	12.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	68	-0	314	0	0	0	-582	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.4	0.00
4	68	-0	-369	-0	0	0	-578	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.83	15.3	0.00
5	68	-0	-426	-0	0	0	-569	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.80	15.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	91	-0	641	0	0	0	-517	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.64	13.6	0.00
4	91	-0	235	0	0	0	-595	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.88	15.7	0.00
5	91	-0	-166	-0	0	0	-608	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.92	16.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	114	-0	641	0	0	0	-370	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.17	9.8	0.00
4	114	-0	224	0	0	0	-542	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.72	14.3	0.00
5	114	-0	105	0	0	0	-582	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 2 NI 374 NF 371 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-474	-0	0	0	-408	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.29	10.8	0.00
4	0	-0	-510	-0	0	0	-572	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.81	15.1	0.00
5	0	-0	-483	-0	0	0	-603	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.91	15.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-473	-0	0	0	-503	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.59	13.3	0.00
4	20	-0	-509	-0	0	0	-675	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.14	17.8	0.00
5	20	-0	-493	-0	0	0	-705	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.23	18.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	-162	0	0	0	-536	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.70	14.1	0.00
4	40	-0	-257	-0	0	0	-726	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.30	19.2	0.00
5	40	-0	-277	-0	0	0	-761	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.41	20.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	486	0	0	0	-503	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.59	13.3	0.00
4	60	-0	239	0	0	0	-728	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.31	19.2	0.00
5	60	-0	182	0	0	0	-770	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.44	20.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	81	-0	811	0	0	0	-404	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.28	10.7	0.00
4	81	-0	504	0	0	0	-678	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00
5	81	-0	418	0	0	0	-732	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.32	19.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	101	-0	810	0	0	0	-241	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.76	6.4	0.00
4	101	-0	504	0	0	0	-575	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.2	0.00
5	101	-0	422	0	0	0	-646	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.05	17.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 3 NI 371 NF 370 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-307	-0	0	0	-279	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.88	7.3	0.00
4	0	-0	-195	-0	0	0	-602	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.91	15.9	0.00
5	0	-0	-168	-0	0	0	-669	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.12	17.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-308	-0	0	0	-341	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.08	9.0	0.00
4	20	-0	-195	-0	0	0	-642	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.03	16.9	0.00
5	20	-0	-168	-0	0	0	-703	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.23	18.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	351	0	0	0	-339	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.07	8.9	0.00
4	40	-0	306	0	0	0	-630	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.99	16.6	0.00
5	40	-0	303	0	0	0	-689	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.18	18.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	713	0	0	0	-267	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.84	7.0	0.00
4	60	-0	578	0	0	0	-567	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.80	15.0	0.00
5	60	-0	532	0	0	0	-628	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.99	16.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	81	-0	1021	0	0	0	-129	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.41	3.4	0.00
4	81	-0	867	0	0	0	-449	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.42	11.9	0.00
5	81	-0	786	0	0	0	-520	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.65	13.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	101	-0	1021	0	0	-0	77	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.24	2.0	0.00
4	101	-0	856	0	0	0	-276	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.87	7.3	0.00
5	101	-0	786	0	0	0	-360	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.14	9.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 4 NI 370 NF 366 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	-0	-35	-0	0	-0	40	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.13	1.1	0.00
4	0	-0	173	0	0	0	-309	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.98	8.2	0.00
5	0	-0	245	0	0	0	-387	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	296	0	0	-0	33	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	0.9	0.00
4	20	-0	437	0	0	0	-274	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.87	7.2	0.00
5	20	-0	459	0	0	0	-343	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.09	9.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	637	0	0	-0	94	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.30	2.5	0.00
4	40	-0	691	0	0	0	-186	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.59	4.9	0.00
5	40	-0	703	0	0	0	-250	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.79	6.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	998	0	0	-0	225	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.71	5.9	0.00
4	60	-0	960	0	0	0	-47	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.15	1.2	0.00
5	60	-0	940	0	0	0	-108	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.34	2.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	81	-0	1348	0	0	-0	426	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.35	11.2	0.00
4	81	-0	1246	0	0	-0	152	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.48	4.0	0.00
5	81	-0	1190	0	0	-0	84	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.27	2.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	101	-0	1347	0	0	-0	697	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.21	18.4	0.00
4	101	-0	1246	0	0	-0	403	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.28	10.6	0.00
5	101	-0	1196	0	0	-0	325	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.03	8.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 5 NI 366 NF 265 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--														
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	-0	264	0	0	-0	664	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00
4	0	-0	570	0	0	-0	375	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.19	9.9	0.00
5	0	-0	629	0	0	-0	301	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.95	7.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

3	10	-0	429	0	0	-0	692	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.19	18.3	0.00
4	10	-0	705	0	0	-0	434	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.37	11.4	0.00
5	10	-0	754	0	0	-0	366	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.16	9.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	634	0	0	-0	738	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.34	19.5	0.00
4	20	-0	851	0	0	-0	506	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.4	0.00
5	20	-0	894	0	0	-0	443	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.40	11.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	30	-0	827	0	0	-0	802	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.54	21.2	0.00
4	30	-0	997	0	0	-0	593	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.88	15.6	0.00
5	30	-0	1016	0	0	-0	533	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.69	14.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	989	0	0	-0	885	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.80	23.4	0.00
4	40	-0	1150	0	0	-0	693	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.20	18.3	0.00
5	40	-0	1151	0	0	-0	636	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.01	16.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	50	-0	989	0	0	-0	983	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	25.9	0.00
4	50	-0	1144	0	0	-0	809	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.56	21.3	0.00
5	50	-0	1151	0	0	-0	752	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.38	19.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 104 NI 265 NF 365 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-786	-0	0	-0	953	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.02	25.2	0.00
4	0	-0	-925	-0	0	-0	873	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.76	23.0	0.00
5	0	-0	-925	-0	0	-0	838	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.65	22.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	10	-0	-785	-0	0	-0	874	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.77	23.1	0.00
4	10	-0	-923	-0	0	-0	780	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.47	20.6	0.00
5	10	-0	-930	-0	0	-0	744	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.36	19.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-600	-0	0	-0	814	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.58	21.5	0.00
4	20	-0	-778	-0	0	-0	702	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.22	18.5	0.00
5	20	-0	-806	-0	0	-0	662	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	30	-0	-411	-0	0	-0	773	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.45	20.4	0.00
4	30	-0	-635	-0	0	-0	638	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.02	16.8	0.00
5	30	-0	-672	-0	0	-0	595	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.88	15.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-219	-0	0	-0	751	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.38	19.8	0.00
4	40	-0	-489	-0	0	-0	590	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.87	15.6	0.00
5	40	-0	-540	-0	0	-0	541	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.71	14.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	50	-0	-29	-0	0	-0	748	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.7	0.00
4	50	-0	-339	-0	0	-0	555	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.76	14.7	0.00
5	50	-0	-405	-0	0	-0	500	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 6 NI 365 NF 364 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1065	-0	0	-0	722	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.0	0.00
4	0	-0	-971	-0	0	-0	533	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.69	14.1	0.00
5	0	-0	-919	-0	0	-0	478	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.51	12.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-1069	-0	0	-0	507	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.4	0.00
4	20	-0	-974	-0	0	-0	336	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.07	8.9	0.00
5	20	-0	-929	-0	0	-0	292	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.92	7.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-692	-0	0	-0	366	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.16	9.7	0.00
4	40	-0	-680	-0	0	-0	198	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.63	5.2	0.00
5	40	-0	-668	-0	0	-0	154	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.49	4.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	-311	-0	0	-0	303	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.96	8.0	0.00
4	60	-0	-388	-0	0	-0	118	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00
5	60	-0	-397	-0	0	-0	72	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.23	1.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	456	0	0	-0	316	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.00	8.3	0.00
4	81	-0	205	0	0	-0	99	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.31	2.6	0.00
5	81	-0	136	0	0	-0	45	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.14	1.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	456	0	0	-0	408	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.29	10.8	0.00
4	101	-0	205	0	0	-0	140	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.44	3.7	0.00
5	101	-0	140	0	0	-0	73	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.23	1.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 7 NI 364 NF 362 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-530	-0	0	-0	385	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00
4	0	-0	-411	-0	0	-0	119	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.38	3.2	0.00
5	0	-0	-380	-0	0	-0	54	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.17	1.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-538	-0	0	-0	277	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.88	7.3	0.00
4	20	-0	-418	-0	0	-0	36	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	0.9	0.00
5	20	-0	-386	-0	0	0	-25	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.08	0.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-197	-0	0	-0	234	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.74	6.2	0.00
4	40	-0	-151	-0	0	-0	3	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.01	0.1	0.00
5	40	-0	-141	-0	0	0	-56	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.18	1.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	541	0	0	-0	265	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.84	7.0	0.00
4	60	-0	379	0	0	-0	24	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.07	0.6	0.00
5	60	-0	322	0	0	0	-36	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	1.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	845	0	0	-0	369	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.17	9.7	0.00
4	81	-0	692	0	0	-0	98	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.31	2.6	0.00
5	81	-0	595	0	0	-0	34	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	0.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	845	0	0	-0	531	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00
4	101	-0	674	0	0	-0	236	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.2	0.00
5	101	-0	595	0	0	-0	154	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.49	4.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 8 NI 362 NF 357 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-163	-0	0	-0	511	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
4	0	-0	6	-0	0	-0	210	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.66	5.5	0.00
5	0	-0	90	0	0	-0	135	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.43	3.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-171	-0	0	-0	478	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.51	12.6	0.00
4	20	-0	247	0	0	-0	211	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.67	5.6	0.00
5	20	-0	264	0	0	-0	151	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.48	4.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	449	0	0	-0	501	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.59	13.2	0.00
4	40	-0	473	0	0	-0	258	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.82	6.8	0.00
5	40	-0	488	0	0	-0	194	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.62	5.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	788	0	0	-0	591	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.87	15.6	0.00
4	60	-0	717	0	0	-0	353	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.12	9.3	0.00
5	60	-0	696	0	0	-0	291	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.92	7.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	1087	0	0	-0	749	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00
4	81	-0	969	0	0	-0	498	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.1	0.00
5	81	-0	894	0	0	-0	431	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.37	11.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	1084	0	0	-0	963	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.05	25.4	0.00
4	101	-0	968	0	0	-0	693	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.20	18.3	0.00
5	101	-0	908	0	0	-0	613	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.94	16.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 9 NI 357 NF 356 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	70	0	0	-0	932	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.95	24.6	0.00
4	0	-0	314	0	0	-0	663	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00
5	0	-0	365	0	0	-0	589	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.87	15.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	251	0	0	-0	944	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.99	24.9	0.00
4	20	-0	452	0	0	-0	725	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.1	0.00
5	20	-0	494	0	0	-0	661	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.09	17.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	41	-0	494	0	0	-0	984	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	26.0	0.00
4	41	-0	574	0	0	-0	806	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.55	21.3	0.00
5	41	-0	618	0	0	-0	752	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.38	19.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	757	0	0	-0	1076	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.41	28.4	0.00
4	61	-0	759	0	0	-0	915	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.90	24.2	0.00
5	61	-0	726	0	0	-0	868	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.75	22.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	896	0	0	-0	1214	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.84	32.0	0.00
4	81	-0	964	0	0	-0	1065	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.37	28.1	0.00
5	81	-0	846	0	0	-0	1009	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.20	26.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	102	-0	873	0	0	-0	1374	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.35	36.3	0.00
4	102	-0	919	0	0	-0	1248	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.95	32.9	0.00
5	102	-0	846	0	0	-0	1179	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.73	31.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 10 NI 356 NF 353 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-1802	-0	0	-0	1692	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.36	44.7	0.00
4	0	-0	-1635	-0	0	-0	1453	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.60	38.3	0.00
5	0	-0	-1447	-0	0	-0	1376	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.36	36.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	19	-0	-1761	-0	0	-0	1373	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.35	36.2	0.00
4	19	-0	-1594	-0	0	-0	1165	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.69	30.7	0.00
5	19	-0	-1456	-0	0	-0	1103	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.49	29.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	38	-0	-1415	-0	0	-0	1124	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.56	29.7	0.00
4	38	-0	-1298	-0	0	-0	933	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.95	24.6	0.00
5	38	-0	-1257	-0	0	-0	876	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.77	23.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	56	-0	-1043	-0	0	-0	945	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.99	24.9	0.00
4	56	-0	-1031	-0	0	-0	756	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.39	20.0	0.00
5	56	-0	-983	-0	0	-0	703	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.22	18.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	75	-0	-633	-0	0	-0	835	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.64	22.0	0.00
4	75	-0	-737	-0	0	-0	635	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.01	16.8	0.00
5	75	-0	-738	-0	0	-0	581	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	94	-0	-267	-0	0	-0	782	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.47	20.6	0.00
4	94	-0	-404	-0	0	-0	556	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.76	14.7	0.00
5	94	-0	-466	-0	0	-0	487	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.54	12.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 11 NI 353 NF 350 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-1320	-0	0	-0	785	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.49	20.7	0.00
4	0	-0	-1103	-0	0	-0	561	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.77	14.8	0.00
5	0	-0	-1037	-0	0	-0	503	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.59	13.3	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-1321	-0	0	-0	518	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.64	13.7	0.00
4	20	-0	-1104	-0	0	-0	337	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.07	8.9	0.00
5	20	-0	-1038	-0	0	-0	293	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.93	7.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	-932	-0	0	-0	330	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.7	0.00
4	40	-0	-791	-0	0	-0	177	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.56	4.7	0.00
5	40	-0	-748	-0	0	-0	141	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.45	3.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	-537	-0	0	-0	221	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.70	5.8	0.00
4	61	-0	-484	-0	0	-0	80	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.25	2.1	0.00
5	61	-0	-460	-0	0	-0	48	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.15	1.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	81	-0	236	0	0	-0	194	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.62	5.1	0.00
4	81	-0	-171	-0	0	-0	45	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.14	1.2	0.00
5	81	-0	-177	-0	0	-0	13	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.04	0.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	101	-0	235	0	0	-0	238	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.3	0.00
4	101	-0	150	0	0	-0	76	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.24	2.0	0.00
5	101	-0	112	0	0	-0	35	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	0.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 12 NI 350 NF 349 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-635	-0	0	-0	237	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.3	0.00
4	0	-0	-383	-0	0	-0	70	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.22	1.8	0.00
5	0	-0	-297	-0	0	-0	32	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.10	0.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-636	-0	0	-0	109	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.34	2.9	0.00
4	20	-0	-383	-0	0	0	-8	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.03	0.2	0.00
5	20	-0	-307	-0	0	0	-33	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.10	0.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	-261	-0	0	-0	56	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.18	1.5	0.00
4	40	-0	213	0	0	0	-24	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.08	0.6	0.00
5	40	-0	241	0	0	0	-41	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.13	1.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	494	0	0	-0	81	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.26	2.1	0.00
4	61	-0	513	0	0	-0	20	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.06	0.5	0.00
5	61	-0	512	0	0	-0	8	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.03	0.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	81	-0	865	0	0	-0	181	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.57	4.8	0.00
4	81	-0	818	0	0	-0	126	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.40	3.3	0.00
5	81	-0	790	0	0	-0	113	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.36	3.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	101	-0	865	0	0	-0	356	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.13	9.4	0.00
4	101	-0	818	0	0	-0	291	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.92	7.7	0.00
5	101	-0	792	0	0	-0	273	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.87	7.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 13 NI 349 NF 348 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	150	0	0	-0	355	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.12	9.4	0.00
4	0	-0	401	0	0	-0	290	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.92	7.7	0.00
5	0	-0	452	0	0	-0	273	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.86	7.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	508	0	0	-0	385	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00
4	20	-0	695	0	0	-0	371	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.17	9.8	0.00
5	20	-0	726	0	0	-0	364	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.15	9.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	878	0	0	-0	489	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	12.9	0.00
4	40	-0	980	0	0	-0	512	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
5	40	-0	998	0	0	-0	511	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	1261	0	0	-0	667	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.11	17.6	0.00

4	61	-0	1277	0	0	-0	711	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.25	18.8	0.00
5	61	-0	1261	0	0	-0	713	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.26	18.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	1592	0	0	-0	921	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.92	24.3	0.00
4	81	-0	1589	0	0	-0	970	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.07	25.6	0.00
5	81	-0	1537	0	0	-0	970	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.07	25.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	1592	0	0	-0	1239	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.92	32.7	0.00
4	101	-0	1579	0	0	-0	1290	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.08	34.0	0.00
5	101	-0	1537	0	0	-0	1281	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.05	33.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 14 NI 348 NF 347 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-2268	-0	0	-0	1093	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.46	28.8	0.00
4	0	-0	-2064	-0	0	-0	1024	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.24	27.0	0.00
5	0	-0	-1966	-0	0	-0	997	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.16	26.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-2268	-0	0	-0	635	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.01	16.7	0.00
4	20	-0	-2064	-0	0	-0	607	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.92	16.0	0.00
5	20	-0	-1976	-0	0	-0	598	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.89	15.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-1923	-0	0	-0	246	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00
4	40	-0	-1782	-0	0	-0	246	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00
5	40	-0	-1728	-0	0	-0	245	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	-1579	-0	0	0	-73	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.23	1.9	0.00
4	61	-0	-1507	-0	0	0	-59	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.19	1.6	0.00
5	61	-0	-1467	-0	0	0	-52	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.16	1.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	-1235	-0	0	0	-322	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.02	8.5	0.00
4	81	-0	-1231	-0	0	0	-307	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.97	8.1	0.00
5	81	-0	-1213	-0	0	0	-298	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.94	7.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	-899	-0	0	0	-504	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.3	0.00
4	101	-0	-955	-0	0	0	-499	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.2	0.00
5	101	-0	-959	-0	0	0	-491	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	12.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 107_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 15 NI 347 NF 346 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-1711	-0	0	0	-493	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.56	13.0	0.00
4	0	-0	-1531	-0	0	0	-491	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	12.9	0.00
5	0	-0	-1471	-0	0	0	-482	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.52	12.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-1711	-0	0	0	-839	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.66	22.2	0.00
4	20	-0	-1531	-0	0	0	-800	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.53	21.1	0.00
5	20	-0	-1471	-0	0	0	-779	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.47	20.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-1387	-0	0	0	-1120	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.55	29.6	0.00
4	40	-0	-1264	-0	0	0	-1056	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.34	27.9	0.00
5	40	-0	-1222	-0	0	0	-1026	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.25	27.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	-1059	-0	0	0	-1333	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.22	35.2	0.00
4	61	-0	-1005	-0	0	0	-1260	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.99	33.2	0.00
5	61	-0	-975	-0	0	0	-1224	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.88	32.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	-723	-0	0	0	-1483	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.70	39.1	0.00
4	81	-0	-739	-0	0	0	-1408	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.46	37.2	0.00
5	81	-0	-735	-0	0	0	-1373	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.35	36.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	-421	-0	0	0	-1568	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.96	41.4	0.00
4	101	-0	-465	-0	0	0	-1501	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.75	39.6	0.00
5	101	-0	-488	-0	0	0	-1470	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.65	38.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 16 NI 346 NF 345 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-842	-0	0	0	-1570	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.97	41.4	0.00
4	0	-0	-716	-0	0	0	-1508	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.77	39.8	0.00
5	0	-0	-654	-0	0	0	-1473	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.66	38.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-842	-0	0	0	-1740	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.51	45.9	0.00
4	20	-0	-716	-0	0	0	-1653	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.23	43.6	0.00
5	20	-0	-664	-0	0	0	-1610	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.10	42.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-534	-0	0	0	-1848	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.85	48.8	0.00
4	40	-0	-460	-0	0	0	-1745	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.52	46.1	0.00
5	40	-0	-439	-0	0	0	-1699	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.38	44.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	-224	-0	0	0	-1893	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.99	50.0	0.00
4	61	-0	-209	-0	0	0	-1788	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.66	47.2	0.00
5	61	-0	-200	-0	0	0	-1739	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.51	45.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	398	0	0	0	-1874	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.93	49.5	0.00
4	81	-0	304	0	0	0	-1778	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.63	46.9	0.00
5	81	-0	271	0	0	0	-1732	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.49	45.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	398	0	0	0	-1793	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.68	47.3	0.00
4	101	-0	304	0	0	0	-1715	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.43	45.3	0.00
5	101	-0	274	0	0	0	-1677	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.31	44.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 17 NI 345 NF 344 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	74	0	0	0	-1806	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.72	47.7	0.00
4	0	-0	140	0	0	0	-1729	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.47	45.6	0.00
5	0	-0	153	0	0	0	-1689	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.35	44.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	375	0	0	0	-1791	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.67	47.3	0.00
4	20	-0	396	0	0	0	-1701	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.38	44.9	0.00
5	20	-0	393	0	0	0	-1658	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.25	43.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	691	0	0	0	-1715	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.43	45.3	0.00
4	40	-0	645	0	0	0	-1620	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.13	42.8	0.00
5	40	-0	635	0	0	0	-1578	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.00	41.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	1025	0	0	0	-1574	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.98	41.5	0.00
4	61	-0	911	0	0	0	-1489	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.71	39.3	0.00
5	61	-0	871	0	0	0	-1450	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.59	38.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	1310	0	0	0	-1372	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.34	36.2	0.00
4	81	-0	1196	0	0	0	-1304	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.13	34.4	0.00
5	81	-0	1125	0	0	0	-1273	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.03	33.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	1310	0	0	0	-1107	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.50	29.2	0.00
4	101	-0	1186	0	0	0	-1063	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.37	28.1	0.00
5	101	-0	1125	0	0	0	-1044	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.31	27.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_107_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 18 NI 344 NF 343 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	946	0	0	0	-1131	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.58	29.8	0.00
4	0	-0	987	0	0	0	-1091	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.45	28.8	0.00

5	0	-0	1008	0	0	0	-1068	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.38	28.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	21	-0	1263	0	0	0	-935	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.96	24.7	0.00
4	21	-0	1260	0	0	0	-886	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.80	23.4	0.00
5	21	-0	1242	0	0	0	-863	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.73	22.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	42	-0	1589	0	0	0	-672	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.13	17.7	0.00
4	42	-0	1530	0	0	0	-623	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.97	16.4	0.00
5	42	-0	1504	0	0	0	-605	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.92	16.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	62	-0	1924	0	0	0	-339	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.07	9.0	0.00
4	62	-0	1810	0	0	0	-304	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.96	8.0	0.00
5	62	-0	1763	0	0	0	-292	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.92	7.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	83	-0	2256	0	0	-0	62	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.20	1.6	0.00
4	83	-0	2100	0	0	-0	75	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.24	2.0	0.00
5	83	-0	2032	0	0	-0	76	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.24	2.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	104	-0	2256	0	0	-0	532	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00
4	104	-0	2100	0	0	-0	512	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
5	104	-0	2035	0	0	-0	499	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 19 NI 392 NF 313 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-523	0	0	-0	0	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.00	-0.0	0.00
4	0	-0	-474	0	0	-0	0	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.00	-0.0	0.00
5	0	-0	-457	0	0	-0	0	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.00	-0.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-519	0	0	-0	-61	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.19	1.6	0.00
4	12	-0	-470	0	0	-0	-55	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.17	1.5	0.00
5	12	-0	-452	0	0	-0	-53	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.17	1.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	23	-0	-437	0	0	-0	-111	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.35	2.9	0.00
4	23	-0	-397	0	0	-0	-101	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.32	2.7	0.00
5	23	-0	-384	0	0	-0	-97	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.31	2.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	35	-0	-344	0	0	-0	-150	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.47	4.0	0.00
4	35	-0	-328	0	0	-0	-138	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.44	3.7	0.00
5	35	-0	-315	0	0	-0	-133	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.42	3.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	47	-0	-239	0	0	-0	-178	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.56	4.7	0.00
4	47	-0	-249	0	0	-0	-166	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.53	4.4	0.00
5	47	-0	-249	0	0	-0	-162	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.51	4.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	58	-0	-162	0	0	-0	-197	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.62	5.2	0.00
4	58	-0	-157	0	0	-0	-183	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.58	4.8	0.00
5	58	-0	-172	0	0	-0	-180	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.57	4.8	0.00

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 20 NI 313 NF 311 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-285	0	0	-0	-196	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.62	5.2	0.00
4	0	-0	-292	0	0	-0	-185	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.58	4.9	0.00
5	0	-0	-264	0	0	-0	-179	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.57	4.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-280	0	0	-0	-229	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.73	6.0	0.00
4	12	-0	-287	0	0	-0	-218	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.69	5.8	0.00
5	12	-0	-270	0	0	-0	-212	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.67	5.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	23	-0	-189	0	0	-0	-251	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.79	6.6	0.00
4	23	-0	-207	0	0	-0	-242	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.77	6.4	0.00
5	23	-0	-210	0	0	-0	-237	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

3	35	-0	-92	0	0	-0	-260	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.82	6.9	0.00
4	35	-0	-131	0	0	-0	-256	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.8	0.00
5	35	-0	-133	0	0	-0	-251	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.80	6.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	47	-0	107	-0	0	-0	-257	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.8	0.00
4	47	-0	-48	-0	0	-0	-261	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.83	6.9	0.00
5	47	-0	-59	0	0	-0	-258	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.82	6.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	58	-0	112	-0	0	-0	-244	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.77	6.4	0.00
4	58	-0	41	-0	0	-0	-254	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.80	6.7	0.00
5	58	-0	20	-0	0	-0	-254	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.80	6.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz_112_IP1 Descrizione: Fondazione_1														
ASTA NUM. 21 NI 311 NF 383 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	43	-0	0	-0	-242	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.77	6.4	0.00
4	0	-0	-28	0	0	-0	-253	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.80	6.7	0.00
5	0	-0	-44	0	0	-0	-252	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.80	6.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	143	-0	0	-0	-237	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.3	0.00
4	12	-0	60	-0	0	-0	-257	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.8	0.00
5	12	-0	-44	0	0	-0	-257	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	23	-0	253	-0	0	-0	-221	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.70	5.8	0.00
4	23	-0	145	-0	0	-0	-250	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.79	6.6	0.00
5	23	-0	124	-0	0	-0	-253	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.80	6.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	35	-0	375	-0	0	-0	-191	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.60	5.0	0.00
4	35	-0	240	-0	0	-0	-233	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.74	6.1	0.00
5	35	-0	205	-0	0	-0	-238	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	47	-0	471	-0	0	-0	-149	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.47	3.9	0.00
4	47	-0	347	-0	0	-0	-204	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.65	5.4	0.00
5	47	-0	297	-0	0	-0	-214	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.68	5.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	58	-0	471	-0	0	-0	-94	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.30	2.5	0.00
4	58	-0	341	-0	0	-0	-164	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.52	4.3	0.00
5	58	-0	297	-0	0	-0	-179	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.57	4.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz_112_IP1 Descrizione: Fondazione_1														
ASTA NUM. 22 NI 383 NF 309 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	1563	-0	0	-0	-256	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.8	0.00
4	0	-0	1396	-0	0	-0	-203	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.64	5.4	0.00
5	0	-0	1354	-0	0	-0	-189	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.60	5.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	1510	-0	0	-0	-82	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.26	2.2	0.00
4	12	-0	1349	-0	0	-0	-48	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.15	1.3	0.00
5	12	-0	1303	-0	0	-0	-41	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.13	1.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	24	-0	1364	-0	0	0	86	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.27	2.3	0.00
4	24	-0	1216	-0	0	0	102	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.32	2.7	0.00
5	24	-0	1166	-0	0	0	103	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.33	2.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	1223	-0	0	0	225	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.71	5.9	0.00
4	36	-0	1081	-0	0	0	224	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.71	5.9	0.00
5	36	-0	1039	-0	0	0	221	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.70	5.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	48	-0	1087	-0	0	0	347	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.10	9.2	0.00
4	48	-0	952	-0	0	0	331	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.05	8.7	0.00
5	48	-0	911	-0	0	0	323	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.02	8.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	950	-0	0	0	453	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.43	11.9	0.00
4	61	-0	827	-0	0	0	423	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.34	11.2	0.00

5 61 -0 787 -0 0 0 410 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.30 10.8 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 23 NI 309 NF 307 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	860	-0	0	0	440	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.39	11.6	0.00
4	0	-0	757	-0	0	0	412	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.30	10.9	0.00
5	0	-0	724	-0	0	0	400	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.27	10.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	12	-0	807	-0	0	0	541	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.71	14.3	0.00
4	12	-0	710	-0	0	0	501	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.59	13.2	0.00
5	12	-0	679	-0	0	0	485	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.53	12.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	24	-0	672	-0	0	0	613	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.94	16.2	0.00
4	24	-0	586	-0	0	0	563	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.78	14.9	0.00
5	24	-0	558	-0	0	0	544	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.72	14.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	36	-0	543	-0	0	0	669	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.12	17.7	0.00
4	36	-0	461	-0	0	0	610	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.93	16.1	0.00
5	36	-0	440	-0	0	0	589	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.87	15.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	48	-0	422	-0	0	0	711	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.25	18.8	0.00
4	48	-0	342	-0	0	0	644	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.04	17.0	0.00
5	48	-0	320	-0	0	0	620	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.96	16.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	286	-0	0	0	735	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.33	19.4	0.00
4	61	-0	232	-0	0	0	664	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00
5	61	-0	207	-0	0	0	637	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.02	16.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 24 NI 307 NF 305 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	294	-0	0	0	722	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.1	0.00
4	0	-0	240	-0	0	0	651	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.06	17.2	0.00
5	0	-0	239	-0	0	0	626	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.98	16.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	12	-0	241	-0	0	0	754	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.39	19.9	0.00
4	12	-0	193	-0	0	0	677	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.14	17.9	0.00
5	12	-0	189	-0	0	0	652	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.06	17.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	24	-0	-137	0	0	0	759	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.40	20.0	0.00
4	24	-0	-174	0	0	0	678	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00
5	24	-0	-130	0	0	0	651	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.06	17.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	36	-0	-185	0	0	0	736	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.33	19.4	0.00
4	36	-0	-287	0	0	0	654	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.07	17.3	0.00
5	36	-0	-292	0	0	0	627	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.98	16.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	48	-0	-309	0	0	0	714	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.26	18.8	0.00
4	48	-0	-327	0	0	0	627	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.99	16.6	0.00
5	48	-0	-401	0	0	0	600	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.90	15.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	-315	0	0	0	674	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.13	17.8	0.00
4	61	-0	-329	0	0	0	587	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.86	15.5	0.00
5	61	-0	-372	0	0	0	553	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.75	14.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 25 NI 305 NF 378 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-318	0	0	0	673	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.13	17.8	0.00
4	0	-0	-316	0	0	0	587	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.86	15.5	0.00
5	0	-0	-311	0	0	0	560	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.77	14.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-456	0	0	0	636	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.01	16.8	0.00
4	12	-0	-411	0	0	0	551	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.74	14.5	0.00
5	12	-0	-395	0	0	0	524	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.66	13.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	24	-0	-468	0	0	0	589	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.86	15.5	0.00
4	24	-0	-543	0	0	0	504	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.3	0.00
5	24	-0	-486	0	0	0	478	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.51	12.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	-469	0	0	0	532	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.69	14.0	0.00
4	36	-0	-550	0	0	0	448	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.42	11.8	0.00
5	36	-0	-616	0	0	0	424	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.34	11.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	48	-0	-649	0	0	0	478	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.51	12.6	0.00
4	48	-0	-546	0	0	0	383	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.21	10.1	0.00
5	48	-0	-619	0	0	0	359	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.14	9.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	-642	0	0	0	387	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.23	10.2	0.00
4	61	-0	-547	0	0	0	319	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.01	8.4	0.00
5	61	-0	-613	0	0	0	285	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 26 NI 378 NF 373 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
cm														
3	0	-0	1014	-0	0	0	92	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.29	2.4	0.00
4	0	-0	907	-0	0	0	98	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.31	2.6	0.00
5	0	-0	1014	-0	0	0	97	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.31	2.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	13	-0	1008	-0	0	0	227	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.72	6.0	0.00
4	13	-0	907	-0	0	0	219	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.69	5.8	0.00
5	13	-0	958	-0	0	0	229	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.73	6.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	27	-0	856	-0	0	0	343	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.09	9.1	0.00
4	27	-0	794	-0	0	0	326	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.03	8.6	0.00
5	27	-0	761	-0	0	0	317	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.00	8.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	738	-0	0	0	445	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.41	11.7	0.00
4	40	-0	651	-0	0	0	417	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.32	11.0	0.00
5	40	-0	653	-0	0	0	405	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.28	10.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	54	-0	665	-0	0	0	535	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.69	14.1	0.00
4	54	-0	541	-0	0	0	494	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.56	13.0	0.00
5	54	-0	515	-0	0	0	479	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.51	12.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	67	-0	547	-0	0	0	606	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.92	16.0	0.00
4	67	-0	476	-0	0	0	558	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.77	14.7	0.00
5	67	-0	409	-0	0	0	532	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 27 NI 373 NF 368 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
cm														
3	0	-0	568	-0	0	0	603	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.91	15.9	0.00
4	0	-0	524	-0	0	0	556	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.76	14.7	0.00
5	0	-0	507	-0	0	0	538	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.70	14.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	14	-0	561	-0	0	0	679	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00
4	14	-0	518	-0	0	0	627	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.99	16.6	0.00
5	14	-0	501	-0	0	0	607	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.92	16.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	27	-0	416	-0	0	0	737	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.33	19.4	0.00
4	27	-0	402	-0	0	0	680	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	18.0	0.00
5	27	-0	394	-0	0	0	659	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.09	17.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	41	-0	379	-0	0	0	785	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.49	20.7	0.00
4	41	-0	265	-0	0	0	720	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.28	19.0	0.00
5	41	-0	282	-0	0	0	696	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.20	18.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	55	-0	313	-0	0	0	828	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.62	21.9	0.00
4	55	-0	235	-0	0	0	750	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00
5	55	-0	162	-0	0	0	721	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.28	19.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	68	-0	127	-0	0	0	829	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.62	21.9	0.00
4	68	-0	176	-0	0	0	774	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.45	20.4	0.00
5	68	-0	100	-0	0	0	736	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.33	19.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 28 NI 368 NF 294 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	8	-0	0	0	825	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.61	21.8	0.00
4	0	-0	-8	-0	0	0	758	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.40	20.0	0.00
5	0	-0	116	-0	0	0	732	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.32	19.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	10	-0	-114	0	0	0	827	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.62	21.8	0.00
4	10	-0	-80	0	0	0	760	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.41	20.1	0.00
5	10	-0	-84	0	0	0	742	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	19	-0	-189	0	0	0	822	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.60	21.7	0.00
4	19	-0	-198	0	0	0	755	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.39	19.9	0.00
5	19	-0	-153	0	0	0	729	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.31	19.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	29	-0	-199	0	0	0	810	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.56	21.4	0.00
4	29	-0	-269	0	0	0	742	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00
5	29	-0	-269	0	0	0	717	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.27	18.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	39	-0	-304	0	0	0	791	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.50	20.9	0.00
4	39	-0	-301	0	0	0	723	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.1	0.00
5	39	-0	-379	0	0	0	698	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.21	18.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	48	-0	-293	0	0	0	761	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.41	20.1	0.00
4	48	-0	-287	0	0	0	695	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.20	18.3	0.00
5	48	-0	-332	0	0	0	664	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 29 NI 294 NF 361 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-415	0	0	0	764	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.42	20.2	0.00
4	0	-0	-382	0	0	0	698	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.21	18.4	0.00
5	0	-0	-370	0	0	0	673	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.13	17.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	10	-0	-546	0	0	0	728	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.30	19.2	0.00
4	10	-0	-467	0	0	0	665	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00
5	10	-0	-442	0	0	0	641	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.03	16.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	19	-0	-538	0	0	0	685	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.17	18.1	0.00
4	19	-0	-594	0	0	0	625	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.98	16.5	0.00
5	19	-0	-525	0	0	0	602	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.91	15.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	29	-0	-528	0	0	0	635	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.01	16.8	0.00
4	29	-0	-582	0	0	0	579	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.83	15.3	0.00
5	29	-0	-650	0	0	0	557	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.76	14.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	39	-0	-701	0	0	0	588	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.86	15.5	0.00
4	39	-0	-568	0	0	0	526	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.66	13.9	0.00
5	39	-0	-638	0	0	0	506	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	48	-0	-683	0	0	0	512	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
4	48	-0	-551	0	0	0	474	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.50	12.5	0.00
5	48	-0	-622	0	0	0	445	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.41	11.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 30 NI 361 NF 355 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-957	0	0	0	516	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.63	13.6	0.00
4	0	-0	-892	0	0	0	466	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.48	12.3	0.00
5	0	-0	-704	0	0	0	448	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.42	11.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	-1015	0	0	0	396	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.25	10.4	0.00
4	13	-0	-896	0	0	0	357	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.13	9.4	0.00
5	13	-0	-873	0	0	0	353	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.12	9.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	26	-0	-1013	0	0	0	276	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.88	7.3	0.00
4	26	-0	-959	0	0	0	247	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00
5	26	-0	-878	0	0	0	236	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-968	0	0	0	157	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.50	4.2	0.00
4	40	-0	-962	0	0	0	136	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.43	3.6	0.00
5	40	-0	-941	0	0	0	129	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.41	3.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	53	-0	-931	0	0	0	39	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.12	1.0	0.00
4	53	-0	-913	0	0	0	25	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.08	0.7	0.00
5	53	-0	-944	0	0	0	21	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.07	0.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	66	-0	-916	0	0	-0	-84	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.26	2.2	0.00
4	66	-0	-866	0	0	-0	-91	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.29	2.4	0.00
5	66	-0	-893	0	0	-0	-101	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.32	2.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_112_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 31 NI 355 NF 352 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-789	0	0	-0	-80	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.25	2.1	0.00
4	0	-0	-735	0	0	-0	-86	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.27	2.3	0.00
5	0	-0	-712	0	0	-0	-87	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.28	2.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	8	-0	-772	0	0	-0	-140	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.44	3.7	0.00
4	8	-0	-706	0	0	-0	-142	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.45	3.8	0.00
5	8	-0	-685	0	0	-0	-141	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.45	3.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	15	-0	-723	0	0	-0	-192	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.61	5.1	0.00
4	15	-0	-687	0	0	-0	-190	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.60	5.0	0.00
5	15	-0	-639	0	0	-0	-188	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.59	5.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	23	-0	-629	0	0	-0	-235	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.74	6.2	0.00
4	23	-0	-637	0	0	-0	-236	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.2	0.00
5	23	-0	-626	0	0	-0	-231	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.73	6.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	31	-0	-550	0	0	-0	-272	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.86	7.2	0.00
4	31	-0	-552	0	0	-0	-272	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.86	7.2	0.00
5	31	-0	-575	0	0	-0	-272	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.86	7.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	39	-0	-518	0	0	-0	-313	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.99	8.3	0.00
4	39	-0	-441	0	0	-0	-302	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.96	8.0	0.00
5	39	-0	-493	0	0	-0	-304	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.96	8.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_113_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 32 NI 352 NF 292 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	1064	-0	0	-0	-355	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.12	9.4	0.00
4	0	-0	984	-0	0	-0	-330	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.7	0.00
5	0	-0	1068	-0	0	-0	-321	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.02	8.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	11	-0	1058	-0	0	-0	-240	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.76	6.3	0.00
4	11	-0	983	-0	0	-0	-222	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.70	5.9	0.00
5	11	-0	1022	-0	0	-0	-216	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.68	5.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	22	-0	959	-0	0	-0	-135	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.43	3.6	0.00
4	22	-0	913	-0	0	-0	-122	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.39	3.2	0.00
5	22	-0	884	-0	0	-0	-119	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.38	3.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	33	-0	886	-0	0	-0	-36	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	1.0	0.00
4	33	-0	817	-0	0	-0	-34	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	0.9	0.00
5	33	-0	815	-0	0	-0	-30	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.09	0.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	44	-0	849	-0	0	0	60	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.19	1.6	0.00
4	44	-0	748	-0	0	0	54	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.17	1.4	0.00
5	44	-0	722	-0	0	0	53	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.17	1.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	55	-0	776	-0	0	0	143	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.45	3.8	0.00
4	55	-0	713	-0	0	0	133	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.42	3.5	0.00
5	55	-0	655	-0	0	0	123	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.39	3.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz 113_IP1 Descrizione: Fondazione 1														
ASTA NUM. 33 NI 292 NF 290 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	714	-0	0	0	141	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.45	3.7	0.00
4	0	-0	677	-0	0	0	132	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.42	3.5	0.00
5	0	-0	660	-0	0	0	127	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.40	3.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	11	-0	708	-0	0	0	219	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.69	5.8	0.00
4	11	-0	672	-0	0	0	205	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.65	5.4	0.00
5	11	-0	654	-0	0	0	199	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.63	5.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	22	-0	617	-0	0	0	286	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.91	7.6	0.00
4	22	-0	600	-0	0	0	270	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.86	7.1	0.00
5	22	-0	589	-0	0	0	263	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.83	6.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	33	-0	622	-0	0	0	351	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.11	9.3	0.00
4	33	-0	509	-0	0	0	328	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.6	0.00
5	33	-0	517	-0	0	0	319	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.01	8.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	44	-0	570	-0	0	0	413	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.31	10.9	0.00
4	44	-0	515	-0	0	0	380	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.20	10.0	0.00
5	44	-0	428	-0	0	0	368	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.16	9.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	55	-0	435	-0	0	0	450	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.42	11.9	0.00
4	55	-0	467	-0	0	0	432	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.37	11.4	0.00
5	55	-0	396	-0	0	0	411	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.30	10.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz 113_IP1 Descrizione: Fondazione 1														
ASTA NUM. 34 NI 290 NF 288 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--													--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	398	-0	0	0	448	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.42	11.8	0.00
4	0	-0	377	-0	0	0	422	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.33	11.1	0.00
5	0	-0	476	-0	0	0	410	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.30	10.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	11	-0	390	-0	0	0	491	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	13.0	0.00
4	11	-0	374	-0	0	0	463	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.47	12.2	0.00
5	11	-0	431	-0	0	0	460	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.45	12.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	22	-0	327	-0	0	0	523	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.66	13.8	0.00

4	22	-0	309	-0	0	0	496	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.57	13.1	0.00
5	22	-0	314	-0	0	0	483	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.53	12.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	33	-0	294	-0	0	0	557	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.76	14.7	0.00
4	33	-0	282	-0	0	0	528	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.67	13.9	0.00
5	33	-0	283	-0	0	0	515	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.63	13.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	44	-0	239	-0	0	0	579	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.83	15.3	0.00
4	44	-0	218	-0	0	0	547	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.73	14.4	0.00
5	44	-0	212	-0	0	0	533	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.69	14.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	55	-0	174	-0	0	0	591	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.87	15.6	0.00
4	55	-0	165	-0	0	0	561	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.78	14.8	0.00
5	55	-0	151	-0	0	0	545	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.73	14.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 113_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 35 NI 288 NF 286 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm

3	0	-0	180	-0	0	0	583	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.4	0.00
4	0	-0	188	-0	0	0	554	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.75	14.6	0.00
5	0	-0	187	-0	0	0	540	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.71	14.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	11	-0	142	-0	0	0	600	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.90	15.8	0.00
4	11	-0	154	-0	0	0	572	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.81	15.1	0.00
5	11	-0	154	-0	0	0	558	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.77	14.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	22	-0	72	0	0	0	602	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.90	15.9	0.00
4	22	-0	90	-0	0	0	577	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.83	15.2	0.00
5	22	-0	93	-0	0	0	563	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.78	14.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	33	-0	30	0	0	0	592	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.87	15.6	0.00
4	33	-0	-77	0	0	0	567	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.80	15.0	0.00
5	33	-0	-140	0	0	0	554	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.75	14.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	44	-0	-163	0	0	0	591	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.87	15.6	0.00
4	44	-0	-78	0	0	0	559	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.77	14.7	0.00
5	44	-0	-134	0	0	0	546	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.73	14.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	55	-0	-163	0	0	0	561	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.78	14.8	0.00
4	55	-0	-70	0	0	0	553	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.75	14.6	0.00
5	55	-0	-134	0	0	0	531	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 113_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 36 NI 286 NF 284 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm

3	0	-0	-205	0	0	0	561	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.78	14.8	0.00
4	0	-0	-175	0	0	0	543	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.72	14.3	0.00
5	0	-0	-37	0	0	0	531	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	11	-0	-312	0	0	0	539	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.71	14.2	0.00
4	11	-0	-234	0	0	0	525	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.66	13.9	0.00
5	11	-0	-226	0	0	0	525	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.66	13.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	22	-0	-371	0	0	0	510	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
4	22	-0	-340	0	0	0	501	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.59	13.2	0.00
5	22	-0	-283	0	0	0	492	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.56	13.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	33	-0	-365	0	0	0	475	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.50	12.5	0.00
4	33	-0	-398	0	0	0	471	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.49	12.4	0.00
5	33	-0	-388	0	0	0	463	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.47	12.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	44	-0	-428	0	0	0	435	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.38	11.5	0.00
4	44	-0	-391	0	0	0	434	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.37	11.5	0.00
5	44	-0	-445	0	0	0	428	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.35	11.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	55	-0	-432	0	0	0	386	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00
4	55	-0	-392	0	0	0	391	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.24	10.3	0.00
5	55	-0	-418	0	0	0	381	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.20	10.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 113_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 37 NI 284 NF 343 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm

3	0	-0	-534	0	0	0	385	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00
4	0	-0	-464	0	0	0	391	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.24	10.3	0.00
5	0	-0	-443	0	0	0	386	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	11	-0	-639	0	0	0	327	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.03	8.6	0.00
4	11	-0	-533	0	0	0	340	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.08	9.0	0.00
5	11	-0	-502	0	0	0	338	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.07	8.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	22	-0	-630	0	0	0	262	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.83	6.9	0.00
4	22	-0	-637	0	0	0	283	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00
5	22	-0	-570	0	0	0	284	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	33	-0	-636	0	0	0	193	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.61	5.1	0.00
4	33	-0	-628	0	0	0	220	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.70	5.8	0.00
5	33	-0	-673	0	0	0	223	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.71	5.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	44	-0	-759	0	0	0	126	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.40	3.3	0.00
4	44	-0	-629	0	0	0	151	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.48	4.0	0.00
5	44	-0	-663	0	0	0	157	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.50	4.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	55	-0	-758	0	0	0	31	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.10	0.8	0.00
4	55	-0	-616	0	0	0	86	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.27	2.3	0.00
5	55	-0	-662	0	0	0	84	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.27	2.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 113_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 38 NI 343 NF 315 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm

3	0	-0	1370	-0	0	-0	-454	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.44	12.0	0.00
4	0	-0	1292	-0	0	-0	-453	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.44	12.0	0.00
5	0	-0	1387	-0	0	-0	-447	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.42	11.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	9	-0	1333	-0	0	-0	-334	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.06	8.8	0.00
4	9	-0	1264	-0	0	-0	-339	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.07	8.9	0.00
5	9	-0	1309	-0	0	-0	-335	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.06	8.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	19	-0	1031	-0	0	-0	-240	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.76	6.3	0.00
4	19	-0	1013	-0	0	-0	-248	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00
5	19	-0	989	-0	0	-0	-246	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	28	-0	757	-0	0	-0	-172	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.54	4.5	0.00
4	28	-0	733	-0	0	-0	-180	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.57	4.8	0.00
5	28	-0	746	-0	0	-0	-180	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.57	4.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	38	-0	523	-0	0	-0	-129	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.41	3.4	0.00
4	38	-0	483	-0	0	-0	-136	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.43	3.6	0.00
5	38	-0	475	-0	0	-0	-136	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.43	3.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	47	-0	248	-0	0	-0	-103	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.33	2.7	0.00
4	47	-0	272	-0	0	-0	-109	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.35	2.9	0.00
5	47	-0	233	-0	0	-0	-114	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.36	3.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 113_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 39 NI 315 NF 341 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

--		-----		-----		-----		-----		-----		-----		-----	
cm		kg		kg*m		cm ²		kg/cm ²		mm					
3	0	-0	-186	0	0	-0	-111	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.35	2.9	0.00	
4	0	-0	-120	0	0	-0	-116	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00	
5	0	-0	-104	0	0	-0	-115	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.36	3.0	0.00	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)											
3	9	-0	-138	-0	0	-0	-126	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.40	3.3	0.00	
4	9	-0	-77	-0	0	-0	-125	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.40	3.3	0.00	
5	9	-0	-63	-0	0	-0	-123	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.39	3.2	0.00	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)											
3	19	-0	135	-0	0	-0	-122	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.39	3.2	0.00	
4	19	-0	80	-0	0	-0	-115	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.36	3.0	0.00	
5	19	-0	126	-0	0	-0	-112	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.35	3.0	0.00	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)											
3	28	-0	400	-0	0	-0	-95	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.30	2.5	0.00	
4	28	-0	275	-0	0	-0	-95	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.30	2.5	0.00	
5	28	-0	202	-0	0	-0	-90	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.28	2.4	0.00	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)											
3	38	-0	422	-0	0	-0	-51	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.16	1.3	0.00	
4	38	-0	519	-0	0	-0	-55	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.17	1.5	0.00	
5	38	-0	391	-0	0	-0	-59	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.19	1.6	0.00	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)											
3	47	-0	470	-0	0	-0	-9	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.03	0.2	0.00	
4	47	-0	514	-0	0	-0	1	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.00	0.0	0.00	
5	47	-0	432	-0	0	-0	-8	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.02	0.2	0.00	
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)											

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 40 NI 393 NF 386 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
		kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	3311	-0	0	-0	-536	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.70	14.1	0.00
4	0	-0	3187	-0	0	-0	-466	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.47	12.3	0.00
5	0	-0	3244	-0	0	-0	-445	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.41	11.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	3206	-0	0	0	109	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.35	2.9	0.00
4	20	-0	3098	-0	0	0	157	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.50	4.1	0.00
5	20	-0	3109	-0	0	0	184	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.58	4.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	2754	-0	0	0	622	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.97	16.4	0.00
4	40	-0	2694	-0	0	0	664	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00
5	40	-0	2636	-0	0	0	661	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.09	17.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	59	-0	2335	-0	0	0	1059	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.35	27.9	0.00
4	59	-0	2266	-0	0	0	1084	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.43	28.6	0.00
5	59	-0	2247	-0	0	0	1081	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.42	28.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	79	-0	1961	-0	0	0	1424	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.51	37.6	0.00
4	79	-0	1873	-0	0	0	1435	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.54	37.9	0.00
5	79	-0	1835	-0	0	0	1418	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.49	37.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	99	-0	1550	-0	0	0	1698	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.38	44.8	0.00
4	99	-0	1523	-0	0	0	1718	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.44	45.3	0.00
5	99	-0	1456	-0	0	0	1687	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.34	44.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 41 NI 386 NF 282 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--		--		--		--		--		--		--		--
cm		kg		kg*m		cm²		kg/cm²		mm				
3	0	-0	332	-0	0	0	1654	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.24	43.7	0.00
4	0	-0	308	-0	0	0	1680	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.32	44.3	0.00
5	0	-0	299	-0	0	0	1661	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.26	43.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	289	-0	0	0	1691	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.35	44.6	0.00
4	12	-0	270	-0	0	0	1715	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.43	45.3	0.00
5	12	-0	262	-0	0	0	1695	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.37	44.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

3	24	-0	-138	0	0	0	1684	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.33	44.5	0.00
4	24	-0	-213	0	0	0	1711	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.42	45.1	0.00
5	24	-0	-167	0	0	0	1692	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.36	44.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	-267	0	0	0	1659	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.25	43.8	0.00
4	36	-0	-378	0	0	0	1677	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.31	44.2	0.00
5	36	-0	-437	0	0	0	1662	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.26	43.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	48	-0	-636	0	0	0	1609	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.09	42.5	0.00
4	48	-0	-492	0	0	0	1625	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.15	42.9	0.00
5	48	-0	-595	0	0	0	1602	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.07	42.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	-680	0	0	0	1507	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.77	39.8	0.00
4	60	-0	-578	0	0	0	1551	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.91	40.9	0.00
5	60	-0	-632	0	0	0	1525	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.83	40.3	0.00

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 42 NI 282 NF 281 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
cm														
3	0	-0	-862	0	0	0	1496	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.74	39.5	0.00
4	0	-0	-802	0	0	0	1531	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.85	40.4	0.00
5	0	-0	-651	0	0	0	1516	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.80	40.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-1276	0	0	0	1390	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.40	36.7	0.00
4	12	-0	-1121	0	0	0	1432	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.54	37.8	0.00
5	12	-0	-1093	0	0	0	1433	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.54	37.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	24	-0	-1513	0	0	0	1234	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.91	32.6	0.00
4	24	-0	-1427	0	0	0	1290	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.08	34.0	0.00
5	24	-0	-1312	0	0	0	1284	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.07	33.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	-1638	0	0	0	1060	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.36	28.0	0.00
4	36	-0	-1650	0	0	0	1130	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.58	29.8	0.00
5	36	-0	-1610	0	0	0	1128	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.57	29.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	48	-0	-1882	0	0	0	862	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.73	22.8	0.00
4	48	-0	-1761	0	0	0	943	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.98	24.9	0.00
5	48	-0	-1827	0	0	0	947	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.00	25.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	-1896	0	0	0	631	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.00	16.7	0.00
4	60	-0	-1769	0	0	0	730	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.31	19.3	0.00
5	60	-0	-1787	0	0	0	729	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.31	19.2	0.00

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 43 NI 281 NF 280 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
cm														
3	0	-0	836	-0	0	0	495	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.57	13.1	0.00
4	0	-0	782	-0	0	0	530	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00
5	0	-0	760	-0	0	0	529	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.67	14.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	946	-0	0	0	602	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.91	15.9	0.00
4	12	-0	872	-0	0	0	630	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.99	16.6	0.00
5	12	-0	845	-0	0	0	626	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.98	16.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	24	-0	884	-0	0	0	712	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.25	18.8	0.00
4	24	-0	816	-0	0	0	732	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.32	19.3	0.00
5	24	-0	790	-0	0	0	724	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	787	-0	0	0	796	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.52	21.0	0.00
4	36	-0	715	-0	0	0	807	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.56	21.3	0.00
5	36	-0	693	-0	0	0	798	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.53	21.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	48	-0	696	-0	0	0	868	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.75	22.9	0.00
4	48	-0	619	-0	0	0	872	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.76	23.0	0.00

5 48 -0 595 -0 0 0 859 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.72 22.7 0.00
 apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)
 3 60 -0 592 -0 0 0 927 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.93 24.5 0.00
 4 60 -0 529 -0 0 0 925 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.93 24.4 0.00
 5 60 -0 501 -0 0 0 910 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.88 24.0 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 44 NI 280 NF 279 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	645	-0	0	0	911	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.88	24.0	0.00
4	0	-0	626	-0	0	0	911	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.88	24.0	0.00
5	0	-0	625	-0	0	0	897	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.84	23.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	12	-0	555	-0	0	0	983	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	26.0	0.00
4	12	-0	545	-0	0	0	981	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	25.9	0.00
5	12	-0	543	-0	0	0	967	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.06	25.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	24	-0	-341	-0	0	0	1006	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.18	26.5	0.00
4	24	-0	-333	-0	0	0	1006	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.18	26.5	0.00
5	24	-0	325	-0	0	0	991	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.14	26.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	36	-0	-373	0	0	0	979	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.10	25.8	0.00
4	36	-0	-549	0	0	0	985	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.12	26.0	0.00
5	36	-0	-544	0	0	0	972	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.08	25.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	48	-0	-616	0	0	0	946	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.00	25.0	0.00
4	48	-0	-566	0	0	0	958	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.03	25.3	0.00
5	48	-0	-753	0	0	0	947	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.00	25.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	-570	0	0	0	875	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.77	23.1	0.00
4	60	-0	-516	0	0	0	893	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.83	23.6	0.00
5	60	-0	-620	0	0	0	864	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.74	22.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 45 NI 279 NF 278 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-840	0	0	0	886	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.80	23.4	0.00
4	0	-0	-680	0	0	0	905	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.87	23.9	0.00
5	0	-0	-636	0	0	0	896	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.84	23.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	12	-0	-1213	0	0	0	804	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.54	21.2	0.00
4	12	-0	-935	0	0	0	840	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.66	22.2	0.00
5	12	-0	-859	0	0	0	836	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.65	22.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	24	-0	-1110	0	0	0	694	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.20	18.3	0.00
4	24	-0	-1083	0	0	0	749	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00
5	24	-0	-953	0	0	0	750	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	36	-0	-1133	0	0	0	559	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.77	14.8	0.00
4	36	-0	-1177	0	0	0	632	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.00	16.7	0.00
5	36	-0	-1249	0	0	0	640	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.02	16.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	48	-0	-1599	0	0	0	414	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.31	10.9	0.00
4	48	-0	-1185	0	0	0	490	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	12.9	0.00
5	48	-0	-1336	0	0	0	504	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	-1599	0	0	0	199	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.63	5.3	0.00
4	60	-0	-1271	0	0	0	342	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.08	9.0	0.00
5	60	-0	-1336	0	0	0	343	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.09	9.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 111_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 46 NI 278 NF 277 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1973	0	0	0	199	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.63	5.3	0.00
4	0	-0	-1685	0	0	0	321	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.02	8.5	0.00
5	0	-0	-1365	0	0	0	343	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.09	9.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	12	-0	-2289	0	0	-0	-38	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.12	1.0	0.00
4	12	-0	-1898	0	0	0	122	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.39	3.2	0.00
5	12	-0	-1810	0	0	0	174	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.55	4.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	24	-0	-2517	0	0	-0	-311	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.99	8.2	0.00
4	24	-0	-2199	0	0	-0	-106	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.33	2.8	0.00
5	24	-0	-2017	0	0	-0	-62	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.20	1.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	36	-0	-2624	0	0	-0	-603	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.91	15.9	0.00
4	36	-0	-2413	0	0	-0	-365	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.16	9.6	0.00
5	36	-0	-2313	0	0	-0	-301	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.95	7.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	48	-0	-2861	0	0	-0	-914	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.90	24.1	0.00
4	48	-0	-2505	0	0	-0	-642	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.03	16.9	0.00
5	48	-0	-2520	0	0	-0	-573	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.81	15.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	60	-0	-2871	0	0	-0	-1259	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.99	33.2	0.00
4	60	-0	-2508	0	0	-0	-932	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.95	24.6	0.00
5	60	-0	-2472	0	0	-0	-862	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.73	22.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 47 NI 277 NF 276 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	830	-0	0	-0	-1458	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.62	38.5	0.00
4	0	-0	692	-0	0	-0	-1121	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.55	29.6	0.00
5	0	-0	654	-0	0	-0	-1034	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.27	27.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	12	-0	843	-0	0	-0	-1357	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.30	35.8	0.00
4	12	-0	704	-0	0	-0	-1037	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.28	27.4	0.00
5	12	-0	665	-0	0	-0	-955	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.02	25.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	24	-0	627	-0	0	-0	-1282	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.06	33.8	0.00
4	24	-0	534	-0	0	-0	-971	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.07	25.6	0.00
5	24	-0	510	-0	0	-0	-891	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.82	23.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	36	-0	581	-0	0	-0	-1206	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.82	31.8	0.00
4	36	-0	327	-0	0	-0	-930	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.94	24.5	0.00
5	36	-0	344	-0	0	-0	-848	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.68	22.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	48	-0	498	-0	0	-0	-1160	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.67	30.6	0.00
4	48	-0	289	-0	0	-0	-885	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.80	23.4	0.00
5	48	-0	197	-0	0	-0	-820	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.60	21.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	60	-0	234	-0	0	-0	-1131	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.58	29.9	0.00
4	60	-0	216	-0	0	-0	-855	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.71	22.6	0.00
5	60	-0	99	-0	0	-0	-802	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.54	21.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 48 NI 276 NF 275 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	2997	-0	0	-0	-1173	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.71	31.0	0.00
4	0	-0	2733	-0	0	-0	-896	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.84	23.6	0.00
5	0	-0	2807	-0	0	-0	-824	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.61	21.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	12	-0	3003	-0	0	-0	-812	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.57	21.4	0.00
4	12	-0	2745	-0	0	-0	-566	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.79	14.9	0.00
5	12	-0	2753	-0	0	-0	-502	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.59	13.3	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	24	-0	2904	-0	0	-0	-464	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.47	12.2	0.00
4	24	-0	2681	-0	0	-0	-242	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.77	6.4	0.00
5	24	-0	2587	-0	0	-0	-192	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.61	5.1	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	2843	-0	0	-0	-117	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00
4	36	-0	2581	-0	0	0	78	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.25	2.1	0.00
5	36	-0	2525	-0	0	0	117	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	48	-0	2836	-0	0	0	232	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.73	6.1	0.00
4	48	-0	2519	-0	0	0	388	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.23	10.2	0.00
5	48	-0	2426	-0	0	0	416	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.32	11.0	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	2737	-0	0	0	559	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.77	14.7	0.00
4	60	-0	2475	-0	0	0	684	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.17	18.0	0.00
5	60	-0	2309	-0	0	0	689	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.18	18.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 49 NI 275 NF 274 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	2539	-0	0	0	564	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.79	14.9	0.00
4	0	-0	2373	-0	0	0	690	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.18	18.2	0.00
5	0	-0	2305	-0	0	0	708	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.24	18.7	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 x 2.01)										
3	12	-0	2539	-0	0	0	869	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.75	22.9	0.00
4	12	-0	2373	-0	0	0	975	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.09	25.7	0.00
5	12	-0	2305	-0	0	0	985	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.12	26.0	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	24	-0	2266	-0	0	0	1148	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.63	30.3	0.00
4	24	-0	2152	-0	0	0	1236	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.91	32.6	0.00
5	24	-0	2098	-0	0	0	1237	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.92	32.6	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	2119	-0	0	0	1403	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.44	37.0	0.00
4	36	-0	1893	-0	0	0	1471	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.66	38.8	0.00
5	36	-0	1884	-0	0	0	1466	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.64	38.7	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 x 2.01)										
3	48	-0	2023	-0	0	0	1649	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.22	43.5	0.00
4	48	-0	1762	-0	0	0	1683	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.33	44.4	0.00
5	48	-0	1630	-0	0	0	1671	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.29	44.1	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	1662	-0	0	0	1826	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.78	48.2	0.00
4	60	-0	1677	-0	0	0	1889	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.98	49.8	0.00
5	60	-0	1503	-0	0	0	1852	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.86	48.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 50 NI 274 NF 359 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	1523	-0	0	0	1826	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.78	48.2	0.00
4	0	-0	1438	-0	0	0	1869	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.92	49.3	0.00
5	0	-0	1635	-0	0	0	1852	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.86	48.9	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	1523	-0	0	0	2009	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.36	53.0	0.00
4	12	-0	1448	-0	0	0	2044	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.47	53.9	0.00
5	12	-0	1553	-0	0	0	2043	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.47	53.9	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	24	-0	1252	-0	0	0	2166	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.86	57.2	0.00
4	24	-0	1243	-0	0	0	2196	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.95	58.0	0.00
5	24	-0	1210	-0	0	0	2171	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.87	57.3	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	1035	-0	0	0	2297	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.27	60.6	0.00
4	36	-0	985	-0	0	0	2322	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.35	61.3	0.00
5	36	-0	1011	-0	0	0	2295	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.27	60.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	48	-0	890	-0	0	0	2405	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.61	63.5	0.00
4	48	-0	780	-0	0	0	2424	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.67	64.0	0.00
5	48	-0	758	-0	0	0	2395	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.58	63.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	668	-0	0	0	2483	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.86	65.5	0.00
4	60	-0	647	-0	0	0	2502	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.92	66.0	0.00
5	60	-0	559	-0	0	0	2459	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.79	64.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_111_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 51 NI 359 NF 348 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	231	0	0	0	2479	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.85	65.4	0.00
4	0	-0	139	0	0	0	2494	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.90	65.8	0.00
5	0	-0	118	0	0	0	2463	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.80	65.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	42	-0	-613	0	0	0	2526	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.00	66.7	0.00
4	42	-0	-603	0	0	0	2508	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.94	66.2	0.00
5	42	-0	-589	0	0	0	2470	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.82	65.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	83	-0	-1260	0	0	0	2036	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.44	53.7	0.00
4	83	-0	-1421	0	0	0	2042	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.46	53.9	0.00
5	83	-0	-1326	0	0	0	2016	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.38	53.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	125	-0	-1838	0	0	0	1295	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.10	34.2	0.00
4	125	-0	-2048	0	0	0	1250	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.96	33.0	0.00
5	125	-0	-2144	0	0	0	1260	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.99	33.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	166	-0	-2877	0	0	-0	256	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.8	0.00
4	166	-0	-2611	0	0	0	217	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.69	5.7	0.00
5	166	-0	-2773	0	0	0	179	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.57	4.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	208	-0	-3111	0	0	-0	-1263	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.00	33.3	0.00
4	208	-0	-2906	0	0	-0	-1108	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.51	29.3	0.00
5	208	-0	-2975	0	0	-0	-1144	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.62	30.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 52 NI 406 NF 335 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-648	0	0	-0	0	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.00	-0.0	0.00
4	0	-0	-696	0	0	-0	0	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.00	-0.0	0.00
5	0	-0	-462	0	0	-0	0	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.00	-0.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	12	-0	-558	0	0	-0	-72	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.23	1.9	0.00
4	12	-0	-607	0	0	-0	-77	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.25	2.0	0.00
5	12	-0	-557	0	0	-0	-57	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.18	1.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	24	-0	-439	0	0	-0	-109	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.34	2.9	0.00
4	24	-0	-501	0	0	-0	-116	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00
5	24	-0	-480	0	0	-0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	36	-0	-292	0	0	-0	-125	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.39	3.3	0.00
4	36	-0	-394	0	0	-0	-151	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.48	4.0	0.00
5	36	-0	-407	0	0	-0	-148	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.47	3.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	48	-0	-82	-0	0	-0	-113	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.36	3.0	0.00
4	48	-0	-273	0	0	-0	-165	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.52	4.3	0.00
5	48	-0	-300	0	0	-0	-172	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.54	4.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	59	-0	63	-0	0	-0	-94	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.30	2.5	0.00
4	59	-0	-88	-0	0	-0	-154	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.49	4.1	0.00
5	59	-0	-185	0	0	-0	-175	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.55	4.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 53 NI 335 NF 404 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-52	-0	0	-0	-78	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.25	2.0	0.00
4	0	-0	-219	0	0	-0	-138	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.44	3.6	0.00
5	0	-0	-253	0	0	-0	-149	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.47	3.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	90	-0	0	-0	-79	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.25	2.1	0.00
4	12	-0	-151	-0	0	-0	-160	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.51	4.2	0.00
5	12	-0	-188	0	0	-0	-176	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.56	4.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	24	-0	321	-0	0	-0	-46	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.14	1.2	0.00
4	24	-0	-10	-0	0	-0	-148	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.47	3.9	0.00
5	24	-0	-49	-0	0	-0	-169	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.53	4.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	36	-0	608	-0	0	0	26	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.08	0.7	0.00
4	36	-0	205	-0	0	-0	-130	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.41	3.4	0.00
5	36	-0	62	-0	0	-0	-153	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.49	4.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	48	-0	604	-0	0	0	98	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.31	2.6	0.00
4	48	-0	467	-0	0	-0	-84	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.27	2.2	0.00
5	48	-0	261	-0	0	-0	-128	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.40	3.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	59	-0	661	-0	0	0	171	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.54	4.5	0.00
4	59	-0	461	-0	0	-0	-17	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.06	0.5	0.00
5	59	-0	309	-0	0	-0	-75	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.24	2.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 54 NI 404 NF 333 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	821	-0	0	0	78	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.25	2.1	0.00
4	0	-0	804	-0	0	0	46	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.15	1.2	0.00
5	0	-0	945	-0	0	0	37	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.12	1.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	831	-0	0	0	182	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.58	4.8	0.00
4	12	-0	819	-0	0	0	149	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.47	3.9	0.00
5	12	-0	899	-0	0	0	150	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.48	4.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	25	-0	726	-0	0	0	278	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.88	7.3	0.00
4	25	-0	747	-0	0	0	244	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.77	6.4	0.00
5	25	-0	733	-0	0	0	232	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.74	6.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	37	-0	590	-0	0	0	364	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.15	9.6	0.00
4	37	-0	574	-0	0	0	330	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.7	0.00
5	37	-0	613	-0	0	0	317	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.00	8.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	49	-0	594	-0	0	0	443	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.40	11.7	0.00
4	49	-0	503	-0	0	0	407	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.29	10.7	0.00
5	49	-0	491	-0	0	0	393	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.24	10.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	521	-0	0	0	505	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.3	0.00
4	61	-0	506	-0	0	0	467	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.48	12.3	0.00
5	61	-0	422	-0	0	0	439	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.39	11.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 55 NI 333 NF 331 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	408	-0	0	0	513	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
4	0	-0	419	-0	0	0	475	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.50	12.5	0.00
5	0	-0	416	-0	0	0	460	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.46	12.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	451	-0	0	0	576	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.2	0.00

4	12	-0	457	-0	0	0	538	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.70	14.2	0.00
5	12	-0	453	-0	0	0	522	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.65	13.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	25	-0	332	-0	0	0	631	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.00	16.7	0.00
4	25	-0	375	-0	0	0	593	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.88	15.7	0.00
5	25	-0	381	-0	0	0	576	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	37	-0	451	-0	0	0	678	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00
4	37	-0	255	-0	0	0	640	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.03	16.9	0.00
5	37	-0	300	-0	0	0	622	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.97	16.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	49	-0	399	-0	0	0	731	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.31	19.3	0.00
4	49	-0	367	-0	0	0	678	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00
5	49	-0	182	-0	0	0	660	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.09	17.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	192	-0	0	0	739	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.34	19.5	0.00
4	61	-0	320	-0	0	0	721	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.28	19.0	0.00
5	61	-0	190	-0	0	0	681	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.16	18.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 56 NI 331 NF 329 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	-0	175	-0	0	0	749	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00
4	0	-0	165	-0	0	0	709	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.24	18.7	0.00
5	0	-0	396	-0	0	0	690	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.19	18.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	218	-0	0	0	784	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.48	20.7	0.00
4	12	-0	213	-0	0	0	744	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.36	19.6	0.00
5	12	-0	351	-0	0	0	736	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.33	19.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	25	-0	103	-0	0	0	811	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.57	21.4	0.00
4	25	-0	150	-0	0	0	771	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.44	20.4	0.00
5	25	-0	145	-0	0	0	752	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.38	19.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	37	-0	-482	-0	0	0	830	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.63	21.9	0.00
4	37	-0	-912	-0	0	0	791	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.50	20.9	0.00
5	37	-0	-917	-0	0	0	771	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.44	20.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	49	-0	-571	-0	0	0	842	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.67	22.2	0.00
4	49	-0	-557	-0	0	0	803	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.54	21.2	0.00
5	49	-0	-978	-0	0	0	783	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.48	20.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	-327	-0	0	0	787	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.49	20.8	0.00
4	61	-0	-320	-0	0	0	749	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00
5	61	-0	-573	-0	0	0	688	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.18	18.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 57 NI 329 NF 327 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-605	-0	0	0	847	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.68	22.4	0.00
4	0	-0	-520	-0	0	0	807	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.56	21.3	0.00
5	0	-0	-495	-0	0	0	787	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.49	20.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-968	-0	0	0	858	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.72	22.6	0.00
4	12	-0	-666	-0	0	0	819	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.59	21.6	0.00
5	12	-0	-583	-0	0	0	800	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.53	21.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	25	-0	-611	0	0	0	861	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.73	22.7	0.00
4	25	-0	-1029	-0	0	0	824	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.61	21.7	0.00
5	25	-0	-728	-0	0	0	805	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.55	21.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	37	-0	-379	0	0	0	857	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.71	22.6	0.00
4	37	-0	-626	0	0	0	822	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.60	21.7	0.00
5	37	-0	-444	0	0	0	802	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.54	21.2	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	49	-0	-33	0	0	0	859	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.72	22.7	0.00
4	49	-0	-22	0	0	0	822	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.60	21.7	0.00
5	49	-0	-37	0	0	0	802	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.54	21.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	-79	0	0	0	839	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.66	22.1	0.00
4	61	-0	-69	0	0	0	806	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.55	21.3	0.00
5	61	-0	-76	0	0	0	786	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.49	20.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz_108_IP1 Descrizione: Fondazione_1														
ASTA NUM. 58 NI 327 NF 325 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-30	0	0	0	828	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.62	21.8	0.00
4	0	-0	-3	0	0	0	794	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.52	21.0	0.00
5	0	-0	17	0	0	0	776	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.46	20.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-93	0	0	0	821	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.60	21.7	0.00
4	12	-0	-62	0	0	0	792	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.51	20.9	0.00
5	12	-0	-55	0	0	0	776	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.46	20.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	25	-0	-151	0	0	0	796	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.52	21.0	0.00
4	25	-0	-124	0	0	0	771	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.44	20.4	0.00
5	25	-0	-113	0	0	0	755	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.39	19.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	37	-0	-205	0	0	0	764	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.42	20.2	0.00
4	37	-0	-183	0	0	0	743	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00
5	37	-0	-175	0	0	0	729	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.31	19.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	49	-0	-263	0	0	0	725	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.1	0.00
4	49	-0	-237	0	0	0	709	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.24	18.7	0.00
5	49	-0	-232	0	0	0	695	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.20	18.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	-309	0	0	0	678	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00
4	61	-0	-278	0	0	0	668	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.11	17.6	0.00
5	61	-0	-270	0	0	0	655	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.07	17.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz_108_IP1 Descrizione: Fondazione_1														
ASTA NUM. 59 NI 325 NF 323 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-430	0	0	0	667	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.11	17.6	0.00
4	0	-0	-329	0	0	0	657	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.08	17.3	0.00
5	0	-0	-303	0	0	0	646	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.05	17.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-492	0	0	0	611	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.93	16.1	0.00
4	12	-0	-387	0	0	0	614	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.95	16.2	0.00
5	12	-0	-360	0	0	0	606	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.92	16.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	25	-0	-546	0	0	0	537	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.70	14.2	0.00
4	25	-0	-449	0	0	0	554	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.75	14.6	0.00
5	25	-0	-417	0	0	0	550	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.74	14.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	37	-0	-593	0	0	0	456	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.44	12.0	0.00
4	37	-0	-502	0	0	0	487	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.54	12.8	0.00
5	37	-0	-479	0	0	0	487	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.54	12.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	49	-0	-663	0	0	0	369	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.17	9.7	0.00
4	49	-0	-546	0	0	0	413	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.31	10.9	0.00
5	49	-0	-630	0	0	0	416	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.32	11.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	-709	0	0	0	271	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.86	7.2	0.00
4	61	-0	-593	0	0	0	333	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.05	8.8	0.00
5	61	-0	-631	0	0	0	329	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz_108_IP1 Descrizione: Fondazione_1														

ASTA NUM. 60 NI 323 NF 321 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1353	0	0	0	260	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.82	6.9	0.00
4	0	-0	-1085	0	0	0	321	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.02	8.5	0.00
5	0	-0	-885	0	0	0	329	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-1460	0	0	0	94	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.30	2.5	0.00
4	12	-0	-1143	0	0	0	189	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.60	5.0	0.00
5	12	-0	-1072	0	0	0	218	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.69	5.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	25	-0	-1519	0	0	-0	-84	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.27	2.2	0.00
4	25	-0	-1249	0	0	0	50	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.16	1.3	0.00
5	25	-0	-1130	0	0	0	77	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.24	2.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	37	-0	-1514	0	0	-0	-265	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.84	7.0	0.00
4	37	-0	-1307	0	0	-0	-101	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.32	2.7	0.00
5	37	-0	-1234	0	0	-0	-61	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.19	1.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	49	-0	-1577	0	0	-0	-448	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.42	11.8	0.00
4	49	-0	-1302	0	0	-0	-255	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.7	0.00
5	49	-0	-1292	0	0	-0	-210	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.66	5.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	-1582	0	0	-0	-642	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.03	16.9	0.00
4	61	-0	-1304	0	0	-0	-409	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.29	10.8	0.00
5	61	-0	-1266	0	0	-0	-361	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.14	9.5	0.00

Nome travata: Fondaz 108_IP1 Descrizione: Fondazione 1

ASTA NUM. 61 NI 321 NF 319 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1650	0	0	-0	-643	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.04	17.0	0.00
4	0	-0	-1364	0	0	-0	-409	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.29	10.8	0.00
5	0	-0	-1285	0	0	-0	-354	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.12	9.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	12	-0	-1671	0	0	-0	-845	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.67	22.3	0.00
4	12	-0	-1359	0	0	-0	-575	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.2	0.00
5	12	-0	-1273	0	0	-0	-511	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	25	-0	-1635	0	0	-0	-1043	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.30	27.5	0.00
4	25	-0	-1389	0	0	-0	-737	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.33	19.5	0.00
5	25	-0	-1270	0	0	-0	-663	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	37	-0	-1572	0	0	-0	-1229	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.89	32.4	0.00
4	37	-0	-1350	0	0	-0	-900	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.85	23.8	0.00
5	37	-0	-1301	0	0	-0	-813	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.57	21.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	49	-0	-1549	0	0	-0	-1414	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.48	37.3	0.00
4	49	-0	-1293	0	0	-0	-1050	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.33	27.7	0.00
5	49	-0	-1261	0	0	-0	-965	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.06	25.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	-1532	0	0	-0	-1603	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.08	42.3	0.00
4	61	-0	-1207	0	0	-0	-1193	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.78	31.5	0.00
5	61	-0	-1206	0	0	-0	-1104	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.50	29.1	0.00

Nome travata: Fondaz 108_IP1 Descrizione: Fondazione 1

ASTA NUM. 62 NI 319 NF 317 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	1725	-0	0	-0	-1788	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.66	47.2	0.00
4	0	-0	1473	-0	0	-0	-1372	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.34	36.2	0.00
5	0	-0	1529	-0	0	-0	-1265	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.01	33.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

3	12	-0	1725	-0	0	-0	-1577	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.99	41.6	0.00
4	12	-0	1478	-0	0	-0	-1191	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.77	31.4	0.00
5	12	-0	1483	-0	0	-0	-1092	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.46	28.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	25	-0	1638	-0	0	-0	-1377	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.36	36.3	0.00
4	25	-0	1419	-0	0	-0	-1016	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.22	26.8	0.00
5	25	-0	1348	-0	0	-0	-927	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.93	24.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	37	-0	1579	-0	0	-0	-1179	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.73	31.1	0.00
4	37	-0	1334	-0	0	-0	-852	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.70	22.5	0.00
5	37	-0	1291	-0	0	-0	-767	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.43	20.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	49	-0	1559	-0	0	-0	-985	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.12	26.0	0.00
4	49	-0	1276	-0	0	-0	-691	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.19	18.2	0.00
5	49	-0	1207	-0	0	-0	-619	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.96	16.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	1499	-0	0	-0	-801	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.54	21.1	0.00
4	61	-0	1257	-0	0	-0	-531	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00
5	61	-0	1151	-0	0	-0	-473	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.50	12.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 108_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 63 NI 317 NF 389 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm

3	0	-0	1434	-0	0	-0	-802	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.54	21.2	0.00
4	0	-0	1199	-0	0	-0	-531	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00
5	0	-0	1133	-0	0	-0	-467	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.48	12.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	12	-0	1434	-0	0	-0	-626	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.98	16.5	0.00
4	12	-0	1199	-0	0	-0	-384	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.1	0.00
5	12	-0	1133	-0	0	-0	-328	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	25	-0	1349	-0	0	-0	-462	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.46	12.2	0.00
4	25	-0	1135	-0	0	-0	-246	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00
5	25	-0	1076	-0	0	-0	-196	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.62	5.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	37	-0	1397	-0	0	-0	-295	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.94	7.8	0.00
4	37	-0	1051	-0	0	-0	-117	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00
5	37	-0	1014	-0	0	-0	-71	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.23	1.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	49	-0	1345	-0	0	-0	-140	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.44	3.7	0.00
4	49	-0	1096	-0	0	0	16	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.05	0.4	0.00
5	49	-0	930	-0	0	0	49	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.16	1.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	1211	-0	0	-0	8	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.03	0.2	0.00
4	61	-0	1049	-0	0	0	147	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.47	3.9	0.00
5	61	-0	916	-0	0	0	161	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.51	4.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz 108_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 64 NI 389 NF 622 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm

3	0	-0	789	-0	0	0	8	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.03	0.2	0.00
4	0	-0	668	-0	0	0	136	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.43	3.6	0.00
5	0	-0	763	-0	0	0	161	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.51	4.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	787	-0	0	0	110	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.35	2.9	0.00
4	13	-0	671	-0	0	0	222	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.70	5.9	0.00
5	13	-0	715	-0	0	0	256	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	26	-0	702	-0	0	0	202	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.64	5.3	0.00
4	26	-0	615	-0	0	0	301	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.95	8.0	0.00
5	26	-0	581	-0	0	0	319	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.01	8.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	38	-0	647	-0	0	0	288	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.91	7.6	0.00
4	38	-0	530	-0	0	0	374	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.18	9.9	0.00

5 38 -0 526 -0 0 0 388 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.23 10.2 0.00
apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)
3 51 -0 632 -0 0 0 370 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.17 9.8 0.00
4 51 -0 476 -0 0 0 439 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.39 11.6 0.00
5 51 -0 443 -0 0 0 449 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.42 11.9 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)
3 64 -0 576 -0 0 0 442 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.40 11.7 0.00
4 64 -0 460 -0 0 0 498 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.58 13.1 0.00
5 64 -0 389 -0 0 0 498 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.58 13.1 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 112 NI 622 NF 618 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3 0 -0 530 -0 0 0 440 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.39 11.6 0.00
4 0 -0 483 -0 0 0 497 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.57 13.1 0.00
5 0 -0 482 -0 0 0 504 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.59 13.3 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 13 -0 482 -0 0 0 505 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.60 13.3 0.00
4 13 -0 440 -0 0 0 556 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.76 14.7 0.00
5 13 -0 435 -0 0 0 562 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.78 14.8 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 26 -0 427 -0 0 0 550 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.74 14.5 0.00
4 26 -0 386 -0 0 0 598 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.89 15.8 0.00
5 26 -0 372 -0 0 0 600 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.90 15.8 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 38 -0 376 -0 0 0 589 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.87 15.6 0.00
4 38 -0 331 -0 0 0 631 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.00 16.7 0.00
5 38 -0 319 -0 0 0 633 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.01 16.7 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 51 -0 328 -0 0 0 622 4.02 4.02 6.03 6.03 -1.97 16.4 0.00
4 51 -0 278 -0 0 0 659 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.09 17.4 0.00
5 51 -0 264 -0 0 0 659 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.09 17.4 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 64 -0 277 -0 0 0 649 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.05 17.1 0.00
4 64 -0 229 -0 0 0 681 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.15 18.0 0.00
5 64 -0 212 -0 0 0 679 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.15 17.9 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 113 NI 618 NF 608 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3 0 -0 308 -0 0 0 636 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.01 16.8 0.00
4 0 -0 299 -0 0 0 670 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.12 17.7 0.00
5 0 -0 293 -0 0 0 669 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.12 17.6 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 13 -0 260 -0 0 0 673 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.13 17.7 0.00
4 13 -0 256 -0 0 0 705 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.23 18.6 0.00
5 13 -0 251 -0 0 0 704 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.23 18.6 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 26 -0 211 -0 0 0 690 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.18 18.2 0.00
4 26 -0 204 -0 0 0 723 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.29 19.1 0.00
5 26 -0 200 -0 0 0 721 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.28 19.0 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 38 -0 178 -0 0 0 702 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.22 18.5 0.00
4 38 -0 150 -0 0 0 734 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.32 19.4 0.00
5 38 -0 149 -0 0 0 732 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.32 19.3 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 51 -0 123 -0 0 0 708 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.24 18.7 0.00
4 51 -0 110 -0 0 0 739 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.34 19.5 0.00
5 51 -0 94 -0 0 0 736 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.33 19.4 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3 64 -0 66 0 0 0 706 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.23 18.6 0.00
4 64 -0 60 0 0 0 739 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.34 19.5 0.00
5 64 -0 46 0 0 0 735 4.02 4.02 6.03 6.03 -2.33 19.4 0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 114 NI 608 NF 380 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	142	-0	0	0	693	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.20	18.3	0.00
4	0	-0	155	-0	0	0	726	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.30	19.2	0.00
5	0	-0	171	-0	0	0	724	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	94	0	0	0	709	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.24	18.7	0.00
4	13	-0	111	-0	0	0	743	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00
5	13	-0	123	-0	0	0	743	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	26	-0	-2004	0	0	0	705	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.23	18.6	0.00
4	26	-0	-2000	0	0	0	742	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00
5	26	-0	-1437	0	0	0	741	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	39	-0	-1266	0	0	0	683	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.16	18.0	0.00
4	39	-0	-2051	0	0	0	724	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.1	0.00
5	39	-0	-2051	0	0	0	724	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.29	19.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	51	-0	-1368	0	0	0	668	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.11	17.6	0.00
4	51	-0	-1317	0	0	0	710	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.25	18.7	0.00
5	51	-0	-2103	0	0	0	711	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.25	18.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	64	-0	-887	0	0	0	523	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.66	13.8	0.00
4	64	-0	-853	0	0	0	571	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.81	15.1	0.00
5	64	-0	-1324	0	0	0	491	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	13.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 65 NI 380 NF 339 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-168	0	0	0	647	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.05	17.1	0.00
4	0	-0	-129	0	0	0	690	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.18	18.2	0.00
5	0	-0	-119	0	0	0	691	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.19	18.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	11	-0	-256	0	0	0	629	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.99	16.6	0.00
4	11	-0	-186	0	0	0	677	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.14	17.9	0.00
5	11	-0	-168	0	0	0	679	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	22	-0	-232	0	0	0	608	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.92	16.0	0.00
4	22	-0	-278	0	0	0	659	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.09	17.4	0.00
5	22	-0	-226	0	0	0	662	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	33	-0	-233	0	0	0	582	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.4	0.00
4	33	-0	-259	0	0	0	637	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.02	16.8	0.00
5	33	-0	-319	0	0	0	641	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.03	16.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	44	-0	-329	0	0	0	562	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.78	14.8	0.00
4	44	-0	-256	0	0	0	609	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.93	16.1	0.00
5	44	-0	-300	0	0	0	614	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.94	16.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	55	-0	-323	0	0	0	516	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.63	13.6	0.00
4	55	-0	-233	0	0	0	586	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.85	15.5	0.00
5	55	-0	-296	0	0	0	581	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 66 NI 339 NF 337 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-380	0	0	0	517	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.64	13.6	0.00
4	0	-0	-348	0	0	0	576	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.2	0.00
5	0	-0	-208	0	0	0	582	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.4	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	11	-0	-465	0	0	0	476	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.51	12.6	0.00
4	11	-0	-391	0	0	0	541	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.71	14.3	0.00
5	11	-0	-382	0	0	0	557	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.76	14.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	22	-0	-503	0	0	0	432	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.37	11.4	0.00
4	22	-0	-482	0	0	0	501	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.2	0.00
5	22	-0	-427	0	0	0	509	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.61	13.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	33	-0	-478	0	0	0	383	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.21	10.1	0.00
4	33	-0	-526	0	0	0	456	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.44	12.0	0.00
5	33	-0	-519	0	0	0	465	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.47	12.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	44	-0	-518	0	0	0	331	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.05	8.7	0.00
4	44	-0	-505	0	0	0	406	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.28	10.7	0.00
5	44	-0	-564	0	0	0	416	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.32	11.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	55	-0	-517	0	0	0	274	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.87	7.2	0.00
4	55	-0	-502	0	0	0	350	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.11	9.2	0.00
5	55	-0	-533	0	0	0	356	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.13	9.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_108_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 67 NI 337 NF 376 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-708	0	0	0	274	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.87	7.2	0.00
4	0	-0	-676	0	0	0	351	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.11	9.3	0.00
5	0	-0	-661	0	0	0	363	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.15	9.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	11	-0	-679	0	0	0	204	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.64	5.4	0.00
4	11	-0	-650	0	0	0	284	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00
5	11	-0	-636	0	0	0	297	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.94	7.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	22	-0	-631	0	0	0	142	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.45	3.8	0.00
4	22	-0	-620	0	0	0	223	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.71	5.9	0.00
5	22	-0	-585	0	0	0	237	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.75	6.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	33	-0	-515	0	0	0	89	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.28	2.3	0.00
4	33	-0	-570	0	0	0	168	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.53	4.4	0.00
5	33	-0	-540	0	0	0	182	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.58	4.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	44	-0	-369	0	0	0	50	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.16	1.3	0.00
4	44	-0	-451	0	0	0	120	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.38	3.2	0.00
5	44	-0	-481	0	0	0	134	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.42	3.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	55	-0	-346	0	0	0	6	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.02	0.2	0.00
4	55	-0	-348	0	0	0	83	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.26	2.2	0.00
5	55	-0	-403	0	0	0	89	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.28	2.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 68 NI 404 NF 402 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-152	-0	0	0	-755	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.39	19.9	0.00
4	0	-0	-464	-0	0	0	-506	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.4	0.00
5	0	-0	-440	-0	0	0	-445	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.41	11.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	22	-0	-127	0	0	0	-785	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.49	20.7	0.00
4	22	-0	-439	-0	0	0	-604	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.91	15.9	0.00
5	22	-0	-451	-0	0	0	-546	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.73	14.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	43	-0	392	0	0	0	-749	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00
4	43	-0	-205	-0	0	0	-640	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.02	16.9	0.00
5	43	-0	-284	-0	0	0	-610	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.93	16.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

3	65	-0	732	0	0	0	-644	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.04	17.0	0.00
4	65	-0	216	0	0	0	-630	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.99	16.6	0.00
5	65	-0	106	0	0	0	-615	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.95	16.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	86	-0	994	0	0	0	-468	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.48	12.4	0.00
4	86	-0	467	0	0	0	-563	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.78	14.9	0.00
5	86	-0	276	0	0	0	-578	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.83	15.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	108	-0	1030	0	0	0	-241	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.76	6.4	0.00
4	108	-0	502	0	0	0	-443	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.40	11.7	0.00
5	108	-0	337	0	0	0	-495	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.57	13.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 69 NI 402 NF 401 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-161	-0	0	0	-280	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.89	7.4	0.00
4	0	-0	-258	-0	0	0	-463	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.47	12.2	0.00
5	0	-0	-277	-0	0	0	-500	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-118	0	0	0	-308	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.98	8.1	0.00
4	20	-0	-221	-0	0	0	-511	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
5	20	-0	-241	-0	0	0	-552	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.75	14.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	447	0	0	0	-268	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.85	7.1	0.00
4	40	-0	152	0	0	0	-500	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.2	0.00
5	40	-0	144	0	0	0	-547	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.73	14.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	866	0	0	0	-150	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.48	4.0	0.00
4	60	-0	458	0	0	0	-446	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.41	11.8	0.00
5	60	-0	319	0	0	0	-499	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	80	-0	1044	0	0	-0	36	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	1.0	0.00
4	80	-0	816	0	0	0	-326	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.03	8.6	0.00
5	80	-0	611	0	0	0	-411	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.30	10.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	100	-0	1087	0	0	-0	245	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00
4	100	-0	806	0	0	0	-149	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.47	3.9	0.00
5	100	-0	646	0	0	0	-261	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.83	6.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 70 NI 401 NF 400 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-131	-0	0	-0	210	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.67	5.6	0.00
4	0	-0	-59	0	0	0	-189	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.60	5.0	0.00
5	0	-0	87	0	0	0	-279	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.88	7.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	142	0	0	-0	206	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.65	5.4	0.00
4	20	-0	193	0	0	0	-197	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.62	5.2	0.00
5	20	-0	189	0	0	0	-266	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.84	7.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	469	0	0	-0	265	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.84	7.0	0.00
4	40	-0	401	0	0	0	-137	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.43	3.6	0.00
5	40	-0	425	0	0	0	-224	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.71	5.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	865	0	0	-0	389	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.23	10.3	0.00
4	60	-0	660	0	0	0	-34	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	0.9	0.00
5	60	-0	618	0	0	0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	80	-0	1199	0	0	-0	580	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.3	0.00
4	80	-0	989	0	0	-0	154	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.49	4.1	0.00
5	80	-0	861	0	0	-0	54	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.17	1.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	100	-0	1236	0	0	-0	824	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.61	21.7	0.00
4	100	-0	1025	0	0	-0	355	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.13	9.4	0.00
5	100	-0	923	0	0	-0	232	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.74	6.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 71 NI 400 NF 399 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	96	0	0	-0	793	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.51	20.9	0.00
4	0	-0	298	0	0	-0	336	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.06	8.9	0.00
5	0	-0	339	0	0	-0	227	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.72	6.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	394	0	0	-0	834	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.64	22.0	0.00
4	20	-0	556	0	0	-0	416	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.32	11.0	0.00
5	20	-0	585	0	0	-0	313	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.99	8.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	815	0	0	-0	946	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.99	25.0	0.00
4	40	-0	781	0	0	-0	549	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.74	14.5	0.00
5	40	-0	825	0	0	-0	450	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.43	11.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	1292	0	0	-0	1128	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.57	29.8	0.00
4	60	-0	1127	0	0	-0	738	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.34	19.5	0.00
5	60	-0	1031	0	0	-0	638	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.02	16.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	80	-0	1517	0	0	-0	1385	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.39	36.6	0.00
4	80	-0	1529	0	0	-0	983	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	25.9	0.00
5	80	-0	1359	0	0	-0	877	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.78	23.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	100	-0	1562	0	0	-0	1689	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.35	44.6	0.00
4	100	-0	1519	0	0	-0	1287	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.08	34.0	0.00
5	100	-0	1397	0	0	-0	1152	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.65	30.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 72 NI 399 NF 266 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	448	0	0	-0	1670	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.29	44.1	0.00
4	0	-0	737	0	0	-0	1256	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.98	33.1	0.00
5	0	-0	926	0	0	-0	1142	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.62	30.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	10	-0	608	0	0	-0	1727	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.47	45.6	0.00
4	10	-0	900	0	0	-0	1342	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.25	35.4	0.00
5	10	-0	940	0	0	-0	1234	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.91	32.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	793	0	0	-0	1803	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.71	47.6	0.00
4	20	-0	1001	0	0	-0	1442	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.57	38.1	0.00
5	20	-0	1073	0	0	-0	1338	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.24	35.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	30	-0	1036	0	0	-0	1897	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.01	50.1	0.00
4	30	-0	1145	0	0	-0	1557	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.93	41.1	0.00
5	30	-0	1163	0	0	-0	1456	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.61	38.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	1219	0	0	-0	2010	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.36	53.0	0.00
4	40	-0	1348	0	0	-0	1687	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.34	44.5	0.00
5	40	-0	1297	0	0	-0	1587	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.02	41.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	50	-0	1257	0	0	-0	2134	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.76	56.3	0.00
4	50	-0	1384	0	0	-0	1824	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.77	48.1	0.00
5	50	-0	1357	0	0	-0	1720	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.44	45.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 105 NI 266 NF 398 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1335	-0	0	-0	2091	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.62	55.2	0.00

4	0	-0	-1408	-0	0	-0	1836	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.81	48.5	0.00
5	0	-0	-1402	-0	0	-0	1749	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.54	46.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	10	-0	-1334	-0	0	-0	1958	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.20	51.7	0.00
4	10	-0	-1406	-0	0	-0	1696	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.37	44.8	0.00
5	10	-0	-1401	-0	0	-0	1609	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.09	42.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-1149	-0	0	-0	1844	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.84	48.7	0.00
4	20	-0	-1260	-0	0	-0	1570	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.97	41.4	0.00
5	20	-0	-1266	-0	0	-0	1483	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.70	39.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	30	-0	-958	-0	0	-0	1748	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.53	46.1	0.00
4	30	-0	-1117	-0	0	-0	1459	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.62	38.5	0.00
5	30	-0	-1131	-0	0	-0	1370	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.34	36.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	-759	-0	0	-0	1672	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.29	44.1	0.00
4	40	-0	-967	-0	0	-0	1362	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.31	35.9	0.00
5	40	-0	-999	-0	0	-0	1271	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.02	33.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	50	-0	-580	-0	0	-0	1613	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.11	42.6	0.00
4	50	-0	-810	-0	0	-0	1281	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.06	33.8	0.00
5	50	-0	-860	-0	0	-0	1185	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.75	31.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 73 NI 398 NF 397 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1717	-0	0	-0	1588	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.03	41.9	0.00
4	0	-0	-1534	-0	0	-0	1262	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.00	33.3	0.00
5	0	-0	-1470	-0	0	-0	1169	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.70	30.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-1680	-0	0	-0	1263	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.00	33.3	0.00
4	20	-0	-1501	-0	0	-0	972	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.08	25.7	0.00
5	20	-0	-1439	-0	0	-0	891	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.82	23.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	-1324	-0	0	-0	1015	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.21	26.8	0.00
4	40	-0	-1211	-0	0	-0	741	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00
5	40	-0	-1167	-0	0	-0	667	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.11	17.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	-908	-0	0	-0	842	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.67	22.2	0.00
4	60	-0	-940	-0	0	-0	569	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.80	15.0	0.00
5	60	-0	-901	-0	0	-0	498	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	80	-0	-465	-0	0	-0	750	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.38	19.8	0.00
4	80	-0	-609	-0	0	-0	457	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.45	12.0	0.00
5	80	-0	-653	-0	0	-0	383	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.21	10.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	100	-0	-153	-0	0	-0	712	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.25	18.8	0.00
4	100	-0	-251	-0	0	-0	407	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.29	10.7	0.00
5	100	-0	-345	-0	0	-0	311	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.99	8.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 74 NI 397 NF 396 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1209	-0	0	-0	708	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.24	18.7	0.00
4	0	-0	-998	-0	0	-0	390	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.24	10.3	0.00
5	0	-0	-820	-0	0	-0	312	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.99	8.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-1172	-0	0	-0	485	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.53	12.8	0.00
4	20	-0	-961	-0	0	-0	209	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.66	5.5	0.00
5	20	-0	-830	-0	0	-0	147	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.46	3.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	-815	-0	0	-0	338	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.07	8.9	0.00
4	40	-0	-663	-0	0	-0	87	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.28	2.3	0.00
5	40	-0	-626	-0	0	-0	29	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.09	0.8	0.00

apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	-384	-0	0	-0	268	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.85	7.1	0.00
4	60	-0	-344	-0	0	-0	25	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.08	0.7	0.00
5	60	-0	-318	-0	0	0	-36	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.11	1.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	80	-0	387	0	0	-0	275	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.87	7.2	0.00
4	80	-0	257	0	0	-0	23	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.07	0.6	0.00
5	80	-0	195	0	0	0	-44	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.14	1.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	100	-0	399	0	0	-0	353	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.12	9.3	0.00
4	100	-0	268	0	0	-0	75	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.24	2.0	0.00
5	100	-0	218	0	0	-0	6	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.02	0.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz_101_IP1 Descrizione: Fondazione_1														
ASTA NUM. 75 NI 396 NF 395 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-631	-0	0	-0	342	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.08	9.0	0.00
4	0	-0	-386	-0	0	-0	68	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.21	1.8	0.00
5	0	-0	-326	-0	0	0	4	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.01	0.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-618	-0	0	-0	223	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.70	5.9	0.00
4	20	-0	-374	-0	0	-0	-8	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.03	0.2	0.00
5	20	-0	-314	-0	0	0	-60	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.19	1.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	-247	-0	0	-0	180	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.57	4.7	0.00
4	40	-0	229	0	0	0	-21	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.07	0.6	0.00
5	40	-0	249	0	0	0	-65	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.21	1.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	60	-0	576	0	0	-0	214	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.68	5.6	0.00
4	60	-0	535	0	0	-0	32	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.10	0.9	0.00
5	60	-0	515	0	0	0	-11	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.03	0.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	80	-0	931	0	0	-0	328	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.6	0.00
4	80	-0	859	0	0	-0	140	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.44	3.7	0.00
5	80	-0	798	0	0	-0	95	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.30	2.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	100	-0	932	0	0	-0	510	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
4	100	-0	849	0	0	-0	311	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.98	8.2	0.00
5	100	-0	799	0	0	-0	254	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
Nome travata: Fondaz_101_IP1 Descrizione: Fondazione_1														
ASTA NUM. 76 NI 395 NF 269 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)														
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato														
NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-32	-0	0	-0	497	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.57	13.1	0.00
4	0	-0	239	0	0	-0	296	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.94	7.8	0.00
5	0	-0	321	0	0	-0	245	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.77	6.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	21	-0	358	0	0	-0	490	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	12.9	0.00
4	21	-0	550	0	0	-0	346	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.09	9.1	0.00
5	21	-0	582	0	0	-0	311	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.98	8.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	42	-0	756	0	0	-0	567	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.80	15.0	0.00
4	42	-0	853	0	0	-0	461	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.46	12.2	0.00
5	42	-0	869	0	0	-0	428	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.36	11.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	63	-0	1163	0	0	-0	727	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.30	19.2	0.00
4	63	-0	1167	0	0	-0	641	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.03	16.9	0.00
5	63	-0	1151	0	0	-0	610	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.93	16.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	84	-0	1559	0	0	-0	970	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.07	25.6	0.00
4	84	-0	1485	0	0	-0	887	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.81	23.4	0.00
5	84	-0	1438	0	0	-0	852	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.70	22.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	105	-0	1559	0	0	-0	1296	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.10	34.2	0.00

4	105	-0	1485	0	0	-0	1197	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.79	31.6	0.00
5	105	-0	1441	0	0	-0	1153	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.65	30.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 77 NI 269 NF 394 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1489	-0	0	-0	1658	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.25	43.8	0.00
4	0	-0	-1343	-0	0	-0	1441	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.56	38.0	0.00
5	0	-0	-1290	-0	0	-0	1370	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.34	36.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-1489	-0	0	-0	1361	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.31	35.9	0.00
4	20	-0	-1343	-0	0	-0	1173	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.71	31.0	0.00
5	20	-0	-1290	-0	0	-0	1112	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.52	29.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-1118	-0	0	-0	1139	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.61	30.1	0.00
4	40	-0	-1048	-0	0	-0	964	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.05	25.4	0.00
5	40	-0	-1017	-0	0	-0	910	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.88	24.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	60	-0	-740	-0	0	-0	992	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.14	26.2	0.00
4	60	-0	-759	-0	0	-0	813	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.57	21.5	0.00
5	60	-0	-745	-0	0	-0	761	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.41	20.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	80	-0	-355	-0	0	-0	922	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.92	24.3	0.00
4	80	-0	-463	-0	0	-0	721	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.28	19.0	0.00
5	80	-0	-480	-0	0	-0	666	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.11	17.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	100	-0	-1	-0	0	-0	918	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.91	24.2	0.00
4	100	-0	-158	-0	0	-0	690	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.19	18.2	0.00
5	100	-0	-207	-0	0	-0	624	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.98	16.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 78 NI 394 NF 273 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1010	-0	0	-0	909	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.88	24.0	0.00
4	0	-0	-832	-0	0	-0	680	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	18.0	0.00
5	0	-0	-755	-0	0	-0	619	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.96	16.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	11	-0	-1006	-0	0	-0	794	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.51	21.0	0.00
4	11	-0	-827	-0	0	-0	586	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.85	15.5	0.00
5	11	-0	-760	-0	0	-0	532	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.68	14.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	23	-0	-801	-0	0	-0	703	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.23	18.6	0.00
4	23	-0	-662	-0	0	-0	510	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
5	23	-0	-622	-0	0	-0	460	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.46	12.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	34	-0	-592	-0	0	-0	637	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.02	16.8	0.00
4	34	-0	-502	-0	0	-0	454	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.44	12.0	0.00
5	34	-0	-470	-0	0	-0	406	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.29	10.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	46	-0	-380	-0	0	-0	594	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.88	15.7	0.00
4	46	-0	-338	-0	0	-0	416	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.32	11.0	0.00
5	46	-0	-322	-0	0	-0	371	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.17	9.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	57	-0	-174	-0	0	-0	573	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.1	0.00
4	57	-0	-171	-0	0	-0	396	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.26	10.5	0.00
5	57	-0	-171	-0	0	-0	350	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.11	9.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 79 NI 273 NF 272 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-585	-0	0	-0	574	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.1	0.00
4	0	-0	-421	-0	0	-0	397	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.26	10.5	0.00
5	0	-0	-379	-0	0	-0	352	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.11	9.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	11	-0	-581	-0	0	-0	508	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.61	13.4	0.00
4	11	-0	-417	-0	0	-0	350	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.11	9.2	0.00
5	11	-0	-374	-0	0	-0	310	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.98	8.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	23	-0	-381	-0	0	-0	465	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.47	12.3	0.00
4	23	-0	-256	-0	0	-0	321	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.02	8.5	0.00
5	23	-0	-225	-0	0	-0	284	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	34	-0	-173	-0	0	-0	446	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.41	11.8	0.00
4	34	-0	-99	-0	0	-0	311	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.98	8.2	0.00
5	34	-0	-76	0	0	-0	276	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.88	7.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	46	-0	225	0	0	-0	451	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.43	11.9	0.00
4	46	-0	244	0	0	-0	319	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.01	8.4	0.00
5	46	-0	228	0	0	-0	285	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	57	-0	230	0	0	-0	476	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.51	12.6	0.00
4	57	-0	239	0	0	-0	347	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.10	9.2	0.00
5	57	-0	227	0	0	-0	312	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.99	8.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 80 NI 272 NF 271 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-116	-0	0	-0	477	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.51	12.6	0.00
4	0	-0	31	0	0	-0	345	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.09	9.1	0.00
5	0	-0	76	0	0	-0	311	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.99	8.2	0.00

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)												
3	11	-0	-117	-0	0	-0	464	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.47	12.2	0.00
4	11	-0	188	0	0	-0	349	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.10	9.2	0.00
5	11	-0	210	0	0	-0	320	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.01	8.4	0.00

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)												
3	23	-0	275	0	0	-0	473	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.50	12.5	0.00
4	23	-0	341	0	0	-0	370	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.17	9.8	0.00
5	23	-0	355	0	0	-0	342	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.08	9.0	0.00

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)												
3	34	-0	475	0	0	-0	505	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.3	0.00
4	34	-0	497	0	0	-0	410	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.30	10.8	0.00
5	34	-0	495	0	0	-0	383	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.21	10.1	0.00

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)												
3	46	-0	670	0	0	-0	559	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.77	14.8	0.00
4	46	-0	655	0	0	-0	467	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.48	12.3	0.00
5	46	-0	639	0	0	-0	440	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.39	11.6	0.00

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)												
3	57	-0	669	0	0	-0	636	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.01	16.8	0.00
4	57	-0	654	0	0	-0	542	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.72	14.3	0.00
5	57	-0	640	0	0	-0	513	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.63	13.6	0.00

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 81 NI 271 NF 270 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	378	0	0	-0	636	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.01	16.8	0.00
4	0	-0	507	0	0	-0	542	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.72	14.3	0.00
5	0	-0	528	0	0	-0	514	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.63	13.6	0.00

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)												
3	11	-0	563	0	0	-0	681	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	18.0	0.00
4	11	-0	660	0	0	-0	602	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.90	15.9	0.00
5	11	-0	670	0	0	-0	576	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.2	0.00

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)												
3	23	-0	761	0	0	-0	747	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.7	0.00
4	23	-0	804	0	0	-0	679	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00

5	23	-0	811	0	0	-0	654	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.07	17.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	34	-0	974	0	0	-0	836	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.65	22.1	0.00
4	34	-0	962	0	0	-0	773	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.45	20.4	0.00
5	34	-0	944	0	0	-0	748	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	46	-0	1138	0	0	-0	948	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.00	25.0	0.00
4	46	-0	1137	0	0	-0	885	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.80	23.4	0.00
5	46	-0	1091	0	0	-0	859	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.72	22.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	57	-0	1142	0	0	-0	1077	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.41	28.4	0.00
4	57	-0	1131	0	0	-0	1015	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.21	26.8	0.00
5	57	-0	1095	0	0	-0	985	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.12	26.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_101_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 82 NI 270 NF 393 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²		cm ²		kg/cm ²		mm
3	0	-0	937	0	0	-0	1078	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.41	28.4	0.00
4	0	-0	1037	0	0	-0	1014	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.21	26.8	0.00
5	0	-0	1068	0	0	-0	986	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.12	26.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	11	-0	1115	0	0	-0	1187	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.76	31.3	0.00
4	11	-0	1184	0	0	-0	1134	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.59	29.9	0.00
5	11	-0	1181	0	0	-0	1108	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.51	29.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	23	-0	1298	0	0	-0	1317	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.17	34.8	0.00
4	23	-0	1323	0	0	-0	1271	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.02	33.5	0.00
5	23	-0	1317	0	0	-0	1244	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.94	32.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	34	-0	1488	0	0	-0	1469	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.65	38.8	0.00
4	34	-0	1468	0	0	-0	1425	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.51	37.6	0.00
5	34	-0	1445	0	0	-0	1396	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.42	36.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	46	-0	1668	0	0	-0	1641	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.20	43.3	0.00
4	46	-0	1620	0	0	-0	1596	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.05	42.1	0.00
5	46	-0	1578	0	0	-0	1564	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.95	41.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	57	-0	1672	0	0	-0	1833	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.80	48.4	0.00
4	57	-0	1624	0	0	-0	1783	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.64	47.0	0.00
5	57	-0	1585	0	0	-0	1746	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.53	46.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_102_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 83 NI 393 NF 390 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²		cm ²		kg/cm ²		mm
3	0	-0	-2291	-0	0	-0	1679	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.32	44.3	0.00
4	0	-0	-2037	-0	0	-0	1511	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.78	39.9	0.00
5	0	-0	-1953	-0	0	-0	1454	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.60	38.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	22	-0	-2292	-0	0	-0	1178	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.73	31.1	0.00
4	22	-0	-2038	-0	0	-0	1065	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.37	28.1	0.00
5	22	-0	-1954	-0	0	-0	1027	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.25	27.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	44	-0	-1964	-0	0	-0	748	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.37	19.8	0.00
4	44	-0	-1773	-0	0	-0	677	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.14	17.9	0.00
5	44	-0	-1708	-0	0	-0	653	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.07	17.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	66	-0	-1635	-0	0	-0	391	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.24	10.3	0.00
4	66	-0	-1517	-0	0	-0	346	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.09	9.1	0.00
5	66	-0	-1466	-0	0	-0	332	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.05	8.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	87	-0	-1303	-0	0	-0	107	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.34	2.8	0.00
4	87	-0	-1259	-0	0	-0	70	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.22	1.9	0.00
5	87	-0	-1233	-0	0	-0	62	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.20	1.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

3	109	-0	-1008	-0	0	0	-118	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00
4	109	-0	-996	-0	0	0	-147	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.46	3.9	0.00
5	109	-0	-998	-0	0	0	-156	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.49	4.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_102_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 84 NI 390 NF 387 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-1396	-0	0	0	-107	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.34	2.8	0.00
4	0	-0	-1234	-0	0	0	-140	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.44	3.7	0.00
5	0	-0	-1157	-0	0	0	-146	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.46	3.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-1396	-0	0	0	-389	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.23	10.3	0.00
4	20	-0	-1234	-0	0	0	-390	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.23	10.3	0.00
5	20	-0	-1167	-0	0	0	-385	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-1127	-0	0	0	-617	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.95	16.3	0.00
4	40	-0	-1015	-0	0	0	-595	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.88	15.7	0.00
5	40	-0	-978	-0	0	0	-583	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	-862	-0	0	0	-791	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.50	20.9	0.00
4	61	-0	-808	-0	0	0	-759	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.40	20.0	0.00
5	61	-0	-781	-0	0	0	-741	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	-598	-0	0	0	-911	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.88	24.0	0.00
4	81	-0	-600	-0	0	0	-879	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.78	23.2	0.00
5	81	-0	-592	-0	0	0	-861	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.72	22.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	-345	-0	0	0	-980	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.10	25.9	0.00
4	101	-0	-392	-0	0	0	-957	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.03	25.3	0.00
5	101	-0	-403	-0	0	0	-941	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.98	24.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_102_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 85 NI 387 NF 385 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-699	-0	0	0	-971	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.07	25.6	0.00
4	0	-0	-595	-0	0	0	-949	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.00	25.0	0.00
5	0	-0	-564	-0	0	0	-932	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.95	24.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	20	-0	-699	-0	0	0	-1112	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.52	29.4	0.00
4	20	-0	-595	-0	0	0	-1069	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.39	28.2	0.00
5	20	-0	-564	-0	0	0	-1046	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.31	27.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	40	-0	-462	-0	0	0	-1206	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.82	31.8	0.00
4	40	-0	-400	-0	0	0	-1150	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.64	30.4	0.00
5	40	-0	-383	-0	0	0	-1123	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.56	29.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	61	-0	-220	-0	0	0	-1249	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.95	33.0	0.00
4	61	-0	-214	-0	0	0	-1194	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.78	31.5	0.00
5	61	-0	-205	-0	0	0	-1165	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.69	30.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	239	0	0	0	-1247	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.95	32.9	0.00
4	81	-0	185	0	0	0	-1198	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.79	31.6	0.00
5	81	-0	140	0	0	0	-1172	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.71	30.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	101	-0	238	0	0	0	-1199	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.79	31.6	0.00
4	101	-0	175	0	0	0	-1161	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.67	30.6	0.00
5	101	-0	140	0	0	0	-1143	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.62	30.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_102_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 86 NI 385 NF 384 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

cm		kg		kg*m		cm²		kg/cm²		mm				
3	0	-0	-152	-0	0	0	-1196	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.79	31.6	0.00
4	0	-0	-68	-0	0	0	-1163	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.68	30.7	0.00
5	0	-0	-24	-0	0	0	-1141	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.61	30.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	20	-0	-152	-0	0	0	-1227	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.88	32.4	0.00
4	20	-0	109	0	0	0	-1177	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.73	31.1	0.00
5	20	-0	117	0	0	0	-1151	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.64	30.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	40	-0	274	0	0	0	-1214	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.84	32.0	0.00
4	40	-0	276	0	0	0	-1155	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.66	30.5	0.00
5	40	-0	280	0	0	0	-1128	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.57	29.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	61	-0	503	0	0	0	-1157	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.66	30.5	0.00
4	61	-0	462	0	0	0	-1099	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.48	29.0	0.00
5	61	-0	448	0	0	0	-1071	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.39	28.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	81	-0	711	0	0	0	-1057	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.35	27.9	0.00
4	81	-0	637	0	0	0	-1006	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.19	26.5	0.00
5	81	-0	608	0	0	0	-982	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	25.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	101	-0	706	0	0	0	-914	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.89	24.1	0.00
4	101	-0	633	0	0	0	-878	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.78	23.2	0.00
5	101	-0	605	0	0	0	-859	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.72	22.7	0.00

Nome travata: **Fondaz_102_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 87 NI 384 NF 383 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm
3	0	-0	268	0	0	0	-919	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.91	24.3	0.00
4	0	-0	375	0	0	0	-884	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.80	23.3	0.00
5	0	-0	395	0	0	0	-865	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.74	22.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	21	-0	476	0	0	0	-865	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.74	22.8	0.00
4	21	-0	551	0	0	0	-807	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.55	21.3	0.00
5	21	-0	560	0	0	0	-784	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.48	20.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	42	-0	689	0	0	0	-766	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.43	20.2	0.00
4	42	-0	721	0	0	0	-693	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.19	18.3	0.00
5	42	-0	724	0	0	0	-668	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.11	17.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	64	-0	910	0	0	0	-622	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.97	16.4	0.00
4	64	-0	898	0	0	0	-541	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.71	14.3	0.00
5	64	-0	883	0	0	0	-516	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.63	13.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	85	-0	1101	0	0	0	-435	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.38	11.5	0.00
4	85	-0	1084	0	0	0	-353	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.12	9.3	0.00
5	85	-0	1050	0	0	0	-331	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.05	8.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	106	-0	1096	0	0	0	-202	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.64	5.3	0.00
4	106	-0	1074	0	0	0	-124	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.39	3.3	0.00
5	106	-0	1045	0	0	0	-108	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.34	2.9	0.00

Nome travata: **Fondaz_104_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 88 NI 276 NF 369 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg				kg*m				cm ²		kg/cm ²		mm
3	0	-0	-3038	-0	0	-0	2384	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.55	62.9	0.00
4	0	-0	-2808	-0	0	-0	2146	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.79	56.6	0.00
5	0	-0	-2704	-0	0	-0	2066	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.54	54.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	27	-0	-3046	-0	0	-0	1564	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.95	41.3	0.00
4	27	-0	-2816	-0	0	-0	1388	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.39	36.6	0.00
5	27	-0	-2717	-0	0	-0	1335	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.23	35.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

3	54	-0	-2558	-0	0	-0	871	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.76	23.0	0.00
4	54	-0	-2403	-0	0	-0	737	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.33	19.4	0.00
5	54	-0	-2336	-0	0	-0	699	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.21	18.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	81	-0	-2076	-0	0	-0	308	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.97	8.1	0.00
4	81	-0	-1999	-0	0	-0	194	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.61	5.1	0.00
5	81	-0	-1954	-0	0	-0	169	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.53	4.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	108	-0	-1601	-0	0	0	-130	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.41	3.4	0.00
4	108	-0	-1602	-0	0	0	-244	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.77	6.4	0.00
5	108	-0	-1581	-0	0	0	-264	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.84	7.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	135	-0	-1137	-0	0	0	-436	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.38	11.5	0.00
4	135	-0	-1211	-0	0	0	-570	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.80	15.0	0.00
5	135	-0	-1214	-0	0	0	-591	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.87	15.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_104_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 89 NI 369 NF 298 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²		kg/cm ²		mm

3	0	-0	-1099	-0	0	0	-439	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.39	11.6	0.00
4	0	-0	-949	-0	0	0	-572	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.81	15.1	0.00
5	0	-0	-903	-0	0	0	-593	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.88	15.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	-1100	-0	0	0	-577	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.83	15.2	0.00
4	13	-0	-949	-0	0	0	-692	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.19	18.2	0.00
5	13	-0	-904	-0	0	0	-706	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.24	18.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	25	-0	-892	-0	0	0	-690	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.18	18.2	0.00
4	25	-0	-773	-0	0	0	-789	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.50	20.8	0.00
5	25	-0	-737	-0	0	0	-799	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.53	21.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	38	-0	-681	-0	0	0	-775	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.45	20.5	0.00
4	38	-0	-601	-0	0	0	-865	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.74	22.8	0.00
5	38	-0	-573	-0	0	0	-871	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.76	23.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	50	-0	-466	-0	0	0	-835	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.64	22.0	0.00
4	50	-0	-426	-0	0	0	-918	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.91	24.2	0.00
5	50	-0	-413	-0	0	0	-923	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.92	24.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	63	-0	-270	-0	0	0	-869	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.75	22.9	0.00
4	63	-0	-246	-0	0	0	-949	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.00	25.0	0.00
5	63	-0	-249	-0	0	0	-954	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.02	25.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_104_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 90 NI 298 NF 297 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²		kg/cm ²		mm

3	0	-0	-602	-0	0	0	-869	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.75	22.9	0.00
4	0	-0	-488	-0	0	0	-950	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.01	25.1	0.00
5	0	-0	-442	-0	0	0	-955	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.02	25.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	-602	-0	0	0	-945	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.99	24.9	0.00
4	13	-0	-488	-0	0	0	-1012	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.20	26.7	0.00
5	13	-0	-448	-0	0	0	-1012	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.20	26.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	25	-0	-403	-0	0	0	-996	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.15	26.3	0.00
4	25	-0	-320	-0	0	0	-1052	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.33	27.8	0.00
5	25	-0	-298	-0	0	0	-1050	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.32	27.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	38	-0	-203	-0	0	0	-1021	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.23	26.9	0.00
4	38	-0	-155	-0	0	0	-1072	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.39	28.3	0.00
5	38	-0	-141	-0	0	0	-1067	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.38	28.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	50	-0	195	0	0	0	-1021	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.23	27.0	0.00
4	50	-0	178	0	0	0	-1070	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.39	28.2	0.00
5	50	-0	167	0	0	0	-1066	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.38	28.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	63	-0	194	0	0	0	-997	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.16	26.3	0.00
4	63	-0	178	0	0	0	-1047	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.32	27.6	0.00
5	63	-0	168	0	0	0	-1045	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.31	27.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_104_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 91 NI 297 NF 363 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-173	-0	0	0	-997	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.16	26.3	0.00
4	0	-0	-114	-0	0	0	-1047	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.31	27.6	0.00
5	0	-0	-100	-0	0	0	-1044	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.31	27.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	-173	-0	0	0	-1019	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.23	26.9	0.00
4	13	-0	-115	-0	0	0	-1062	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.36	28.0	0.00
5	13	-0	-101	-0	0	0	-1057	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.35	27.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	25	-0	214	0	0	0	-1017	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.22	26.8	0.00
4	25	-0	205	0	0	0	-1056	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.34	27.9	0.00
5	25	-0	205	0	0	0	-1051	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.33	27.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	38	-0	419	0	0	0	-990	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.13	26.1	0.00
4	38	-0	370	0	0	0	-1030	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.26	27.2	0.00
5	38	-0	352	0	0	0	-1025	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.25	27.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	50	-0	595	0	0	0	-939	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.97	24.8	0.00
4	50	-0	543	0	0	0	-984	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	26.0	0.00
5	50	-0	506	0	0	0	-981	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.10	25.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	63	-0	595	0	0	0	-864	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.73	22.8	0.00
4	63	-0	537	0	0	0	-916	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.90	24.2	0.00
5	63	-0	506	0	0	0	-917	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.90	24.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_105_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 93 NI 358 NF 296 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-628	-0	0	0	-864	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.74	22.8	0.00
4	0	-0	-468	-0	0	0	-917	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.90	24.2	0.00
5	0	-0	-426	-0	0	0	-917	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.90	24.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	-624	-0	0	0	-945	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.99	24.9	0.00
4	13	-0	-464	-0	0	0	-978	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.10	25.8	0.00
5	13	-0	-422	-0	0	0	-972	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.08	25.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	26	-0	-429	-0	0	0	-1000	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.17	26.4	0.00
4	26	-0	-296	-0	0	0	-1016	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.22	26.8	0.00
5	26	-0	-263	-0	0	0	-1005	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.18	26.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	39	-0	-227	-0	0	0	-1029	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.26	27.1	0.00
4	39	-0	-134	-0	0	0	-1033	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.27	27.3	0.00
5	39	-0	-106	-0	0	0	-1018	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.22	26.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	52	-0	162	0	0	0	-1031	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.26	27.2	0.00
4	52	-0	222	0	0	0	-1026	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.25	27.1	0.00
5	52	-0	203	0	0	0	-1012	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.21	26.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	65	-0	165	0	0	0	-1010	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.20	26.6	0.00
4	65	-0	216	0	0	0	-997	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.16	26.3	0.00
5	65	-0	206	0	0	0	-983	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	26.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_105_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 94 NI 296 NF 295 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-141	-0	0	0	-1009	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.19	26.6	0.00
4	0	-0	-55	-0	0	0	-999	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.16	26.4	0.00
5	0	-0	-11	-0	0	0	-983	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.11	25.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	13	-0	-138	-0	0	0	-1027	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.25	27.1	0.00
4	13	-0	110	0	0	0	-1006	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.18	26.5	0.00
5	13	-0	120	0	0	0	-986	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.12	26.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	26	-0	240	0	0	0	-1020	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.23	26.9	0.00
4	26	-0	267	0	0	0	-990	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.14	26.1	0.00
5	26	-0	276	0	0	0	-970	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.07	25.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	39	-0	442	0	0	0	-986	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.12	26.0	0.00
4	39	-0	431	0	0	0	-954	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.02	25.2	0.00
5	39	-0	425	0	0	0	-933	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.95	24.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	52	-0	635	0	0	0	-927	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.93	24.5	0.00
4	52	-0	603	0	0	0	-896	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.84	23.6	0.00
5	52	-0	581	0	0	0	-877	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.78	23.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	65	-0	639	0	0	0	-843	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.67	22.2	0.00
4	65	-0	607	0	0	0	-815	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.58	21.5	0.00
5	65	-0	587	0	0	0	-799	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.53	21.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_105_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 95 NI 295 NF 352 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	465	0	0	0	-842	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.67	22.2	0.00
4	0	-0	474	0	0	0	-815	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.58	21.5	0.00
5	0	-0	469	0	0	0	-797	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.52	21.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	13	-0	651	0	0	0	-781	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.47	20.6	0.00
4	13	-0	639	0	0	0	-753	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.38	19.9	0.00
5	13	-0	625	0	0	0	-736	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.33	19.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	26	-0	851	0	0	0	-695	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.20	18.3	0.00
4	26	-0	796	0	0	0	-668	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.12	17.6	0.00
5	26	-0	782	0	0	0	-653	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.07	17.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	39	-0	1069	0	0	0	-582	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.84	15.4	0.00
4	39	-0	969	0	0	0	-563	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.78	14.9	0.00
5	39	-0	931	0	0	0	-551	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.74	14.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	52	-0	1237	0	0	0	-444	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.41	11.7	0.00
4	52	-0	1159	0	0	0	-435	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.38	11.5	0.00
5	52	-0	1096	0	0	0	-428	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.36	11.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	65	-0	1241	0	0	0	-283	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00
4	65	-0	1153	0	0	0	-284	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00
5	65	-0	1100	0	0	0	-283	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.90	7.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 96 NI 281 NF 381 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
cm		kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-2694	0	0	0	1479	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.68	39.0	0.00
4	0	-0	-2476	0	0	0	1358	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.30	35.8	0.00
5	0	-0	-2372	0	0	0	1314	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.16	34.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	27	-0	-2704	0	0	0	741	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.35	19.6	0.00
4	27	-0	-2484	0	0	0	680	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.15	17.9	0.00
5	27	-0	-2390	0	0	0	663	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00

apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3 55	-0 -2273	0	0	0	115	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.36	3.0	0.00
4 55	-0 -2117	0	0	0	98	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.31	2.6	0.00
5 55	-0 -2058	0	0	0	92	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.29	2.4	0.00
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3 82	-0 -1849	0	0	-0	-398	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.26	10.5	0.00
4 82	-0 -1765	0	0	-0	-392	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.24	10.3	0.00
5 82	-0 -1720	0	0	-0	-386	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3 109	-0 -1433	0	0	-0	-794	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.51	21.0	0.00
4 109	-0 -1419	0	0	-0	-782	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.48	20.6	0.00
5 109	-0 -1396	0	0	-0	-769	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.44	20.3	0.00
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3 137	-0 -1032	0	0	-0	-1075	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.40	28.4	0.00
4 137	-0 -1076	0	0	-0	-1075	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.40	28.4	0.00
5 137	-0 -1076	0	0	-0	-1063	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.37	28.0	0.00
apost= --	aant= --	ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 97 NI 381 NF 303 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-751	-0	0	0	-1046	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.31	27.6	0.00
4	0	-0	-636	-0	0	0	-1059	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.35	27.9	0.00
5	0	-0	-601	-0	0	0	-1049	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.32	27.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	13	-0	-747	-0	0	0	-1142	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.62	30.1	0.00
4	13	-0	-631	-0	0	0	-1140	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.61	30.1	0.00
5	13	-0	-597	-0	0	0	-1126	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.56	29.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	26	-0	-554	-0	0	0	-1212	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.84	32.0	0.00
4	26	-0	-468	-0	0	0	-1199	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.80	31.7	0.00
5	26	-0	-443	-0	0	0	-1181	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.74	31.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	38	-0	-355	-0	0	0	-1256	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.98	33.1	0.00
4	38	-0	-311	-0	0	0	-1239	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.92	32.7	0.00
5	38	-0	-291	-0	0	0	-1218	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.86	32.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	51	-0	-147	-0	0	0	-1275	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.04	33.6	0.00
4	51	-0	-151	-0	0	0	-1257	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.98	33.2	0.00
5	51	-0	-152	-0	0	0	-1237	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.92	32.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	64	-0	23	0	0	0	-1273	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.03	33.6	0.00
4	64	-0	26	0	0	0	-1251	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.96	33.0	0.00
5	64	-0	3	0	0	0	-1234	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.91	32.6	0.00

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione 1**
ASTA NUM. 98 NI 303 NF 302 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	-374	-0	0	0	-1271	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.02	33.5	0.00
4	0	-0	-292	-0	0	0	-1253	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.97	33.1	0.00
5	0	-0	-236	-0	0	0	-1232	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.90	32.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	13	-0	-367	-0	0	0	-1318	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.17	34.8	0.00
4	13	-0	-285	-0	0	0	-1290	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.08	34.0	0.00
5	13	-0	-242	-0	0	0	-1264	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.00	33.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	26	-0	-187	-0	0	0	-1341	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.24	35.4	0.00
4	26	-0	-130	-0	0	0	-1305	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.13	34.4	0.00
5	26	-0	-117	-0	0	0	-1280	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.05	33.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	38	-0	178	0	0	0	-1339	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.24	35.3	0.00
4	38	-0	157	0	0	0	-1302	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.12	34.4	0.00
5	38	-0	152	0	0	0	-1275	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.04	33.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	51	-0	376	0	0	0	-1314	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.16	34.7	0.00

4	51	-0	334	0	0	0	-1278	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.05	33.7	0.00
5	51	-0	316	0	0	0	-1253	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.97	33.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	64	-0	375	0	0	0	-1264	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.00	33.4	0.00
4	64	-0	334	0	0	0	-1233	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.90	32.5	0.00
5	64	-0	318	0	0	0	-1209	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.83	31.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 99 NI 302 NF 301 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-183	-0	0	0	-1264	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.00	33.4	0.00
4	0	-0	-124	-0	0	0	-1233	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.90	32.5	0.00
5	0	-0	-108	-0	0	0	-1209	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.83	31.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	-183	-0	0	0	-1287	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.08	34.0	0.00
4	13	-0	-124	-0	0	0	-1249	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.95	33.0	0.00
5	13	-0	-109	-0	0	0	-1223	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.87	32.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	26	-0	169	0	0	0	-1288	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.08	34.0	0.00
4	26	-0	165	0	0	0	-1246	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.94	32.9	0.00
5	26	-0	168	0	0	0	-1220	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.86	32.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	38	-0	358	0	0	0	-1266	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.01	33.4	0.00
4	38	-0	315	0	0	0	-1225	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.88	32.3	0.00
5	38	-0	300	0	0	0	-1198	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.79	31.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	51	-0	516	0	0	0	-1222	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.87	32.2	0.00
4	51	-0	474	0	0	0	-1184	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.75	31.2	0.00
5	51	-0	440	0	0	0	-1160	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.67	30.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	64	-0	515	0	0	0	-1156	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.66	30.5	0.00
4	64	-0	468	0	0	0	-1124	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.56	29.7	0.00
5	64	-0	440	0	0	0	-1103	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.49	29.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 100 NI 301 NF 300 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	-55	-0	0	0	-1156	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.66	30.5	0.00
4	0	-0	-11	-0	0	0	-1125	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.56	29.7	0.00
5	0	-0	14	-0	0	0	-1103	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.49	29.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	13	-0	110	0	0	0	-1164	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.69	30.7	0.00
4	13	-0	131	0	0	0	-1127	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.57	29.7	0.00
5	13	-0	133	0	0	0	-1103	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.49	29.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	26	-0	279	0	0	0	-1150	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.64	30.3	0.00
4	26	-0	268	0	0	0	-1110	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.52	29.3	0.00
5	26	-0	266	0	0	0	-1086	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.44	28.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	38	-0	451	0	0	0	-1113	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.52	29.4	0.00
4	38	-0	408	0	0	0	-1076	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.41	28.4	0.00
5	38	-0	394	0	0	0	-1052	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.33	27.8	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	51	-0	618	0	0	0	-1055	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.34	27.8	0.00
4	51	-0	553	0	0	0	-1023	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.24	27.0	0.00
5	51	-0	526	0	0	0	-1001	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.17	26.4	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	64	-0	618	0	0	0	-976	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.09	25.8	0.00
4	64	-0	553	0	0	0	-951	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.01	25.1	0.00
5	64	-0	528	0	0	0	-934	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.96	24.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 101 NI 300 NF 299 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	165	0	0	0	-976	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.09	25.8	0.00
4	0	-0	185	0	0	0	-952	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.01	25.1	0.00
5	0	-0	187	0	0	0	-933	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.95	24.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	13	-0	326	0	0	0	-955	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.02	25.2	0.00
4	13	-0	324	0	0	0	-928	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.94	24.5	0.00
5	13	-0	318	0	0	0	-910	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.88	24.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	26	-0	495	0	0	0	-913	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.89	24.1	0.00
4	26	-0	458	0	0	0	-887	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.81	23.4	0.00
5	26	-0	449	0	0	0	-869	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.75	22.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	38	-0	674	0	0	0	-849	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.69	22.4	0.00
4	38	-0	600	0	0	0	-828	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.62	21.9	0.00
5	38	-0	575	0	0	0	-812	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.57	21.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	51	-0	821	0	0	0	-765	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.42	20.2	0.00
4	51	-0	753	0	0	0	-751	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.38	19.8	0.00
5	51	-0	710	0	0	0	-738	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.34	19.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	64	-0	821	0	0	0	-660	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.09	17.4	0.00
4	64	-0	747	0	0	0	-655	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.07	17.3	0.00
5	64	-0	710	0	0	0	-646	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.05	17.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_103_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 102 NI 299 NF 378 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	648	0	0	0	-660	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.09	17.4	0.00
4	0	-0	609	0	0	0	-656	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.08	17.3	0.00
5	0	-0	608	0	0	0	-647	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.05	17.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	13	-0	659	0	0	0	-577	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.83	15.2	0.00
4	13	-0	641	0	0	0	-578	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.83	15.3	0.00
5	13	-0	617	0	0	0	-571	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.81	15.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	26	-0	820	0	0	0	-489	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	12.9	0.00
4	26	-0	733	0	0	0	-494	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.56	13.0	0.00
5	26	-0	747	0	0	0	-489	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.55	12.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	38	-0	1043	0	0	0	-365	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.15	9.6	0.00
4	38	-0	870	0	0	0	-385	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.22	10.2	0.00
5	38	-0	832	0	0	0	-380	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.20	10.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	51	-0	1198	0	0	0	-213	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.68	5.6	0.00
4	51	-0	1069	0	0	0	-254	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.81	6.7	0.00
5	51	-0	962	0	0	0	-259	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.82	6.8	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	64	-0	1235	0	0	0	-49	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.15	1.3	0.00
4	64	-0	1104	0	0	0	-100	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.32	2.6	0.00
5	64	-0	1022	0	0	0	-116	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.37	3.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_110_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 110 NI 269 NF 407 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm
3	0	-0	3022	-0	0	0	329	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.04	8.7	0.00
4	0	-0	3026	-0	0	0	68	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.21	1.8	0.00
5	0	-0	2997	-0	0	0	11	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.04	0.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	94	-0	2386	-0	0	0	2866	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.07	75.6	0.00
4	94	-0	2461	-0	0	0	2641	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.36	69.7	0.00

5	94	-0	2450	-0	0	0	2566	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.12	67.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	188	-0	1222	0	0	0	3117	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.87	82.2	0.00
4	188	-0	1306	0	0	0	3072	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.73	81.1	0.00
5	188	-0	1304	0	0	0	3016	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.55	79.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	281	-0	-485	0	0	0	2288	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.24	60.4	0.00
4	281	-0	-360	0	0	0	2458	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.78	64.9	0.00
5	281	-0	-327	0	0	0	2461	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.79	65.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	375	-0	-1738	0	0	-0	-847	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.68	22.3	0.00
4	375	-0	-1509	0	0	-0	800	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.53	21.1	0.00
5	375	-0	-1441	0	0	-0	886	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.81	23.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	469	-0	-2374	0	0	-0	-2775	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.79	73.2	0.00
4	469	-0	-2074	0	0	-0	-1936	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.13	51.1	0.00
5	469	-0	-1980	0	0	-0	-1730	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.48	45.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_110_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 103 NI 407 NF 356 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	4662	-0	0	-0	-4023	4.02	4.02	6.03	6.03	-12.74	106.2	0.00
4	0	-0	4090	-0	0	-0	-3015	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.55	79.6	0.00
5	0	-0	3908	-0	0	-0	-2753	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.72	72.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	88	-0	4108	-0	0	-0	-1146	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.63	30.2	0.00
4	88	-0	3598	-0	0	-0	-504	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.60	13.3	0.00
5	88	-0	3436	-0	0	-0	470	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.49	12.4	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	176	-0	2991	-0	0	0	1740	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.51	45.9	0.00
4	176	-0	2571	-0	0	0	1984	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.28	52.4	0.00
5	176	-0	2442	-0	0	0	2007	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.36	53.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	263	-0	1883	-0	0	0	2612	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.27	68.9	0.00
4	263	-0	1525	-0	0	0	2625	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.31	69.3	0.00
5	263	-0	1429	-0	0	0	2594	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.21	68.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	351	-0	834	0	0	0	2561	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.11	67.6	0.00
4	351	-0	506	0	0	0	2375	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.52	62.7	0.00
5	351	-0	428	0	0	0	2301	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.28	60.7	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	439	-0	-213	0	0	0	1579	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.00	41.7	0.00
4	439	-0	-519	0	0	0	1227	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.88	32.4	0.00
5	439	-0	-588	0	0	0	1119	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.54	29.5	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_109_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 111 NI 266 NF 408 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)
armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm
3	0	-0	3832	-0	0	0	2	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.01	0.0	0.00
4	0	-0	3790	-0	0	-0	-318	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.01	8.4	0.00
5	0	-0	3725	-0	0	-0	-382	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.21	10.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	96	-0	3119	-0	0	0	3338	4.02	4.02	6.03	6.03	-10.57	88.1	0.00
4	96	-0	3156	-0	0	0	3016	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.55	79.6	0.00
5	96	-0	3118	-0	0	0	2902	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.19	76.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	192	-0	1599	0	0	0	3846	4.02	4.02	6.03	6.03	-12.18	101.5	0.00
4	192	-0	1671	0	0	0	3707	4.02	4.02	6.03	6.03	-11.74	97.8	0.00
5	192	-0	1662	-0	0	0	3622	4.02	4.02	6.03	6.03	-11.47	95.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	288	-0	-780	0	0	0	2899	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.18	76.5	0.00
4	288	-0	-615	0	0	0	3007	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.52	79.4	0.00
5	288	-0	-572	0	0	0	2990	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.47	78.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

3	384	-0	-2487	0	0	-0	-942	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.98	24.9	0.00
4	384	-0	-2143	0	0	-0	899	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.85	23.7	0.00
5	384	-0	-2057	0	0	-0	984	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.12	26.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	480	-0	-3199	0	0	-0	-3671	4.02	4.02	6.03	6.03	-11.62	96.9	0.00
4	480	-0	-2783	0	0	-0	-2681	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.49	70.8	0.00
5	480	-0	-2664	0	0	-0	-2444	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.74	64.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_109_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 106 NI 408 NF 265 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm

3	0	-0	4971	-0	0	-0	-4678	4.02	4.02	6.03	6.03	-14.81	123.5	0.00
4	0	-0	4379	-0	0	-0	-3604	4.02	4.02	6.03	6.03	-11.41	95.1	0.00
5	0	-0	4203	-0	0	-0	-3320	4.02	4.02	6.03	6.03	-10.51	87.6	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	99	-0	4333	-0	0	-0	-1331	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.21	35.1	0.00
4	99	-0	3812	-0	0	-0	-667	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.11	17.6	0.00
5	99	-0	3654	-0	0	-0	575	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.82	15.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	198	-0	3037	-0	0	0	1995	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.32	52.7	0.00
4	198	-0	2627	-0	0	0	2219	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.02	58.6	0.00
5	198	-0	2499	-0	0	0	2233	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.07	58.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	297	-0	1828	-0	0	0	2861	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.06	75.5	0.00
4	297	-0	1491	-0	0	0	2853	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.03	75.3	0.00
5	297	-0	1399	-0	0	0	2813	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.91	74.2	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	397	-0	672	0	0	0	2576	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.16	68.0	0.00
4	397	-0	351	0	0	0	2352	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.45	62.1	0.00
5	397	-0	-321	0	0	0	2273	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.20	60.0	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	496	-0	-449	0	0	0	1198	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.79	31.6	0.00
4	496	-0	-768	0	0	-0	785	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.48	20.7	0.00
5	496	-0	-842	0	0	-0	662	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.10	17.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_106_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 108 NI 319 NF 408 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m				cm ²			kg/cm ²	mm

3	0	-0	-2504	-0	0	-0	1033	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.27	27.3	0.00
4	0	-0	-2107	-0	0	-0	619	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.96	16.3	0.00
5	0	-0	-1979	-0	0	-0	521	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.65	13.7	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	92	-0	-2498	-0	0	0	-1270	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.02	33.5	0.00
4	92	-0	-2101	-0	0	0	-1318	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.17	34.8	0.00
5	92	-0	-1979	-0	0	0	-1301	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.12	34.3	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	184	-0	-996	-0	0	0	-2179	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.90	57.5	0.00
4	184	-0	-784	-0	0	0	-2030	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.43	53.6	0.00
5	184	-0	-729	-0	0	0	-1975	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.25	52.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	276	-0	2091	0	0	0	-1689	4.02	4.02	6.03	6.03	-5.35	44.6	0.00
4	276	-0	1904	0	0	0	-1528	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.84	40.3	0.00
5	276	-0	1837	0	0	0	-1474	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.67	38.9	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	368	-0	3761	0	0	-0	266	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.84	7.0	0.00
4	368	-0	3367	0	0	-0	258	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.82	6.8	0.00
5	368	-0	3230	0	0	-0	247	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.78	6.5	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

3	460	-0	3767	0	0	-0	3732	4.02	4.02	6.03	6.03	-11.82	98.5	0.00
4	460	-0	3373	0	0	-0	3362	4.02	4.02	6.03	6.03	-10.64	88.7	0.00
5	460	-0	3238	0	0	-0	3225	4.02	4.02	6.03	6.03	-10.21	85.1	0.00

apost= -- aant= -- ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)

Nome travata: **Fondaz_106_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 109 NI 408 NF 407 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm ²				kg/cm ²		mm

3	0	-0	-3692	-0	0	-0	3836	4.02	4.02	6.03	6.03	-12.15	101.2	0.00
4	0	-0	-3224	-0	0	-0	3349	4.02	4.02	6.03	6.03	-10.60	88.4	0.00
5	0	-0	-3075	-0	0	-0	3190	4.02	4.02	6.03	6.03	-10.10	84.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	90	-0	-3686	-0	0	-0	512	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.62	13.5	0.00
4	90	-0	-3218	-0	0	-0	449	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.42	11.8	0.00
5	90	-0	-3069	-0	0	-0	424	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.34	11.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	181	-0	-1953	-0	0	0	-1257	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.98	33.2	0.00
4	181	-0	-1701	-0	0	0	-1092	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.46	28.8	0.00
5	181	-0	-1622	-0	0	0	-1045	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.31	27.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	271	-0	1543	0	0	0	-1444	4.02	4.02	6.03	6.03	-4.57	38.1	0.00
4	271	-0	1337	0	0	0	-1256	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.98	33.1	0.00
5	271	-0	1272	0	0	0	-1198	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.79	31.6	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	362	-0	3329	0	0	-0	-38	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.12	1.0	0.00
4	362	-0	2926	0	0	-0	-29	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.09	0.8	0.00
5	362	-0	2777	0	0	-0	-32	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.10	0.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										
3	452	-0	3335	0	0	-0	2975	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.42	78.5	0.00
4	452	-0	2926	0	0	-0	2627	4.02	4.02	6.03	6.03	-8.32	69.3	0.00
5	452	-0	2783	0	0	-0	2495	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.90	65.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01 asup= 2.01 (e arm. base= 4 X 2.01)										

Nome travata: **Fondaz_106_IP1** Descrizione: **Fondazione_1**
ASTA NUM. 107 NI 407 NF 277 SEZ. Rp B= 60.0 H= 50.0 (trave di fondazione)

armatura base = 4 X 2.01 per le armature aggiuntive consultare il tabulato

NC	x	[Fx]	[Fy]	[Fz]	[Mx]	[My]	Mz	[APOST]	[AANT]	AINF	ASUP	Sc	Sf	w
	cm	kg			kg*m			cm²				kg/cm²		mm

3	0	-0	-2848	-0	0	-0	2289	4.02	4.02	6.03	6.03	-7.25	60.4	0.00
4	0	-0	-2549	-0	0	-0	2155	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.82	56.9	0.00
5	0	-0	-2446	-0	0	-0	2090	4.02	4.02	6.03	6.03	-6.62	55.2	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	77	-0	-2828	-0	0	-0	123	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.39	3.2	0.00
4	77	-0	-2531	-0	0	-0	216	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.68	5.7	0.00
5	77	-0	-2428	-0	0	-0	230	4.02	4.02	6.03	6.03	-0.73	6.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	155	-0	-1254	-0	0	0	-859	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.72	22.7	0.00
4	155	-0	-1153	-0	0	0	-684	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.17	18.1	0.00
5	155	-0	-1113	-0	0	0	-639	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.02	16.9	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	232	-0	1961	0	0	0	-556	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.76	14.7	0.00
4	232	-0	1615	0	0	0	-500	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.58	13.2	0.00
5	232	-0	1519	0	0	0	-467	4.02	4.02	6.03	6.03	-1.48	12.3	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	310	-0	3550	0	0	-0	990	4.02	4.02	6.03	6.03	-3.14	26.1	0.00
4	310	-0	3017	0	0	-0	807	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.55	21.3	0.00
5	310	-0	2843	0	0	-0	756	4.02	4.02	6.03	6.03	-2.39	20.0	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						
3	387	-0	3556	0	0	-0	3742	4.02	4.02	6.03	6.03	-11.85	98.8	0.00
4	387	-0	3017	0	0	-0	3143	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.95	82.9	0.00
5	387	-0	2849	0	0	-0	2960	4.02	4.02	6.03	6.03	-9.37	78.1	0.00
apost= --		aant= --		ainf= 2.01		asup= 2.01		(e arm. base= 4 X 2.01)						

A.5 VERIFICA DEGLI ELEMENTI IN LEGNO (stato limite ultimo)

Lavoro: **CALDAROLA** Intestazione lavoro: **CARITAS CALDAROLA**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **NTC 2008 - Eurocodice 5**
 Gruppo: **2** Descrizione: **TRAVI COPERTURA**
 Tabella: **TABELLA TRAVI COPERTURA GL 24**
 Tipo legno: **Legno lamellare GL24h**
 k mod: **0.900** Coeff.sverg. yx: **0.000** Coeff.sverg. zx: **1.000**

ASTA NUM. 1 NI 211 NF 669 Lungh. 23,6 cm SEZ. 7 Rp B= 16.0 H= 24.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.
 qy medio: 0.1526 0.1526 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-319	295	98	0	68	-25	0.05	0.07	0.00	
2	0	-98	866	7	0	-0	-113	0.04	0.20	0.00	
1A	12	-319	293	98	0	73	16	0.05	0.07	0.00	
2	12	-98	863	7	0	-1	-11	0.00	0.20	0.00	
1A	24	-318	291	98	0	77	58	0.06	0.07	0.00	
2	24	-97	861	7	0	-2	91	0.04	0.20	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	
		kg*m						
1A	77	58	0.000	0.085	1.000	1.000	0.05	Piano 'zx'
2	2	113	0.000	0.085	1.000	1.000	0.04	Piano 'zx'

ASTA NUM. 4 NI 215 NF 667 Lungh. 10.1 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.
 qy medio: 0.1018 0.1018 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-46	194	196	0	-16	-5	0.02	0.09	0.00	
2	0	178	607	-67	0	-65	-13	0.07	0.21	0.00	
1A	5	-46	193	196	0	-13	4	0.01	0.09	0.00	
2	5	178	606	-67	0	-62	17	0.07	0.21	0.00	
1A	10	-46	193	196	0	-11	13	0.02	0.09	0.00	
2	10	178	605	-67	0	-59	48	0.09	0.21	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	
		kg*m						
1A	16	13	0.000	0.045	1.000	1.000	0.01	Piano 'zx'
2	65	48	0.000	0.045	1.000	1.000	0.06	Piano 'zx'

ASTA NUM. 5 NI 152 NF 665 Lungh. 25.6 cm SEZ. 7 Rp B= 16.0 H= 24.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.
 qy medio: 0.1527 0.1527 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-284	252	60	0	66	-44	0.05	0.06	0.00	
2	0	-70	694	-9	0	-2	-117	0.05	0.16	0.00	
1A	13	-284	250	60	0	70	-8	0.04	0.06	0.00	
2	13	-69	691	-9	0	-1	-29	0.01	0.16	0.00	
1A	26	-284	248	60	0	75	28	0.05	0.06	0.00	
2	26	-69	689	-9	0	1	60	0.02	0.16	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	
		kg*m						
1A	75	44	0.000	0.089	1.000	1.000	0.04	Piano 'zx'
2	2	117	0.000	0.089	1.000	1.000	0.05	Piano 'zx'

ASTA NUM. 15 NI 228 NF 214 Lungh. 4.4 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1024 0.8513 0.9405 1.8942 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-606	11	105	0	57	3	0.05	0.04	0.00	
2	0	-48	167	3	0	-4	-7	0.01	0.06	0.00	
1A	2	-606	9	105	0	59	5	0.06	0.04	0.00	
2	2	-48	161	3	0	-4	-4	0.01	0.06	0.00	
1A	4	-606	7	105	0	61	7	0.06	0.04	0.00	
2	4	-48	155	3	0	-4	-0	0.00	0.05	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	61	7	0.000	0.030	1.000	1.000	0.05	Piano 'zx'
2	4	7	0.000	0.030	1.000	1.000	0.01	Piano 'zx'

ASTA NUM. 20 NI 240 NF 672 Lungh. 5.9 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1018 1.4819 1.3782 2.9619 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-3864	436	86	0	129	184	0.25	0.15	0.00	
2	0	-272	1356	-5	0	5	24	0.02	0.47	0.00	
1A	3	-3864	431	86	0	131	198	0.26	0.15	0.00	
2	3	-270	1344	-5	0	5	64	0.06	0.46	0.00	
1A	6	-3863	427	86	0	134	211	0.28	0.15	0.00	
2	6	-269	1332	-5	0	5	103	0.09	0.46	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	134	211	0.000	0.035	1.000	1.000	0.19	Piano 'zx'
2	5	103	0.000	0.035	1.000	1.000	0.09	Piano 'zx'

ASTA NUM. 33 NI 221 NF 219 Lungh. 207.7 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1024 0.8515 0.9407 1.8945 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-999	38	83	0	56	18	0.06	0.03	0.00	
2	0	-102	229	3	0	0	-41	0.04	0.08	0.00	
1A	104	-999	-61	83	0	-47	6	0.05	0.04	0.00	
2	104	-102	-46	3	0	-3	53	0.05	0.02	0.00	
1A	208	-999	-160	83	0	-149	-109	0.20	0.06	0.00	
2	208	-102	-322	3	0	-7	-138	0.13	0.11	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	149	109	0.000	0.206	1.000	1.000	0.13	Piano 'zx'
2	7	138	0.000	0.206	1.000	1.000	0.12	Piano 'zx'

ASTA NUM. 42 NI 235 NF 220 Lungh. 99.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1024 0.8414 0.9313 1.8752 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-311	-28	168	0	221	39	0.22	0.06	0.00	
2	0	25	134	9	0	13	-9	0.02	0.05	0.00	

1A	50	-311	-75	168	0	138	12	0.13	0.06	0.00
2	50	25	4	9	0	8	26	0.03	0.00	0.00
1A	99	-311	-122	168	0	56	-38	0.07	0.07	0.00
2	99	25	-126	9	0	4	-5	0.01	0.04	0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	221	39	0.000	0.142	1.000	1.000	0.19	Piano 'zx'
2	13	26	0.000	0.142	1.000	1.000	0.02	Piano 'zx'

Lavoro: CALDAROLA Intestazione lavoro: CARITAS CALDAROLA
 Elemento: TRAVE Metodo di verifica: NTC 2008 - Eurocodice 5
 Gruppo: 2 Descrizione: TRAVI COPERTURA
 Tabella: TABELLA TRAVI COPERTURA GL 28
 Tipo legno: Legno lamellare GL28h
 k mod: 0.900 Coeff.sverg. yx: 0.000 Coeff.sverg. zx: 1.000

ASTA NUM. 69 NI 268 NF 267 Lungh. 907.9 cm SEZ. 2 Rp B= 20.0 H= 40.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
 qy medio: 0.3200 0.7796 0.9110 2.0107 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						
1A	0	-251	499	0	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	0	-28	1269	0	0	0	0	0.00	0.12	0.00	
1A	454	-251	0	0	0	0	1133	0.12	0.00	0.00	
2	454	-28	0	0	0	0	2881	0.29	0.00	0.00	
1A	908	-251	-499	0	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	908	-28	-1269	0	0	0	-0	0.00	0.12	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	0	1133	0.000	0.565	1.000	1.000	0.12	Piano 'zx'
2	0	2881	0.000	0.565	1.000	1.000	0.29	Piano 'zx'

Lavoro: CALDAROLA Intestazione lavoro: CARITAS CALDAROLA
 Elemento: TRAVE Metodo di verifica: NTC 2008 - Eurocodice 5
 Gruppo: 2 Descrizione: TRAVI COPERTURA
 Tabella: TABELLA TRAVI COPERTURA GL 24
 Tipo legno: Legno lamellare GL24h
 k mod: 0.900 Coeff.sverg. yx: 0.000 Coeff.sverg. zx: 1.000

ASTA NUM. 74 NI 322 NF 388 Lungh. 245.4 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
 qy medio: 0.1024 0.4780 0.5189 1.0993 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						
1A	0	-835	64	72	0	214	-16	0.20	0.03	0.00	
2	0	-312	186	0	0	-2	-63	0.06	0.06	0.00	
1A	123	-835	-7	72	0	253	19	0.23	0.02	0.00	
2	123	-312	-2	0	0	-2	50	0.05	0.00	0.00	
1A	245	-835	-78	72	0	291	-33	0.28	0.04	0.00	
2	245	-312	-190	0	0	-2	-67	0.06	0.07	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	291	33	0.000	0.224	1.000	1.000	0.26	Piano 'zx'
2	2	67	0.000	0.224	1.000	1.000	0.06	Piano 'zx'

ASTA NUM. 92 NI 360 NF 354 Lungh. 66.2 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
 qy medio: 0.1024 0.4427 0.4861 1.0311 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						

1A	0	-835	-29	51	0	20	15	0.03	0.02	0.00
2	0	-1025	-2	8	0	-3	13	0.01	0.00	0.00
1A	33	-835	-47	51	0	23	3	0.02	0.02	0.00
2	33	-1025	-49	8	0	-6	5	0.01	0.02	0.00
1A	66	-835	-65	51	0	26	-16	0.03	0.03	0.00
2	66	-1025	-97	8	0	-8	-19	0.02	0.03	0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	26	16	0.000	0.116	1.000	1.000	0.02	Piano 'zx'
2	8	19	0.000	0.116	1.000	1.000	0.02	Piano 'zx'

ASTA NUM. 95 NI 372 NF 367 Lungh. 68.1 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1024 0.4475 0.4905 1.0404 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-845	-1	41	0	42	5	0.04	0.01	0.00	
2	0	-1084	60	8	0	9	-6	0.01	0.02	0.00	
1A	34	-845	-20	41	0	36	1	0.03	0.02	0.00	
2	34	-1084	11	8	0	6	6	0.01	0.00	0.00	
1A	68	-845	-38	41	0	29	-9	0.03	0.02	0.00	
2	68	-1084	-39	8	0	3	1	0.00	0.01	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	42	9	0.000	0.118	1.000	1.000	0.04	Piano 'zx'
2	9	6	0.000	0.118	1.000	1.000	0.01	Piano 'zx'

Lavoro: **CALDAROLA** Intestazione lavoro: **CARITAS CALDAROLA**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **NTC 2008 - Eurocodice 5**
 Gruppo: **2** Descrizione: **TRAVI COPERTURA**
 Tabella: **TABELLA TRAVI COPERTURA GL 28**
 Tipo legno: **Legno lamellare GL28h**
 k mod: **0.900** Coeff.sverg. yx: **0.000** Coeff.sverg. zx: **1.000**

ASTA NUM. 104 NI 241 NF 257 Lungh. 1020.9 cm SEZ. 2 Rp B= 20.0 H= 40.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.3182 0.8473 0.9730 2.1385 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-622	595	-63	0	0	0	0.00	0.06	0.00	
2	0	-31	1518	-160	0	0	0	0.00	0.14	0.00	
1A	510	-622	-0	-0	0	160	1518	0.18	0.00	0.00	
2	510	-31	0	0	0	407	3875	0.45	0.00	0.00	
1A	1021	-622	-595	63	0	0	-0	0.00	0.06	0.00	
2	1021	-31	-1518	160	0	0	-0	0.00	0.14	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	160	1518	0.000	0.599	1.000	1.000	0.15	Piano 'zx'
2	407	3875	0.000	0.599	1.000	1.000	0.39	Piano 'zx'

ASTA NUM. 105 NI 242 NF 258 Lungh. 1008.0 cm SEZ. 2 Rp B= 20.0 H= 40.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.3182 0.7958 0.9251 2.0391 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-116	562	-59	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	0	3	1429	-150	0	0	0	0.00	0.13	0.00	

1A	504	-116	-0	0	0	149	1415	0.16	0.00	0.00
2	504	3	-0	-0	0	379	3602	0.42	0.00	0.00
1A	1008	-116	-562	59	0	-0	-0	0.00	0.05	0.00
2	1008	3	-1429	150	0	-0	-0	0.00	0.13	0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								

1A	149	1415	0.000	0.595	1.000	1.000	0.14	Piano 'zx'
2	379	3602	0.000	0.595	1.000	1.000	0.37	Piano 'zx'

ASTA NUM. 106 NI 243 NF 259 Lungh. 995.0 cm SEZ. 2 Rp B= 20.0 H= 40.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.3182 0.7958 0.9251 2.0391 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						

1A	0	-61	554	-58	0	0	0	0.00	0.05	0.00
2	0	-12	1411	-148	0	0	0	0.00	0.13	0.00
1A	498	-61	0	-0	0	145	1379	0.16	0.00	0.00
2	498	-12	0	-0	0	369	3510	0.41	0.00	0.00
1A	995	-61	-554	58	0	0	-0	0.00	0.05	0.00
2	995	-12	-1411	148	0	0	0	0.00	0.13	0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								

1A	145	1379	0.000	0.591	1.000	1.000	0.14	Piano 'zx'
2	369	3510	0.000	0.591	1.000	1.000	0.36	Piano 'zx'

ASTA NUM. 107 NI 244 NF 260 Lungh. 982.1 cm SEZ. 2 Rp B= 20.0 H= 40.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.3182 0.7958 0.9251 2.0391 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						

1A	0	-52	547	-57	0	0	0	0.00	0.05	0.00
2	0	-10	1393	-146	0	0	0	0.00	0.13	0.00
1A	491	-52	0	-0	0	141	1343	0.16	0.00	0.00
2	491	-10	-0	-0	0	359	3419	0.40	0.00	0.00
1A	982	-52	-547	57	0	0	-0	0.00	0.05	0.00
2	982	-10	-1393	146	0	-0	-0	0.00	0.13	0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								

1A	141	1343	0.000	0.587	1.000	1.000	0.14	Piano 'zx'
2	359	3419	0.000	0.587	1.000	1.000	0.35	Piano 'zx'

ASTA NUM. 108 NI 245 NF 261 Lungh. 969.2 cm SEZ. 2 Rp B= 20.0 H= 40.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.3182 0.7958 0.9251 2.0391 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						

1A	0	-46	540	-57	0	0	0	0.00	0.05	0.00
2	0	-9	1374	-144	0	0	0	0.00	0.13	0.00
1A	485	-46	0	-0	0	137	1308	0.15	0.00	0.00
2	485	-9	-0	-0	0	350	3330	0.39	0.00	0.00
1A	969	-46	-540	57	0	-0	-0	0.00	0.05	0.00
2	969	-9	-1374	144	0	0	0	0.00	0.13	0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								

1A	137	1308	0.000	0.583	1.000	1.000	0.13	Piano 'zx'			
2	350	3330	0.000	0.583	1.000	1.000	0.34	Piano 'zx'			
ASTA NUM. 109											
	NI 246	NF 262	Lungh.	956.2 cm	SEZ.	2	Rp B=	20.0 H=	40.0 cm		
categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.											
qy medio: 0.3182 0.7958 0.9251 2.0391 kg/cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-51	533	-56	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	0	-9	1356	-143	0	0	0	0.00	0.13	0.00	
1A	478	-51	0	0	0	134	1273	0.15	0.00	0.00	
2	478	-9	-0	-0	0	341	3241	0.38	0.00	0.00	
1A	956	-51	-533	56	0	-0	-0	0.00	0.05	0.00	
2	956	-9	-1356	143	0	0	-0	0.00	0.13	0.00	
Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)											
NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota			
	kg*m										
1A	134	1273	0.000	0.579	1.000	1.000	0.13	Piano 'zx'			
2	341	3241	0.000	0.579	1.000	1.000	0.33	Piano 'zx'			
ASTA NUM. 110											
	NI 247	NF 263	Lungh.	943.3 cm	SEZ.	2	Rp B=	20.0 H=	40.0 cm		
categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.											
qy medio: 0.3182 0.7958 0.9251 2.0391 kg/cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-46	525	-55	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	0	-9	1338	-141	0	0	0	0.00	0.12	0.00	
1A	472	-46	-0	0	0	130	1239	0.14	0.00	0.00	
2	472	-9	0	-0	0	332	3154	0.37	0.00	0.00	
1A	943	-46	-525	55	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	943	-9	-1338	141	0	-0	0	0.00	0.12	0.00	
Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)											
NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota			
	kg*m										
1A	130	1239	0.000	0.576	1.000	1.000	0.13	Piano 'zx'			
2	332	3154	0.000	0.576	1.000	1.000	0.32	Piano 'zx'			
ASTA NUM. 111											
	NI 248	NF 264	Lungh.	930.3 cm	SEZ.	2	Rp B=	20.0 H=	40.0 cm		
categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.											
qy medio: 0.3182 0.8054 0.9340 2.0577 kg/cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-85	523	-55	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	0	-3	1331	-140	0	0	0	0.00	0.12	0.00	
1A	465	-85	-0	0	0	128	1216	0.14	0.00	0.00	
2	465	-3	0	-0	0	325	3096	0.36	0.00	0.00	
1A	930	-85	-523	55	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	930	-3	-1331	140	0	-0	0	0.00	0.12	0.00	
Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)											
NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota			
	kg*m										
1A	128	1216	0.000	0.572	1.000	1.000	0.12	Piano 'zx'			
2	325	3096	0.000	0.572	1.000	1.000	0.31	Piano 'zx'			
ASTA NUM. 115											
	NI 672	NF 256	Lungh.	907.9 cm	SEZ.	2	Rp B=	20.0 H=	40.0 cm		
categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.											
qy medio: 0.3182 0.7710 0.9020 1.9913 kg/cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota

	cm		kg		kg*m					
1A	0	-214	494	52	0	0	0	0.00	0.05	0.00
2	0	-0	1257	132	0	0	0	0.00	0.12	0.00
1A	454	-214	-0	0	0	-118	1122	0.13	0.00	0.00
2	454	-0	-0	-0	0	-300	2853	0.33	0.00	0.00
1A	908	-214	-494	-52	0	-0	-0	0.00	0.05	0.00
2	908	-0	-1257	-132	0	-0	0	0.00	0.12	0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	118	1122	0.000	0.565	1.000	1.000	0.11	Piano 'zx'
2	300	2853	0.000	0.565	1.000	1.000	0.29	Piano 'zx'

ASTA NUM. 116 NI 671 NF 255 Lungh. 907.8 cm SEZ. 2 Rp B= 20.0 H= 40.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.3182 0.8070 0.9355 2.0608 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-257	511	54	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	0	1	1301	137	0	0	0	0.00	0.12	0.00	
1A	454	-257	-0	0	0	-122	1159	0.14	0.00	0.00	
2	454	1	-0	-0	0	-310	2953	0.34	0.00	0.00	
1A	908	-257	-511	-54	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	908	1	-1301	-137	0	0	0	0.00	0.12	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	122	1159	0.000	0.565	1.000	1.000	0.12	Piano 'zx'
2	310	2953	0.000	0.565	1.000	1.000	0.30	Piano 'zx'

ASTA NUM. 117 NI 670 NF 254 Lungh. 907.8 cm SEZ. 2 Rp B= 20.0 H= 40.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.3182 0.7562 0.8883 1.9627 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-191	488	51	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	0	-26	1239	130	0	0	0	0.00	0.12	0.00	
1A	454	-191	0	0	0	-116	1107	0.13	0.00	0.00	
2	454	-26	-0	0	0	-296	2812	0.33	0.00	0.00	
1A	908	-191	-488	-51	0	-0	-0	0.00	0.05	0.00	
2	908	-26	-1239	-130	0	-0	-0	0.00	0.12	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	116	1107	0.000	0.565	1.000	1.000	0.11	Piano 'zx'
2	296	2812	0.000	0.565	1.000	1.000	0.29	Piano 'zx'

Lavoro: CALDAROLA Intestazione lavoro: CARITAS CALDAROLA
Elemento: TRAVE Metodo di verifica: NTC 2008 - Eurocodice 5
Gruppo: 2 Descrizione: TRAVI COPERTURA
Tabella: TABELLA TRAVI COPERTURA GL 24
Tipo legno: Legno lamellare GL24h
k mod: 0.900 Coeff.sverg. yx: 0.000 Coeff.sverg. zx: 1.000

ASTA NUM. 118 NI 669 NF 252 Lungh. 383.7 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1273 0.8975 0.9827 2.0075 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						

1A	0	-333	197	21	0	0	0	0.01	0.05	0.00
2	0	-22	538	57	0	0	0	0.00	0.15	0.00
1A	192	-333	0	-0	0	-20	189	0.12	0.00	0.00
2	192	-22	-0	-0	0	-54	516	0.32	0.00	0.00
1A	384	-333	-197	-21	0	0	0	0.00	0.05	0.00
2	384	-22	-538	-57	0	0	-0	0.00	0.15	0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	20	189	0.000	0.313	1.000	1.000	0.11	Piano 'zx'
2	54	516	0.000	0.313	1.000	1.000	0.29	Piano 'zx'

ASTA NUM. 119 NI 668 NF 251 Lungh. 383.7 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1273 0.8466 0.9353 1.9093 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	cm	kg			kg*m						
1A	0	-66	187	20	0	0	0	0.00	0.05	0.00	
2	0	-56	512	54	0	0	0	0.00	0.14	0.00	
1A	192	-66	0	-0	0	-19	179	0.11	0.00	0.00	
2	192	-56	-0	-0	0	-52	491	0.30	0.00	0.00	
1A	384	-66	-187	-20	0	0	-0	0.00	0.05	0.00	
2	384	-56	-512	-54	0	0	-0	0.00	0.14	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	19	179	0.000	0.313	1.000	1.000	0.10	Piano 'zx'
2	52	491	0.000	0.313	1.000	1.000	0.28	Piano 'zx'

ASTA NUM. 120 NI 667 NF 250 Lungh. 383.7 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1273 0.6201 0.7247 1.4721 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	cm	kg			kg*m						
1A	0	-45	143	15	0	0	0	0.00	0.04	0.00	
2	0	-3	395	42	0	0	0	0.00	0.11	0.00	
1A	192	-45	0	-0	0	-14	138	0.08	0.00	0.00	
2	192	-3	0	-0	0	-40	379	0.23	0.00	0.00	
1A	384	-45	-143	-15	0	-0	-0	0.00	0.04	0.00	
2	384	-2	-395	-42	0	0	-0	0.00	0.11	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	14	138	0.000	0.313	1.000	1.000	0.08	Piano 'zx'
2	40	379	0.000	0.313	1.000	1.000	0.21	Piano 'zx'

ASTA NUM. 121 NI 666 NF 249 Lungh. 329.0 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1273 0.8615 0.9491 1.9379 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	cm	kg			kg*m						
1A	0	-161	163	17	0	0	0	0.00	0.04	0.00	
2	0	-42	446	47	0	0	0	0.00	0.12	0.00	
1A	165	-161	-0	-0	0	-14	134	0.08	0.00	0.00	
2	165	-42	0	-0	0	-39	367	0.22	0.00	0.00	
1A	329	-161	-163	-17	0	0	-0	0.00	0.04	0.00	
2	329	-42	-446	-47	0	-0	-0	0.00	0.12	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	14	134	0.000	0.290	1.000	1.000	0.08	Piano 'zx'
2	39	367	0.000	0.290	1.000	1.000	0.21	Piano 'zx'
ASTA NUM. 125 NI 669 NF 214 Lungh. 112.1 cm SEZ. 7 Rp B= 16.0 H= 24.0 cm								
categoria: p.p. y qy tot. qy medio: 0.1526 0.1526 kg/cm								

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						
1A	0	-191	-41	213	0	77	55	0.06	0.05	0.00	
2	0	7	-71	-10	0	-2	89	0.04	0.02	0.00	
1A	56	-190	-49	213	0	-44	32	0.03	0.05	0.00	
2	56	9	-82	-10	0	4	46	0.02	0.02	0.00	
1A	112	-189	-58	213	0	-166	4	0.10	0.05	0.00	
2	112	10	-93	-10	0	10	-3	0.01	0.02	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	166	55	0.000	0.185	1.000	1.000	0.10	Piano 'zx'
2	10	89	0.000	0.185	1.000	1.000	0.03	Piano 'zx'
ASTA NUM. 126 NI 234 NF 665 Lungh. 242.1 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm								
categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot. qy medio: 0.1273 0.8876 0.9735 1.9884 kg/cm								

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						
1A	0	-139	123	13	0	0	0	0.00	0.03	0.00	
2	0	-41	337	35	0	0	0	0.00	0.09	0.00	
1A	121	-139	-0	-0	0	-8	74	0.05	0.00	0.00	
2	121	-41	-0	0	0	-21	204	0.12	0.00	0.00	
1A	242	-139	-123	-13	0	0	0	0.00	0.03	0.00	
2	242	-41	-337	-35	0	-0	-0	0.00	0.09	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	8	74	0.000	0.248	1.000	1.000	0.04	Piano 'zx'
2	21	204	0.000	0.248	1.000	1.000	0.11	Piano 'zx'
ASTA NUM. 127 NI 233 NF 664 Lungh. 242.1 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm								
categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot. qy medio: 0.1273 0.8467 0.9354 1.9095 kg/cm								

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						
1A	0	-57	118	12	0	0	0	0.00	0.03	0.00	
2	0	-0	323	34	0	0	0	0.00	0.09	0.00	
1A	121	-57	0	0	0	-8	71	0.04	0.00	0.00	
2	121	-0	-0	-0	0	-21	196	0.12	0.00	0.00	
1A	242	-57	-118	-12	0	-0	-0	0.00	0.03	0.00	
2	242	-0	-323	-34	0	0	-0	0.00	0.09	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								
1A	8	71	0.000	0.248	1.000	1.000	0.04	Piano 'zx'
2	21	196	0.000	0.248	1.000	1.000	0.11	Piano 'zx'
ASTA NUM. 128 NI 232 NF 663 Lungh. 242.1 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm								
categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot. qy medio: 0.1273 0.8467 0.9354 1.9094 kg/cm								

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-43	118	12	0	0	0	0.00	0.03	0.00	
2	0	-11	323	34	0	0	0	0.00	0.09	0.00	
1A	121	-43	-0	-0	0	-8	71	0.04	0.00	0.00	
2	121	-11	0	0	0	-21	196	0.12	0.00	0.00	
1A	242	-43	-118	-12	0	0	0	0.00	0.03	0.00	
2	242	-11	-323	-34	0	0	0	0.00	0.09	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	8	71	0.000	0.248	1.000	1.000	0.04	Piano 'zx'
2	21	196	0.000	0.248	1.000	1.000	0.11	Piano 'zx'

ASTA NUM. 129 NI 231 NF 662 Lungh. 242.1 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1273 0.8713 0.9583 1.9569 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-241	121	13	0	0	0	0.00	0.03	0.00	
2	0	-95	331	35	0	0	0	0.00	0.09	0.00	
1A	121	-241	0	-0	0	-8	73	0.04	0.00	0.00	
2	121	-95	-0	-0	0	-21	200	0.12	0.00	0.00	
1A	242	-241	-121	-13	0	-0	-0	0.00	0.03	0.00	
2	242	-95	-331	-35	0	-0	0	0.00	0.09	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	8	73	0.000	0.248	1.000	1.000	0.04	Piano 'zx'
2	21	200	0.000	0.248	1.000	1.000	0.11	Piano 'zx'

ASTA NUM. 133 NI 665 NF 40 Lungh. 110.0 cm SEZ. 7 Rp B= 16.0 H= 24.0 cm

categoria: p.p. y qy tot.
qy medio: 0.1527 0.1527 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-223	-15	239	0	75	28	0.05	0.05	0.00	
2	0	11	-41	-11	0	1	58	0.02	0.01	0.00	
1A	55	-222	-23	239	0	-60	19	0.04	0.05	0.00	
2	55	13	-52	-11	0	6	33	0.02	0.01	0.00	
1A	110	-221	-32	239	0	-196	5	0.12	0.06	0.00	
2	110	14	-63	-11	0	12	1	0.01	0.01	0.00	

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
	kg*m							
1A	196	28	0.000	0.183	1.000	1.000	0.11	Piano 'zx'
2	12	58	0.000	0.183	1.000	1.000	0.02	Piano 'zx'

ASTA NUM. 134 NI 665 NF 669 Lungh. 282.0 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.
qy medio: 0.1273 0.8925 0.9780 1.9978 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-297	144	15	0	0	0	0.01	0.04	0.00	
2	0	-38	394	41	0	0	0	0.00	0.11	0.00	
1A	141	-298	-0	-0	0	-11	101	0.06	0.00	0.00	
2	141	-39	-0	-0	0	-29	278	0.17	0.00	0.00	
1A	282	-298	-144	-15	0	-0	0	0.00	0.04	0.00	

2 282 -40 -394 -41 0 -0 0 0.00 0.11 0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								

1A 11 101 0.000 0.268 1.000 1.000 0.06 Piano 'zx'

2 29 278 0.000 0.268 1.000 1.000 0.16 Piano 'zx'

ASTA NUM. 135 NI 664 NF 668 Lungh. 282.0 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.

qy medio: 0.1273 0.8466 0.9353 1.9092 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						

1A 0 -39 137 14 0 0 0 0.00 0.04 0.00

2 0 18 376 40 0 0 0 0.00 0.10 0.00

1A 141 -39 -0 -0 0 -10 97 0.06 0.00 0.00

2 141 17 -0 -0 0 -28 265 0.16 0.00 0.00

1A 282 -40 -137 -14 0 -0 -0 0.00 0.04 0.00

2 282 17 -376 -40 0 -0 -0 0.00 0.10 0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								

1A 10 97 0.000 0.268 1.000 1.000 0.05 Piano 'zx'

2 28 265 0.000 0.268 1.000 1.000 0.15 Piano 'zx'

ASTA NUM. 136 NI 663 NF 667 Lungh. 282.0 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.

qy medio: 0.1273 0.8459 0.9347 1.9079 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						

1A 0 -113 137 14 0 0 0 0.00 0.04 0.00

2 0 1 376 40 0 0 0 0.00 0.10 0.00

1A 141 -114 0 0 0 -10 97 0.06 0.00 0.00

2 141 0 0 0 -28 265 0.16 0.00 0.00

1A 282 -114 -137 -14 0 -0 0 0.00 0.04 0.00

2 282 -1 -376 -40 0 -0 -0 0.00 0.10 0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								

1A 10 97 0.000 0.268 1.000 1.000 0.05 Piano 'zx'

2 28 265 0.000 0.268 1.000 1.000 0.15 Piano 'zx'

ASTA NUM. 137 NI 662 NF 666 Lungh. 336.7 cm SEZ. 3 Rp B= 16.0 H= 20.0 cm

categoria: p.p. y Permanente Neve qy tot.

qy medio: 0.1273 0.8412 0.9303 1.8988 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
cm		kg			kg*m						

1A 0 -424 163 17 0 0 0 0.01 0.04 0.00

2 0 -166 447 47 0 0 0 0.00 0.12 0.00

1A 168 -425 -0 -0 0 -14 137 0.08 0.00 0.00

2 168 -167 0 0 0 -40 376 0.23 0.00 0.00

1A 337 -425 -163 -17 0 -0 0 0.00 0.04 0.00

2 337 -168 -447 -47 0 -0 0 0.00 0.12 0.00

Verifica di STABILITA' FLESSO TORSIONALE (SVERGOLAMENTO)

NC	My	Mz	Sn.rel.yx	Sn.rel.zx	Kcrit,yx	Kcrit,zx	I.Sv.	Nota
kg*m								

1A 14 137 0.000 0.293 1.000 1.000 0.08 Piano 'zx'

2 40 376 0.000 0.293 1.000 1.000 0.21 Piano 'zx'

Lavoro: **CALDAROLA** Intestazione lavoro: **CARITAS CALDAROLA**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **NTC 2008 - Eurocodice 5**
 Gruppo: **1** Descrizione: **PILASTRI**
 Tabella: **TABELLA PILASTRI**
 Tipo legno: **Legno lamellare GL24h** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 k mod: **0.900**

ASTA NUM. 25 NI 384 NF 231 Lungh. 311.7 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-413	-48	40	0	126	151	0.09	0.01	0.00	
2	0	-906	-2	23	0	73	6	0.02	0.00	0.00	
1A	156	-381	-48	40	0	63	75	0.04	0.01	0.00	
2	156	-864	-2	23	0	36	3	0.01	0.00	0.00	
1A	312	-349	-48	40	0	-0	-0	0.00	0.01	0.00	
2	312	-823	-2	23	0	0	0	0.01	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-413	126	151	68	34	0.696	0.967	0.09	Piano 'yx'
2	-906	73	6	68	34	0.696	0.967	0.04	Piano 'yx'

ASTA NUM. 26 NI 385 NF 232 Lungh. 322.9 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-392	-41	56	0	181	133	0.09	0.01	0.00	
2	0	-848	1	23	0	74	-4	0.02	0.00	0.00	
1A	161	-359	-41	56	0	90	66	0.04	0.01	0.00	
2	161	-805	1	23	0	37	-2	0.01	0.00	0.00	
1A	323	-326	-41	56	0	0	0	0.00	0.01	0.00	
2	323	-762	1	23	0	0	0	0.01	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-392	181	133	70	35	0.663	0.964	0.09	Piano 'yx'
2	-848	74	4	70	35	0.663	0.964	0.03	Piano 'yx'

ASTA NUM. 27 NI 387 NF 233 Lungh. 334.0 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-449	-34	56	0	188	112	0.08	0.01	0.00	
2	0	-832	4	22	0	73	-13	0.02	0.00	0.00	
1A	167	-415	-34	56	0	94	56	0.04	0.01	0.00	
2	167	-788	4	22	0	36	-6	0.01	0.00	0.00	
1A	334	-381	-34	56	0	0	0	0.00	0.01	0.00	
2	334	-743	4	22	0	0	0	0.01	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-449	188	112	73	37	0.630	0.960	0.09	Piano 'yx'
2	-832	73	13	73	37	0.630	0.960	0.04	Piano 'yx'

ASTA NUM. 28 NI 390 NF 234 Lungh. 345.2 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-688	-26	42	0	144	91	0.06	0.01	0.00	
2	0	-936	5	23	0	79	-17	0.02	0.00	0.00	
1A	173	-652	-26	42	0	72	45	0.03	0.01	0.00	

2	173	-890	5	23	0	39	-8	0.01	0.00	0.00
1A	345	-617	-26	42	0	-0	0	0.01	0.01	0.00
2	345	-845	5	23	0	0	0	0.01	0.00	0.00

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								

1A	-688	144	91	75	38	0.599	0.956	0.08	Piano 'yx'	
2	-936	79	17	75	38	0.599	0.956	0.04	Piano 'yx'	

ASTA NUM. 35 NI 395 NF 248 Lungh. 388.5 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						

1A	0	-853	-29	180	0	698	112	0.19	0.03	0.00	
2	0	-1876	-5	11	0	42	19	0.02	0.00	0.00	
1A	194	-813	-29	180	0	349	56	0.10	0.03	0.00	
2	194	-1825	-5	11	0	21	9	0.01	0.00	0.00	
1A	389	-774	-29	180	0	0	0	0.01	0.03	0.00	
2	389	-1773	-5	11	0	0	0	0.02	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								

1A	-853	698	112	85	43	0.491	0.938	0.22	Piano 'yx'	
2	-1876	42	19	85	43	0.491	0.938	0.06	Piano 'yx'	

ASTA NUM. 36 NI 396 NF 247 Lungh. 377.6 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						

1A	0	-902	-33	193	0	730	125	0.21	0.03	0.00	
2	0	-1933	-6	10	0	37	22	0.02	0.00	0.00	
1A	189	-864	-33	193	0	365	63	0.10	0.03	0.00	
2	189	-1883	-6	10	0	19	11	0.01	0.00	0.00	
1A	378	-825	-33	193	0	0	-0	0.01	0.03	0.00	
2	378	-1833	-6	10	0	0	0	0.02	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								

1A	-902	730	125	82	41	0.516	0.943	0.23	Piano 'yx'	
2	-1933	37	22	82	41	0.516	0.943	0.06	Piano 'yx'	

ASTA NUM. 37 NI 397 NF 246 Lungh. 366.6 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						

1A	0	-894	-37	202	0	739	135	0.21	0.04	0.00	
2	0	-1943	-7	9	0	34	26	0.02	0.00	0.00	
1A	183	-857	-37	202	0	370	68	0.11	0.04	0.00	
2	183	-1894	-7	9	0	17	13	0.01	0.00	0.00	
1A	367	-819	-37	202	0	-0	0	0.01	0.04	0.00	
2	367	-1845	-7	9	0	0	0	0.02	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								

1A	-894	739	135	80	40	0.543	0.948	0.23	Piano 'yx'	
2	-1943	34	26	80	40	0.543	0.948	0.06	Piano 'yx'	

ASTA NUM. 38 NI 398 NF 245 Lungh. 355.7 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						

	cm		kg		kg*m					
1A	0	-815	-41	206	0	731	146	0.21	0.04	0.00
2	0	-1844	-10	9	0	32	35	0.02	0.00	0.00
1A	178	-779	-41	206	0	366	73	0.11	0.04	0.00
2	178	-1797	-10	9	0	16	18	0.01	0.00	0.00
1A	356	-742	-41	206	0	0	0	0.01	0.04	0.00
2	356	-1750	-10	9	0	0	0	0.02	0.00	0.00

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								
1A	-815	731	146	78	39	0.571	0.952	0.23	Piano 'yx'	
2	-1844	32	35	78	39	0.571	0.952	0.06	Piano 'yx'	

ASTA NUM. 39 NI 399 NF 244 Lungh. 344.7 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg				kg*m					
1A	0	-810	-47	210	0	724	161	0.22	0.04	0.00	
2	0	-1845	-15	9	0	31	52	0.03	0.00	0.00	
1A	172	-775	-47	210	0	362	80	0.11	0.04	0.00	
2	172	-1799	-15	9	0	16	26	0.01	0.00	0.00	
1A	345	-740	-47	210	0	0	0	0.01	0.04	0.00	
2	345	-1753	-15	9	0	0	0	0.02	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								
1A	-810	724	161	75	38	0.600	0.956	0.23	Piano 'yx'	
2	-1845	31	52	75	38	0.600	0.956	0.06	Piano 'yx'	

ASTA NUM. 40 NI 400 NF 243 Lungh. 333.7 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg				kg*m					
1A	0	-896	-52	207	0	690	172	0.21	0.04	0.00	
2	0	-1976	-19	10	0	32	65	0.03	0.00	0.00	
1A	167	-862	-52	207	0	345	86	0.11	0.04	0.00	
2	167	-1932	-19	10	0	16	32	0.02	0.00	0.00	
1A	334	-828	-52	207	0	-0	0	0.01	0.04	0.00	
2	334	-1887	-19	10	0	0	0	0.02	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								
1A	-896	690	172	73	37	0.631	0.960	0.23	Piano 'yx'	
2	-1976	32	65	73	37	0.631	0.960	0.07	Piano 'yx'	

ASTA NUM. 41 NI 401 NF 242 Lungh. 322.8 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg				kg*m					
1A	0	-931	-56	184	0	593	181	0.19	0.03	0.00	
2	0	-2066	-22	11	0	34	73	0.04	0.00	0.00	
1A	161	-898	-56	184	0	296	91	0.10	0.03	0.00	
2	161	-2023	-22	11	0	17	36	0.02	0.00	0.00	
1A	323	-865	-56	184	0	-0	0	0.01	0.03	0.00	
2	323	-1980	-22	11	0	0	0	0.03	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								
1A	-931	593	181	70	35	0.663	0.964	0.21	Piano 'yx'	

2 -2066 34 73 70 35 0.663 0.964 0.07 Piano 'yx'

ASTA NUM. 42 NI 402 NF 241 Lungh. 311.8 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-925	-61	123	0	382	190	0.15	0.02	0.00	
2	0	-1991	-25	12	0	37	77	0.04	0.00	0.00	
1A	156	-893	-61	123	0	191	95	0.07	0.02	0.00	
2	156	-1950	-25	12	0	18	38	0.02	0.00	0.00	
1A	312	-861	-61	123	0	-0	0	0.01	0.02	0.00	
2	312	-1908	-25	12	0	0	0	0.02	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-925	382	190	68	34	0.696	0.967	0.16	Piano 'yx'
2	-1991	37	77	68	34	0.696	0.967	0.07	Piano 'yx'

ASTA NUM. 43 NI 344 NF 249 Lungh. 311.5 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-434	-55	13	0	39	172	0.08	0.01	0.00	
2	0	-945	-11	-21	0	-65	33	0.03	0.00	0.00	
1A	156	-402	-55	13	0	20	86	0.04	0.01	0.00	
2	156	-904	-11	-21	0	-33	17	0.01	0.00	0.00	
1A	311	-370	-55	13	0	0	0	0.00	0.01	0.00	
2	311	-862	-11	-21	0	0	0	0.01	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-434	39	172	68	34	0.697	0.967	0.09	Piano 'yx'
2	-945	65	33	68	34	0.697	0.967	0.04	Piano 'yx'

ASTA NUM. 44 NI 345 NF 250 Lungh. 322.7 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-469	-45	26	0	82	147	0.08	0.01	0.00	
2	0	-875	-6	-24	0	-78	18	0.02	0.00	0.00	
1A	161	-436	-45	26	0	41	73	0.04	0.01	0.00	
2	161	-832	-6	-24	0	-39	9	0.01	0.00	0.00	
1A	323	-403	-45	26	0	0	-0	0.01	0.01	0.00	
2	323	-789	-6	-24	0	0	0	0.01	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-469	82	147	70	35	0.664	0.964	0.09	Piano 'yx'
2	-875	78	18	70	35	0.664	0.964	0.04	Piano 'yx'

ASTA NUM. 45 NI 346 NF 251 Lungh. 333.8 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-959	-35	22	0	75	117	0.06	0.01	0.00	
2	0	-1019	-1	-28	0	-94	3	0.02	0.00	0.00	
1A	167	-924	-35	22	0	37	58	0.03	0.01	0.00	
2	167	-975	-1	-28	0	-47	2	0.01	0.00	0.00	
1A	334	-890	-35	22	0	0	0	0.01	0.01	0.00	
2	334	-930	-1	-28	0	0	0	0.01	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx		My		Mz		Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx		Kc,zx		I.S.		Nota	
	--		-----		-----											
	kg		kg*m													
1A	-959		75		117		73		37	0.631		0.960		0.08		Piano 'yx'
2	-1019		94		3		73		37	0.631		0.960		0.04		Piano 'yx'
ASTA NUM. 48			NI 349		NF 254		Lungh.		367.3	cm	SEZ.	1	Rp	B= 32.0	H= 16.0	cm
NC	x	Fx		Fy		Fz		Mx	My		Mz		I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--	-----		-----		-----			-----		-----		-----		-----	
	cm	kg		kg		kg			kg*m		kg*m					
1A	0	-657		-22		31		0	115		81	0.05	0.01	0.00		
2	0	-1501		-0		-23		0	-85		0	0.02	0.00	0.00		
1A	184	-620		-22		31		0	57		41	0.03	0.01	0.00		
2	184	-1452		-0		-23		0	-43		0	0.01	0.00	0.00		
1A	367	-582		-22		31		0	0		0	0.01	0.01	0.00		
2	367	-1403		-0		-23		0	0		0	0.02	0.00	0.00		
Verifica di STABILITA'																
NC	Fx		My		Mz		Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx		Kc,zx		I.S.		Nota	
	--		-----		-----											
	kg		kg*m		kg											
1A	-657		115		81		80		40	0.541		0.947		0.07		Piano 'yx'
2	-1501		85		0		80		40	0.541		0.947		0.06		Piano 'yx'
ASTA NUM. 51			NI 374		NF 257		Lungh.		312.0	cm	SEZ.	1	Rp	B= 32.0	H= 16.0	cm
NC	x	Fx		Fy		Fz		Mx	My		Mz		I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--	-----		-----		-----			-----		-----		-----		-----	
	cm	kg		kg		kg			kg*m		kg*m					
1A	0	-930		-60		90		0	282		187	0.13	0.02	0.00		
2	0	-2008		-15		-14		0	-44		48	0.03	0.00	0.00		
1A	156	-898		-60		90		0	141		94	0.06	0.02	0.00		
2	156	-1967		-15		-14		0	-22		24	0.01	0.00	0.00		
1A	312	-866		-60		90		0	-0		-0	0.01	0.02	0.00		
2	312	-1925		-15		-14		0	0		0	0.02	0.00	0.00		
Verifica di STABILITA'																
NC	Fx		My		Mz		Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx		Kc,zx		I.S.		Nota	
	--		-----		-----											
	kg		kg*m		kg											
1A	-930		282		187		68		34	0.695		0.967		0.14		Piano 'yx'
2	-2008		44		48		68		34	0.695		0.967		0.06		Piano 'yx'
ASTA NUM. 52			NI 371		NF 258		Lungh.		323.0	cm	SEZ.	1	Rp	B= 32.0	H= 16.0	cm
NC	x	Fx		Fy		Fz		Mx	My		Mz		I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--	-----		-----		-----			-----		-----		-----		-----	
	cm	kg		kg		kg			kg*m		kg*m					
1A	0	-888		-54		148		0	479		176	0.16	0.03	0.00		
2	0	-2001		-15		-14		0	-44		48	0.03	0.00	0.00		
1A	162	-855		-54		148		0	239		88	0.08	0.03	0.00		
2	162	-1958		-15		-14		0	-22		24	0.01	0.00	0.00		
1A	323	-822		-54		148		0	0		-0	0.01	0.03	0.00		
2	323	-1915		-15		-14		0	0		0	0.02	0.00	0.00		
Verifica di STABILITA'																
NC	Fx		My		Mz		Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx		Kc,zx		I.S.		Nota	
	--		-----		-----											
	kg		kg*m		kg											
1A	-888		479		176		70		35	0.662		0.964		0.18		Piano 'yx'
2	-2001		44		48		70		35	0.662		0.964		0.06		Piano 'yx'
ASTA NUM. 53			NI 370		NF 259		Lungh.		334.0	cm	SEZ.	1	Rp	B= 32.0	H= 16.0	cm
NC	x	Fx		Fy		Fz		Mx	My		Mz		I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--	-----		-----		-----			-----		-----		-----		-----	
	cm	kg		kg		kg			kg*m		kg*m					
1A	0	-872		-50		170		0	568		167	0.18	0.03	0.00		
2	0	-1934		-14		-13		0	-43		46	0.03	0.00	0.00		
1A	167	-838		-50		170		0	284		83	0.09	0.03	0.00		
2	167	-1890		-14		-13		0	-21		23	0.01	0.00	0.00		

1A	334	-804	-50	170	0	-0	0	0.01	0.03	0.00
2	334	-1845	-14	-13	0	0	0	0.02	0.00	0.00

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
--	--	-----	-----						
	kg		kg*m						

1A	-872	568	167	73	37	0.630	0.960	0.20	Piano 'yx'
2	-1934	43	46	73	37	0.630	0.960	0.06	Piano 'yx'

ASTA NUM. 54 NI 366 NF 260 Lungh. 345.0 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm		kg			kg*m					

1A	0	-813	-46	172	0	593	158	0.18	0.03	0.00
2	0	-1846	-12	-12	0	-41	41	0.03	0.00	0.00

1A	173	-778	-46	172	0	297	79	0.09	0.03	0.00
2	173	-1800	-12	-12	0	-21	21	0.01	0.00	0.00

1A	345	-743	-46	172	0	-0	0	0.01	0.03	0.00
2	345	-1754	-12	-12	0	0	0	0.02	0.00	0.00

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
--	--	-----	-----						
	kg		kg*m						

1A	-813	593	158	75	38	0.599	0.956	0.20	Piano 'yx'
2	-1846	41	41	75	38	0.599	0.956	0.06	Piano 'yx'

ASTA NUM. 55 NI 365 NF 261 Lungh. 356.0 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm		kg			kg*m					

1A	0	-814	-41	171	0	608	147	0.18	0.03	0.00
2	0	-1844	-9	-10	0	-37	33	0.02	0.00	0.00

1A	178	-777	-41	171	0	304	73	0.09	0.03	0.00
2	178	-1797	-9	-10	0	-18	16	0.01	0.00	0.00

1A	356	-741	-41	171	0	0	-0	0.01	0.03	0.00
2	356	-1750	-9	-10	0	0	0	0.02	0.00	0.00

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
--	--	-----	-----						
	kg		kg*m						

1A	-814	608	147	78	39	0.570	0.952	0.20	Piano 'yx'
2	-1844	37	33	78	39	0.570	0.952	0.06	Piano 'yx'

ASTA NUM. 56 NI 364 NF 262 Lungh. 367.0 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm		kg			kg*m					

1A	0	-872	-38	173	0	636	139	0.19	0.03	0.00
2	0	-1900	-8	-9	0	-34	28	0.02	0.00	0.00

1A	184	-834	-38	173	0	318	70	0.09	0.03	0.00
2	184	-1851	-8	-9	0	-17	14	0.01	0.00	0.00

1A	367	-797	-38	173	0	0	0	0.01	0.03	0.00
2	367	-1802	-8	-9	0	0	0	0.02	0.00	0.00

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
--	--	-----	-----						
	kg		kg*m						

1A	-872	636	139	80	40	0.542	0.948	0.21	Piano 'yx'
2	-1900	34	28	80	40	0.542	0.948	0.06	Piano 'yx'

ASTA NUM. 57 NI 362 NF 263 Lungh. 378.0 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm		kg			kg*m					

1A	0	-869	-34	170	0	641	129	0.19	0.03	0.00
2	0	-1883	-6	-8	0	-31	24	0.02	0.00	0.00
1A	189	-830	-34	170	0	321	65	0.09	0.03	0.00
2	189	-1833	-6	-8	0	-15	12	0.01	0.00	0.00
1A	378	-791	-34	170	0	0	0	0.01	0.03	0.00
2	378	-1782	-6	-8	0	0	0	0.02	0.00	0.00
Verifica di STABILITA'										
NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								
1A	-869	641	129	82	41	0.515	0.943	0.21	Piano 'yx'	
2	-1883	31	24	82	41	0.515	0.943	0.06	Piano 'yx'	
ASTA NUM. 58		NI 357	NF 264	Lungh.	389.0 cm	SEZ. 1	Rp B=	32.0 H=	16.0 cm	
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.
	cm	kg			kg*m					
1A	0	-1331	-29	156	0	607	114	0.17	0.03	0.00
2	0	-1839	-5	-7	0	-27	18	0.01	0.00	0.00
1A	195	-1292	-29	156	0	304	57	0.09	0.03	0.00
2	195	-1788	-5	-7	0	-13	9	0.01	0.00	0.00
1A	389	-1252	-29	156	0	-0	-0	0.02	0.03	0.00
2	389	-1736	-5	-7	0	0	0	0.02	0.00	0.00
Verifica di STABILITA'										
NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								
1A	-1331	607	114	85	43	0.490	0.938	0.21	Piano 'yx'	
2	-1839	27	18	85	43	0.490	0.938	0.06	Piano 'yx'	
ASTA NUM. 59		NI 356	NF 267	Lungh.	400.0 cm	SEZ. 1	Rp B=	32.0 H=	16.0 cm	
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.
	cm	kg			kg*m					
1A	0	-2313	-22	144	0	575	90	0.16	0.02	0.00
2	0	-1660	-3	-6	0	-23	10	0.01	0.00	0.00
1A	200	-2272	-22	144	0	288	45	0.08	0.02	0.00
2	200	-1607	-3	-6	0	-11	5	0.00	0.00	0.00
1A	400	-2231	-22	144	0	-0	-0	0.03	0.02	0.00
2	400	-1554	-3	-6	0	0	0	0.02	0.00	0.00
Verifica di STABILITA'										
NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								
1A	-2313	575	90	87	44	0.466	0.932	0.22	Piano 'yx'	
2	-1660	23	10	87	44	0.466	0.932	0.05	Piano 'yx'	
ASTA NUM. 60		NI 269	NF 268	Lungh.	400.0 cm	SEZ. 1	Rp B=	32.0 H=	16.0 cm	
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.
	cm	kg			kg*m					
1A	0	-1801	-23	172	0	686	91	0.18	0.03	0.00
2	0	-1930	-3	12	0	47	13	0.02	0.00	0.00
1A	200	-1760	-23	172	0	343	45	0.09	0.03	0.00
2	200	-1877	-3	12	0	24	6	0.01	0.00	0.00
1A	400	-1719	-23	172	0	-0	-0	0.02	0.03	0.00
2	400	-1824	-3	12	0	0	0	0.02	0.00	0.00
Verifica di STABILITA'										
NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota	
	kg	kg*m								
1A	-1801	686	91	87	44	0.466	0.932	0.23	Piano 'yx'	
2	-1930	47	13	87	44	0.466	0.932	0.07	Piano 'yx'	

Lavoro: CALDAROLA Intestazione lavoro: CARITAS CALDAROLA
 Elemento: TRAVE Metodo di verifica: NTC 2008 - Eurocodice 5
 Gruppo: 1 Descrizione: PILASTRI
 Tabella: TABELLA MONTANTI PLATFORM
 Tipo legno: Legno lamellare GL24h
 k mod: 0.900

ASTA NUM. 97 NI 419 NF 420 Lungh. 100.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
 qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-438	-3	2	0	0	3	0.00	0.00	0.00	
2	0	-453	-1	-1	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-433	-3	2	0	-1	5	0.00	0.00	0.00	
2	50	-446	-1	-1	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-428	-3	2	0	-2	6	0.01	0.00	0.00	
2	100	-439	-1	-1	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 99 NI 423 NF 421 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
 qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-106	-3	-0	0	-0	1	0.00	0.00	0.00	
2	0	-117	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-104	-3	-0	0	-0	3	0.00	0.00	0.00	
2	50	-113	-1	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-101	-3	-0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00	
2	100	-110	-1	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 101 NI 424 NF 422 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
 qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-57	-4	-0	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	-39	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-54	-4	-0	0	0	3	0.01	0.00	0.00	
2	50	-36	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-51	-4	-0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	100	-33	-1	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 103 NI 417 NF 418 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
 qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-33	-6	-0	0	-0	3	0.01	0.00	0.00	
2	0	-3	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-31	-6	-0	0	0	-1	0.00	0.00	0.00	
2	50	1	-1	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-28	-6	-0	0	0	-5	0.01	0.00	0.00	
2	100	4	-1	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 105 NI 447 NF 448 Lungh. 100.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
 qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-142	-6	3	0	1	5	0.01	0.00	0.00	
2	0	-199	-2	1	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-137	-6	3	0	-1	7	0.01	0.00	0.00	
2	50	-192	-2	1	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-132	-6	3	0	-2	10	0.01	0.00	0.00	
2	100	-186	-2	1	0	-1	-1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 107 NI 463 NF 454 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-242	-9	0	0	-0	3	0.00	0.01	0.00	
2	0	-338	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-239	-9	0	0	-0	-3	0.01	0.01	0.00	
2	50	-335	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-237	-9	0	0	-0	-9	0.02	0.01	0.00	
2	100	-331	-0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 109 NI 464 NF 455 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-66	-13	0	0	0	5	0.01	0.01	0.00	
2	0	-102	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-64	-13	0	0	-0	-2	0.00	0.01	0.00	
2	50	-99	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-61	-13	0	0	-0	-9	0.02	0.01	0.00	
2	100	-95	-1	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 111 NI 465 NF 456 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-7	-11	0	0	0	5	0.01	0.01	0.00	
2	0	-4	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-4	-11	0	0	-0	-2	0.00	0.01	0.00	
2	50	-1	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-2	-11	0	0	-0	-8	0.01	0.01	0.00	
2	100	2	-1	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 113 NI 466 NF 457 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-10	-8	0	0	0	4	0.01	0.01	0.00	
2	0	26	-1	-0	0	-0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-7	-8	0	0	-0	-1	0.00	0.01	0.00	
2	50	29	-1	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-5	-8	0	0	-0	-7	0.01	0.01	0.00	
2	100	32	-1	-0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 115 NI 467 NF 458 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--										
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-22	-6	0	0	0	3	0.01	0.00	0.00	
2	0	15	-1	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-19	-6	0	0	0	5	0.01	0.00	0.00	
2	50	18	-1	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-17	-6	0	0	-0	6	0.01	0.00	0.00	
2	100	22	-1	0	0	-0	-1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 117 NI 468 NF 459 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	

cm			kg		kg*m					
1A	0	-41	-4	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00
2	0	-32	-1	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00
1A	50	-38	-4	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00
2	50	-29	-1	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00
1A	100	-36	-4	0	0	-0	6	0.01	0.00	0.00
2	100	-26	-1	0	0	-0	-1	0.00	0.00	0.00

ASTA NUM. 119 NI 449 NF 450 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--										
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-218	-11	1	0	0	3	0.01	0.01	0.00	
2	0	-277	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-215	-11	1	0	-0	7	0.01	0.01	0.00	
2	50	-274	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-213	-11	1	0	-0	11	0.02	0.01	0.00	
2	100	-271	-0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 121 NI 473 NF 474 Lungh. 100.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-298	-4	1	0	0	5	0.00	0.00	0.00	
2	0	-273	-1	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-293	-4	1	0	0	6	0.01	0.00	0.00	
2	50	-266	-1	0	0	-1	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-288	-4	1	0	0	7	0.01	0.00	0.00	
2	100	-260	-1	0	0	-1	-1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 123 NI 476 NF 475 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	---	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-105	-4	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	-109	-1	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-102	-4	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00	
2	50	-106	-1	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-100	-4	0	0	-0	5	0.01	0.00	0.00	
2	100	-102	-1	0	0	-0	-1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 125 NI 491 NF 492 Lungh. 129.7 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--	-----			-----			-----			
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-2667	-22	24	0	52	18	0.06	0.01	0.00	
2	0	-1342	2	2	0	5	-3	0.01	0.00	0.00	
1A	65	-2660	-22	24	0	37	4	0.04	0.01	0.00	
2	65	-1334	2	2	0	4	-2	0.01	0.00	0.00	
1A	130	-2653	-22	24	0	21	-10	0.03	0.01	0.00	
2	130	-1325	2	2	0	2	-1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 127 NI 497 NF 493 Lungh. 127.5 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-708	-2	11	0	24	1	0.05	0.01	0.00	
2	0	-661	0	1	0	3	-0	0.01	0.00	0.00	
1A	64	-705	-2	11	0	17	0	0.03	0.01	0.00	
2	64	-657	0	1	0	2	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	128	-702	-2	11	0	10	-1	0.02	0.01	0.00	
2	128	-653	0	1	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 129 NI 498 NF 494 Lungh. 125.4 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						

1A	0	-287	-1	10	0	19	1	0.04	0.01	0.00	
2	0	-649	-0	2	0	3	0	0.01	0.00	0.00	
1A	63	-284	-1	10	0	13	0	0.02	0.01	0.00	
2	63	-645	-0	2	0	2	0	0.00	0.00	0.00	
1A	125	-281	-1	10	0	8	-1	0.02	0.01	0.00	
2	125	-641	-0	2	0	1	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 131 NI 499 NF 495 Lungh. 123.3 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-446	-2	6	0	13	1	0.03	0.00	0.00	
2	0	-593	-0	2	0	2	0	0.01	0.00	0.00	
1A	62	-443	-2	6	0	9	0	0.02	0.00	0.00	
2	62	-589	-0	2	0	2	0	0.00	0.00	0.00	
1A	123	-440	-2	6	0	6	-0	0.01	0.00	0.00	
2	123	-584	-0	2	0	1	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 133 NI 500 NF 496 Lungh. 121.2 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-769	-1	2	0	6	1	0.02	0.00	0.00	
2	0	-501	0	1	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
1A	61	-766	-1	2	0	6	1	0.01	0.00	0.00	
2	61	-497	0	1	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
1A	121	-763	-1	2	0	5	0	0.01	0.00	0.00	
2	121	-493	0	1	0	1	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 135 NI 489 NF 490 Lungh. 119.1 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-2572	-0	1	0	7	5	0.01	0.00	0.00	
2	0	-739	1	0	0	1	1	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-2566	-0	1	0	7	4	0.01	0.00	0.00	
2	60	-731	1	0	0	1	2	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-2560	-0	1	0	7	4	0.01	0.00	0.00	
2	119	-723	1	0	0	1	2	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 137 NI 509 NF 510 Lungh. 100.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-236	-4	0	0	-0	5	0.00	0.00	0.00	
2	0	-304	0	0	0	-1	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-231	-4	0	0	-0	7	0.01	0.00	0.00	
2	50	-297	0	0	0	-1	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-226	-4	0	0	-0	9	0.01	0.00	0.00	
2	100	-290	0	0	0	-1	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 139 NI 511 NF 512 Lungh. 100.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-122	-4	1	0	1	4	0.00	0.00	0.00	
2	0	-188	-0	2	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-117	-4	1	0	0	6	0.01	0.00	0.00	
2	50	-182	-0	2	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-112	-4	1	0	-0	8	0.01	0.00	0.00	
2	100	-175	-0	2	0	-1	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 141 NI 515 NF 513 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-82	-4	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	-98	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-79	-4	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00	
2	50	-95	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-77	-4	0	0	-0	5	0.01	0.00	0.00	
2	100	-91	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 143		NI 516	NF 514	Lungh.	100.0 cm	SEZ.	5	Rp	B=	8.0	H= 16.0 cm
categoria: p.p. y		Vento	qy tot.								
qy medio: -0.0000		0.2940	0.2940	kg/cm							
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-95	-4	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	-117	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-92	-4	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00	
2	50	-114	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-90	-4	0	0	-0	6	0.01	0.00	0.00	
2	100	-111	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 145		NI 525	NF 526	Lungh.	100.0 cm	SEZ.	4	Rp	B=	16.0	H= 16.0 cm
categoria: p.p. y		Vento	qy tot.								
qy medio: -0.0000		0.2940	0.2940	kg/cm							
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-22	-1	-1	0	1	1	0.00	0.00	0.00	
2	0	111	-1	-2	0	0	2	0.01	0.00	0.00	
1A	50	-17	-1	-1	0	1	1	0.00	0.00	0.00	
2	50	118	-1	-2	0	1	2	0.01	0.00	0.00	
1A	100	-12	-1	-1	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
2	100	125	-1	-2	0	2	1	0.01	0.00	0.00	
ASTA NUM. 147		NI 530	NF 527	Lungh.	100.0 cm	SEZ.	5	Rp	B=	8.0	H= 16.0 cm
categoria: p.p. y		Vento	qy tot.								
qy medio: -0.0000		0.2940	0.2940	kg/cm							
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	0	-1	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
2	0	25	-0	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	50	3	-1	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
2	50	28	-0	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
1A	100	5	-1	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
2	100	32	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 149		NI 531	NF 528	Lungh.	100.0 cm	SEZ.	5	Rp	B=	8.0	H= 16.0 cm
categoria: p.p. y		Vento	qy tot.								
qy medio: -0.0000		0.2940	0.2940	kg/cm							
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-4	-2	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	1	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-1	-2	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
2	50	4	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	1	-2	0	0	-0	3	0.01	0.00	0.00	
2	100	7	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 151		NI 532	NF 529	Lungh.	100.0 cm	SEZ.	5	Rp	B=	8.0	H= 16.0 cm
categoria: p.p. y		Vento	qy tot.								
qy medio: -0.0000		0.2940	0.2940	kg/cm							
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	-----	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-26	-3	0	0	0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	-41	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	

1A	50	-23	-3	0	0	0	3	0.00	0.00	0.00
2	50	-38	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00
1A	100	-20	-3	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00
2	100	-35	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00

ASTA NUM. 153 NI 544 NF 543 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoría: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-47	-1	0	0	0	3	0.01	0.00	0.00	
2	0	-86	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-45	-1	0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	50	-82	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-42	-1	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00	
2	100	-79	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 155 NI 541 NF 542 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoría: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-102	-1	-0	0	-0	3	0.01	0.00	0.00	
2	0	-117	-0	-1	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-99	-1	-0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	50	-114	-0	-1	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-97	-1	-0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	100	-110	-0	-1	0	0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 157 NI 539 NF 540 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoría: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-29	-1	0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	0	-16	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-27	-1	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00	
2	50	-12	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-24	-1	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00	
2	100	-9	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 159 NI 553 NF 554 Lungh. 100.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoría: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-77	-1	2	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	28	-1	2	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-72	-1	2	0	-1	2	0.00	0.00	0.00	
2	50	35	-1	2	0	-1	1	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-67	-1	2	0	-2	1	0.00	0.00	0.00	
2	100	41	-1	2	0	-2	1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 161 NI 551 NF 552 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoría: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-11	-0	1	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
2	0	67	-0	1	0	0	1	0.01	0.00	0.00	
1A	50	-8	-0	1	0	-0	1	0.00	0.00	0.00	
2	50	70	-0	1	0	-0	1	0.01	0.00	0.00	
1A	100	-6	-0	1	0	-0	1	0.00	0.00	0.00	
2	100	74	-0	1	0	-1	1	0.01	0.00	0.00	

ASTA NUM. 163 NI 555 NF 556 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
 qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-25	-1	-0	0	-0	1	0.00	0.00	0.00	
2	0	87	-0	-1	0	-0	1	0.01	0.00	0.00	
1A	50	-22	-1	-0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
2	50	90	-0	-1	0	0	0	0.01	0.00	0.00	
1A	100	-20	-1	-0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	
2	100	93	-0	-1	0	1	0	0.01	0.00	0.00	

ASTA NUM. 165 NI 600 NF 591 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--										
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-99	-1	0	0	0	6	0.01	0.00	0.00	
2	0	-106	0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-96	-1	0	0	0	7	0.01	0.00	0.00	
2	60	-102	0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-93	-1	0	0	-0	7	0.01	0.00	0.00	
2	119	-98	0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 167 NI 599 NF 590 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-27	-1	0	0	0	9	0.02	0.00	0.00	
2	0	-49	0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-24	-1	0	0	0	9	0.02	0.00	0.00	
2	60	-45	0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-21	-1	0	0	-0	10	0.02	0.00	0.00	
2	119	-41	0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 169 NI 598 NF 589 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-26	-1	0	0	0	12	0.02	0.00	0.00	
2	0	-27	0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-23	-1	0	0	-0	12	0.02	0.00	0.00	
2	60	-23	0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-20	-1	0	0	-0	12	0.02	0.00	0.00	
2	119	-19	0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 171 NI 597 NF 588 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-45	-1	0	0	0	13	0.02	0.00	0.00	
2	0	-48	0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-42	-1	0	0	-0	14	0.02	0.00	0.00	
2	60	-44	0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-39	-1	0	0	-0	14	0.03	0.00	0.00	
2	119	-40	0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 173 NI 596 NF 587 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-98	-1	0	0	-0	14	0.02	0.00	0.00	
2	0	-131	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-95	-1	0	0	-0	14	0.02	0.00	0.00	
2	60	-127	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-92	-1	0	0	-0	15	0.03	0.00	0.00	
2	119	-123	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 175 NI 595 NF 586 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	cm	kg			kg*m						

1A	0	-155	-1	0	0	0	13	0.02	0.00	0.00	
2	0	-227	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-152	-1	0	0	-0	13	0.02	0.00	0.00	
2	60	-223	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-149	-1	0	0	-0	14	0.02	0.00	0.00	
2	119	-219	-0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 177 NI 594 NF 585 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-145	-1	0	0	0	11	0.02	0.00	0.00	
2	0	-229	-0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-142	-1	0	0	0	11	0.02	0.00	0.00	
2	60	-225	-0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-139	-1	0	0	-0	12	0.02	0.00	0.00	
2	119	-221	-0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 179 NI 593 NF 584 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-73	-1	0	0	0	9	0.02	0.00	0.00	
2	0	-127	0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-70	-1	0	0	0	9	0.02	0.00	0.00	
2	60	-123	0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-67	-1	0	0	-0	10	0.02	0.00	0.00	
2	119	-119	0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 181 NI 592 NF 583 Lungh. 119.1 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-78	-1	0	0	0	7	0.01	0.00	0.00	
2	0	-81	0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-75	-1	0	0	0	8	0.01	0.00	0.00	
2	60	-77	0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-72	-1	0	0	-0	8	0.01	0.00	0.00	
2	119	-73	0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 183 NI 581 NF 582 Lungh. 119.1 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-591	-2	2	0	0	12	0.01	0.00	0.00	
2	0	-388	0	-1	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-585	-2	2	0	-1	13	0.01	0.00	0.00	
2	60	-381	0	-1	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-579	-2	2	0	-2	13	0.01	0.00	0.00	
2	119	-373	0	-1	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 185 NI 579 NF 580 Lungh. 119.1 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-566	-1	2	0	1	9	0.01	0.00	0.00	
2	0	-511	0	1	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	60	-560	-1	2	0	-0	10	0.01	0.00	0.00	
2	60	-503	0	1	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	119	-554	-1	2	0	-1	10	0.01	0.00	0.00	
2	119	-495	0	1	0	-1	0	0.00	0.00	0.00	
ASTA NUM. 187 NI 609 NF 610 Lungh. 107.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm											
NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-840	-2	3	0	6	2	0.01	0.00	0.00	
2	0	-601	-2	-2	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
1A	54	-834	-2	3	0	4	1	0.00	0.00	0.00	
2	54	-594	-2	-2	0	1	1	0.00	0.00	0.00	

1A 107 -829 -2 3 0 3 0 0.00 0.00 0.00
2 107 -587 -2 -2 0 2 -0 0.00 0.00 0.00

ASTA NUM. 189 NI 611 NF 612 Lungh. 114.1 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-525	-0	1	0	4	1	0.00	0.00	0.00	
2	0	-684	2	-0	0	0	-1	0.00	0.00	0.00	
1A	57	-519	-0	1	0	4	1	0.00	0.00	0.00	
2	57	-677	2	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	114	-513	-0	1	0	5	1	0.00	0.00	0.00	
2	114	-669	2	-0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 191 NI 615 NF 613 Lungh. 111.7 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-221	-0	1	0	2	0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-421	0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	56	-218	-0	1	0	2	0	0.00	0.00	0.00	
2	56	-417	0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	112	-215	-0	1	0	2	0	0.00	0.00	0.00	
2	112	-413	0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 193 NI 616 NF 614 Lungh. 109.4 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-309	-0	1	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-410	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	55	-306	-0	1	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
2	55	-406	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	109	-303	-0	1	0	-1	0	0.00	0.00	0.00	
2	109	-403	-0	-0	0	1	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 195 NI 619 NF 620 Lungh. 107.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-669	-0	4	0	7	0	0.01	0.00	0.00	
2	0	-421	-0	-1	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	54	-664	-0	4	0	4	0	0.00	0.00	0.00	
2	54	-414	-0	-1	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	107	-658	-0	4	0	2	1	0.00	0.00	0.00	
2	107	-407	-0	-1	0	1	-1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 197 NI 627 NF 625 Lungh. 104.7 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-296	-0	1	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-375	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	52	-293	-0	1	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
2	52	-372	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	105	-290	-0	1	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	
2	105	-368	-0	-0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 199 NI 628 NF 626 Lungh. 102.3 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-166	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-282	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	51	-163	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
2	51	-278	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	102	-161	-0	0	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
2	102	-275	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 201 NI 635 NF 636 Lungh. 100.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.

qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-127	-4	-1	0	-0	4	0.00	0.00	0.00	
2	0	-194	-1	-2	0	-1	1	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-122	-4	-1	0	0	5	0.00	0.00	0.00	
2	50	-187	-1	-2	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-117	-4	-1	0	0	7	0.01	0.00	0.00	
2	100	-181	-1	-2	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 203 NI 637 NF 638 Lungh. 100.0 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-297	-3	-0	0	0	4	0.00	0.00	0.00	
2	0	-340	-0	-1	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-292	-3	-0	0	0	5	0.00	0.00	0.00	
2	50	-333	-0	-1	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-286	-3	-0	0	0	6	0.01	0.00	0.00	
2	100	-327	-0	-1	0	1	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 205 NI 640 NF 639 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-106	-3	-0	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	-126	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-103	-3	-0	0	0	3	0.00	0.00	0.00	
2	50	-123	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-101	-3	-0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	100	-119	-0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 207 NI 656 NF 651 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-26	-3	-0	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	-51	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-24	-3	-0	0	0	3	0.01	0.00	0.00	
2	50	-48	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-21	-3	-0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	100	-44	-0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 209 NI 657 NF 652 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-11	-3	-0	0	-0	3	0.01	0.00	0.00	
2	0	-22	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-9	-3	-0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	50	-19	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-6	-3	-0	0	0	4	0.01	0.00	0.00	
2	100	-16	-0	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 211 NI 658 NF 653 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-13	-2	0	0	-0	3	0.01	0.00	0.00	

2	0	-16	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00
1A	50	-11	-2	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00
2	50	-13	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00
1A	100	-8	-2	0	0	-0	4	0.01	0.00	0.00
2	100	-10	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00

ASTA NUM. 213 NI 659 NF 654 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--										
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-24	-1	0	0	-0	3	0.00	0.00	0.00	
2	0	-24	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-21	-1	0	0	-0	3	0.01	0.00	0.00	
2	50	-20	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-19	-1	0	0	-0	3	0.01	0.00	0.00	
2	100	-17	-0	-0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 215 NI 660 NF 655 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: -0.0000 0.2940 0.2940 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--										
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-34	-1	0	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
2	0	-21	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-31	-1	0	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
2	50	-18	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-29	-1	0	0	-0	2	0.00	0.00	0.00	
2	100	-14	-0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 217 NI 673 NF 674 Lungh. 114.1 cm SEZ. 4 Rp B= 16.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--										
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-253	1	1	0	4	-1	0.00	0.00	0.00	
2	0	-432	3	0	0	0	-3	0.00	0.00	0.00	
1A	57	-248	1	1	0	4	-1	0.00	0.00	0.00	
2	57	-424	3	0	0	0	-1	0.00	0.00	0.00	
1A	114	-242	1	1	0	5	0	0.00	0.00	0.00	
2	114	-417	3	0	0	0	1	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 219 NI 680 NF 675 Lungh. 111.8 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
--	--	-----			-----			-----			
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-205	0	1	0	2	-0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-393	0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	56	-202	0	1	0	2	-0	0.00	0.00	0.00	
2	56	-389	0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	112	-199	0	1	0	3	0	0.01	0.00	0.00	
2	112	-386	0	0	0	-0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 221 NI 681 NF 676 Lungh. 109.4 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	--	-----			-----			-----	-----	-----	
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-269	0	1	0	2	-0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-498	0	0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	55	-266	0	1	0	3	-0	0.00	0.00	0.00	
2	55	-494	0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	
1A	109	-263	0	1	0	3	-0	0.01	0.00	0.00	
2	109	-490	0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 223 NI 682 NF 677 Lungh. 107.1 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-290	-0	1	0	2	0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-530	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	

1A	54	-287	-0	1	0	2	0	0.00	0.00	0.00
2	54	-526	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00
1A	107	-285	-0	1	0	3	-0	0.01	0.00	0.00
2	107	-523	-0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00

ASTA NUM. 225 NI 683 NF 678 Lungh. 104.7 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-249	-0	1	0	2	0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-464	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	52	-246	-0	1	0	2	0	0.00	0.00	0.00	
2	52	-460	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	105	-243	-0	1	0	3	-0	0.00	0.00	0.00	
2	105	-457	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	

ASTA NUM. 227 NI 684 NF 679 Lungh. 102.4 cm SEZ. 6 Rp B= 16.0 H= 8.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-138	-0	0	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
2	0	-253	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	51	-136	-0	0	0	1	0	0.00	0.00	0.00	
2	51	-250	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	102	-133	-0	0	0	2	-0	0.00	0.00	0.00	
2	102	-246	-0	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	

Lavoro: **CALDAROLA** Intestazione lavoro: **CARITAS_CALDAROLA**
 Elemento: **TRAVE** Metodo di verifica: **NTC 2008 - Eurocodice 5**
 Gruppo: **1** Descrizione: **PILASTRI**
 Tabella: **TABELLA PILASTRI**
 Tipo legno: **Legno lamellare GL24h** Beta piano 'yx': **1.000** Beta piano 'zx': **1.000**
 k mod: **0.900**

ASTA NUM. 229 NI 602 NF 601 Lungh. 129.9 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-2533	-41	202	0	339	20	0.08	0.04	0.00	
2	0	-1702	3	-12	0	-24	-3	0.01	0.00	0.00	
1A	65	-2520	-41	202	0	208	-7	0.05	0.04	0.00	
2	65	-1685	3	-12	0	-16	-1	0.00	0.00	0.00	
1A	130	-2506	-41	202	0	77	-33	0.03	0.04	0.00	
2	130	-1667	3	-12	0	-8	1	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg		kg*m						
1A	-2533	339	33	29	15	0.981	1.000	0.12	Piano 'yx'
2	-1702	24	3	29	15	0.981	1.000	0.03	Piano 'yx'

ASTA NUM. 231 NI 604 NF 603 Lungh. 126.2 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm		kg			kg*m					
1A	0	-2542	-48	110	0	238	20	0.06	0.02	0.00	
2	0	-1661	-1	-22	0	-37	1	0.01	0.00	0.00	
1A	63	-2529	-48	110	0	170	-10	0.04	0.02	0.00	
2	63	-1644	-1	-22	0	-23	1	0.01	0.00	0.00	
1A	126	-2516	-48	110	0	102	-41	0.04	0.02	0.00	
2	126	-1627	-1	-22	0	-9	1	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg		kg*m						
1A	-2542	238	41	28	14	0.983	1.000	0.10	Piano 'yx'
2	-1661	37	1	28	14	0.983	1.000	0.03	Piano 'yx'

ASTA NUM. 233 NI 576 NF 575 Lungh. 118.7 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-2160	-44	-2	0	-29	15	0.01	0.01	0.00	
2	0	-662	-3	-73	0	-78	-1	0.02	0.01	0.00	
1A	59	-2148	-44	-2	0	-44	-11	0.01	0.01	0.00	
2	59	-646	-3	-73	0	-35	-2	0.01	0.01	0.00	
1A	119	-2136	-44	-2	0	-60	-37	0.03	0.01	0.00	
2	119	-630	-3	-73	0	9	-4	0.00	0.01	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-2160	60	37	26	13	0.987	1.000	0.05	Piano 'yx'
2	-662	78	4	26	13	0.987	1.000	0.03	Piano 'yx'
ASTA NUM. 235 NI 578 NF 577 Lungh. 115.0 cm SEZ. 1 Rp B= 32.0 H= 16.0 cm									

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-3160	-55	30	0	10	22	0.01	0.01	0.00	
2	0	-1125	-4	-45	0	-69	2	0.02	0.01	0.00	
1A	57	-3148	-55	30	0	-15	-9	0.01	0.01	0.00	
2	57	-1110	-4	-45	0	-43	-0	0.01	0.01	0.00	
1A	115	-3136	-55	30	0	-39	-41	0.03	0.01	0.00	
2	115	-1094	-4	-45	0	-17	-3	0.00	0.01	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-3160	39	41	25	13	0.988	1.000	0.07	Piano 'yx'
2	-1125	69	3	25	13	0.988	1.000	0.03	Piano 'yx'
ASTA NUM. 240 NI 621 NF 606 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm									

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-52	-16	0	0	0	6	0.01	0.01	0.00	
2	0	-88	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-49	-16	0	0	-0	-3	0.00	0.01	0.00	
2	50	-85	-0	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-47	-16	0	0	-0	-11	0.02	0.01	0.00	
2	100	-81	-0	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx	My	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
	kg	kg*m							
1A	-52	0	11	22	44	0.995	0.932	0.02	Piano 'zx'
2	-88	0	0	22	44	0.995	0.932	0.01	Piano 'zx'
ASTA NUM. 241 NI 617 NF 605 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm									

categoria: p.p. y Vento qy tot.
qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm

NC	x	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
	cm	kg			kg*m						
1A	0	-17	-14	0	0	0	5	0.01	0.01	0.00	
2	0	-19	-1	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-14	-14	0	0	0	-2	0.00	0.01	0.00	
2	50	-15	-1	0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-12	-14	0	0	-0	-10	0.02	0.01	0.00	
2	100	-12	-1	0	0	-0	-0	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
1A	-17	0	10	22	44	0.995	0.932	0.02	Piano 'zx'
2	-19	0	0	22	44	0.995	0.932	0.00	Piano 'zx'
ASTA NUM. 242 NI 607 NF 574 Lungh. 100.0 cm SEZ. 5 Rp B= 8.0 H= 16.0 cm categoria: p.p. y Vento qy tot. qy medio: 0.0000 0.4920 0.4920 kg/cm									

NC	x -- cm	Fx	Fy	Fz	Mx	My	Mz	I.R.	I.V.	I.Tor.	Nota
			kg			kg*m					
1A	0	-20	-10	0	0	0	4	0.01	0.01	0.00	
2	0	6	-1	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	50	-17	-10	0	0	0	-1	0.00	0.01	0.00	
2	50	9	-1	-0	0	0	0	0.00	0.00	0.00	
1A	100	-15	-10	0	0	-0	-7	0.01	0.01	0.00	
2	100	12	-1	-0	0	0	-0	0.00	0.00	0.00	

Verifica di STABILITA'

NC	Fx -- kg	My ----- kg*m	Mz	Sn.yx	Sn.zx	Kc,yx	Kc,zx	I.S.	Nota
1A	-20	0	7	22	44	0.995	0.932	0.01	Piano 'zx'