

RELAZIONE DI CALCOLO

Sono illustrati con la presente i risultati dei calcoli che riguardano il progetto delle armature, la verifica delle tensioni di lavoro dei materiali e del terreno.

• **NORMATIVA DI RIFERIMENTO**

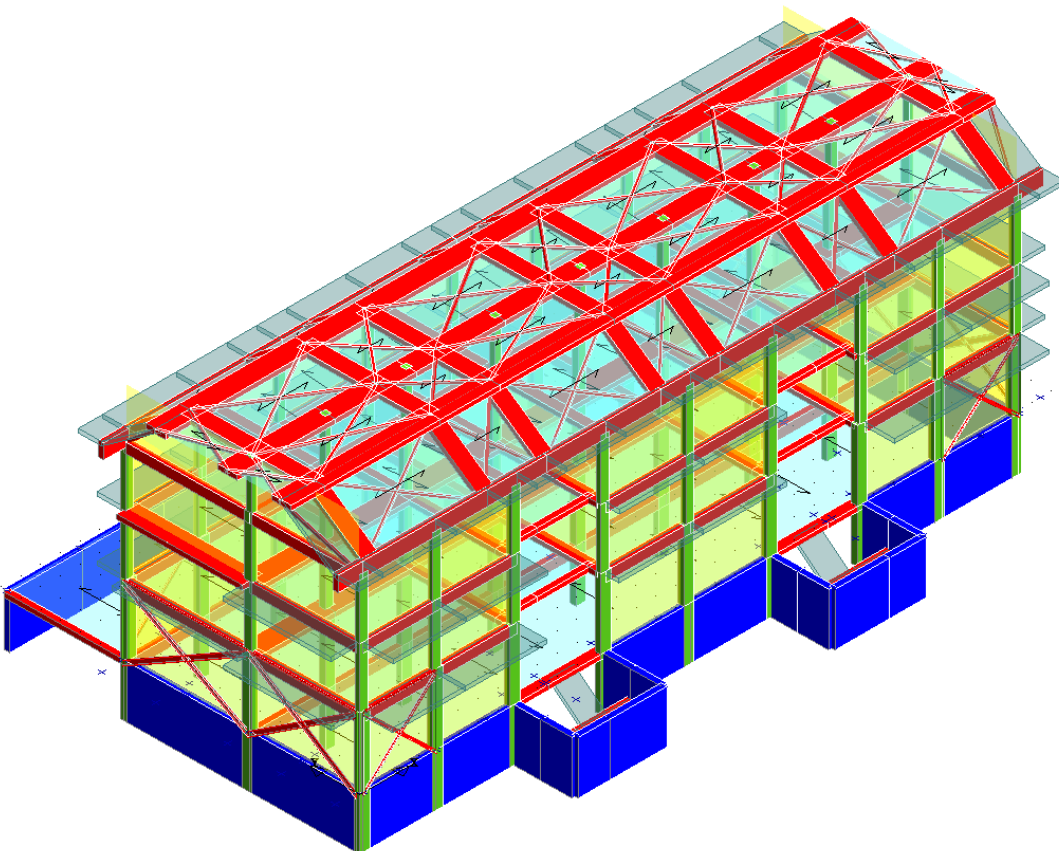
I calcoli sono condotti nel pieno rispetto della normativa vigente e, in particolare, la normativa cui viene fatto riferimento nelle fasi di calcolo, verifica e progettazione è costituita dalle *Norme Tecniche per le Costruzioni*, emanate con il D.M. 14/01/2008 pubblicato nel suppl. 30 G.U. 29 del 4/02/2008, nonché la Circolare del Ministero Infrastrutture e Trasporti del 2 Febbraio 2009, n. 617 “*Istruzioni per l'applicazione delle nuove norme tecniche per le costruzioni*”.

• **METODI DI CALCOLO**

I metodi di calcolo adottati per il calcolo sono i seguenti:

- 1) Per i carichi statici: *METODO DELLE DEFORMAZIONI*;
- 2) Per i carichi sismici: metodo dell'*ANALISI MODALE* o dell'*ANALISI SISMICA STATICA EQUIVALENTE*.

Per lo svolgimento del calcolo si è accettata l'ipotesi che, in corrispondenza dei piani sismici, i solai siano infinitamente rigidi nel loro piano e che le masse ai fini del calcolo delle forze di piano siano concentrate alle loro quote.



• CALCOLO SPOSTAMENTI E CARATTERISTICHE

Il calcolo degli spostamenti e delle caratteristiche viene effettuato con il metodo degli elementi finiti (**F.E.M.**).

Possono essere inseriti due tipi di elementi:

- 1) Elemento monodimensionale asta (*beam*) che unisce due nodi aventi ciascuno 6 gradi di libertà. Per maggiore precisione di calcolo, viene tenuta in conto anche la deformabilità a taglio e quella assiale di questi elementi. Queste aste, inoltre, non sono considerate flessibili da nodo a nodo ma hanno sulla parte iniziale e finale due tratti infinitamente rigidi formati dalla parte di trave inglobata nello spessore del pilastro; questi tratti rigidi forniscono al nodo una dimensione reale.
- 2) L'elemento bidimensionale shell (*quad*) che unisce quattro nodi nello spazio. Il suo comportamento è duplice, funziona da lastra per i carichi agenti sul suo piano, da piastra per i carichi ortogonali.

Assemblate tutte le matrici di rigidezza degli elementi in quella della struttura spaziale, la risoluzione del sistema viene perseguita tramite il metodo di Cholesky.

Ai fini della risoluzione della struttura, gli spostamenti X e Y e le rotazioni attorno l'asse verticale Z di tutti i nodi che giacciono su di un impalcato dichiarato rigido sono mutuamente vincolati.

• RELAZIONE SUI MATERIALI

Le caratteristiche meccaniche dei materiali sono descritti nei tabulati riportati nel seguito per ciascuna tipologia di materiale utilizzato.

• ANALISI SISMICA STATICA

L'analisi sismica statica è stata svolta imponendo, come da normativa, un sistema di forze orizzontali parallele alle direzioni ipotizzate come ingresso del sisma. Tali forze che sono calcolate mediante l'espressione:

$$F_i = S_d(T_1) \times W \times \frac{L}{g} \times \frac{z_i \times W_i}{\sum z_j \times W_j}$$

dove:

F_i è la forza da applicare al nodo i

$S_d(T_1)$ è l'ordinata dello spettro di risposta di progetto

W è il peso sismico complessivo della costruzione

L è un coefficiente pari a 0,85 se l'edificio ha meno di tre piani e se $T_1 < T_c$, pari ad 1,0 negli altri casi

g è l'accelerazione di gravità

W_i e W_j sono i pesi delle masse sismiche ai nodi i e j

z_i e z_j sono le altezze dei nodi i e j rispetto alle fondazioni

Tali forze sono applicate in corrispondenza dei baricentri delle masse di piano.

Le forze orizzontali così calcolate vengono ripartite fra gli elementi irrigidenti (pilastri e pareti di taglio), ipotizzando i solai dei piani sismici infinitamente rigidi assialmente.

I valori delle sollecitazioni sismiche sono combinate linearmente (in somma e in differenza) con quelle per carichi statici e con il 30%

di quelle del sisma ortogonale per ottenere le sollecitazioni di verifica.

Gli angoli delle direzioni di ingresso dei sismi sono valutati rispetto all'asse X del sistema di riferimento globale.

• VERIFICHE

Le verifiche, svolte secondo il metodo degli stati limite ultimi e di esercizio, si ottengono involupando tutte le condizioni di carico prese in considerazione.

In fase di verifica è stato differenziato l'elemento trave dall'elemento pilastro. Nell'elemento trave le armature sono disposte in modo asimmetrico, mentre nei pilastri sono sempre disposte simmetricamente.

Per l'elemento trave, l'armatura si determina suddividendola in cinque conci in cui l'armatura si mantiene costante, valutando per tali conci le massime aree di armatura superiore ed inferiore richieste in base ai momenti massimi riscontrati nelle varie combinazioni di carico esaminate. Lo stesso criterio è stato adottato per il calcolo delle staffe.

Anche l'elemento pilastro viene scomposto in cinque conci in cui l'armatura si mantiene costante. Vengono però riportate le armature massime richieste nella metà superiore (testa) e inferiore (piede).

La fondazione su travi rovesce è risolta contemporaneamente alla sovrastruttura tenendo in conto sia la rigidezza flettente che quella torsionale, utilizzando per l'analisi agli elementi finiti l'elemento asta su suolo elastico alla *Winkler*.

Le travate possono incrociarsi con angoli qualsiasi e avere dei disassamenti rispetto ai pilastri su cui si appoggiano.

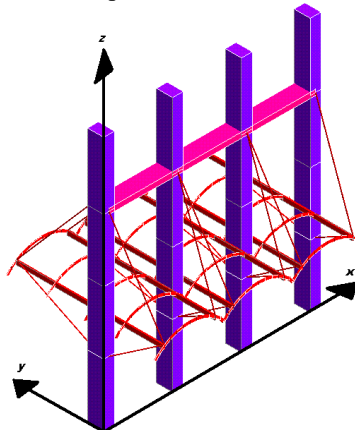
La ripartizione dei carichi, data la natura matriciale del calcolo, tiene automaticamente conto della rigidezza relativa delle varie travate convergenti su ogni nodo.

Le verifiche per gli elementi bidimensionali (setti) vengono effettuate sovrapponendo lo stato tensionale del comportamento a lastra e di quello a piastra. Vengono calcolate le armature delle due facce dell'elemento bidimensionale disponendo i ferri in due direzioni ortogonali.

SISTEMI DI RIFERIMENTO

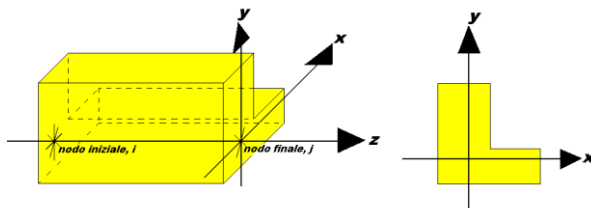
1) SISTEMA GLOBALE DELLA STRUTTURA SPAZIALE

Il sistema di riferimento globale è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali (O-XYZ) dove l'asse Z rappresenta l'asse verticale rivolto verso l'alto. Le rotazioni sono considerate positive se concordi con gli assi vettori:



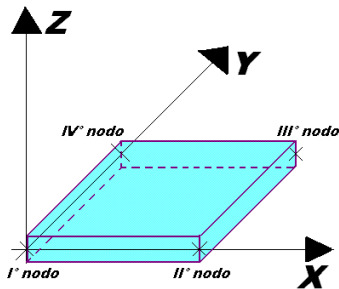
2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

Il sistema di riferimento locale delle aste, inclinate o meno, è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali che ha l'asse Z coincidente con l'asse longitudinale dell'asta ed orientamento dal nodo iniziale al nodo finale, gli assi X ed Y sono orientati come nell'archivio delle sezioni:



3) SISTEMA LOCALE DELL'ELEMENTO SHELL

Il sistema di riferimento locale dell'elemento shell è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali che ha l'asse X coincidente con la direzione fra il primo ed il secondo nodo di input, l'asse Y giacente nel piano dello shell e l'asse Z in direzione dello spessore:



UNITÀ DI MISURA

Si adottano le seguenti unità di misura:

[lunghezze]	= m
[forze]	= kgf / daN
[tempo]	= sec
[temperatura]	= °C

CONVENZIONI SUI SEGNI

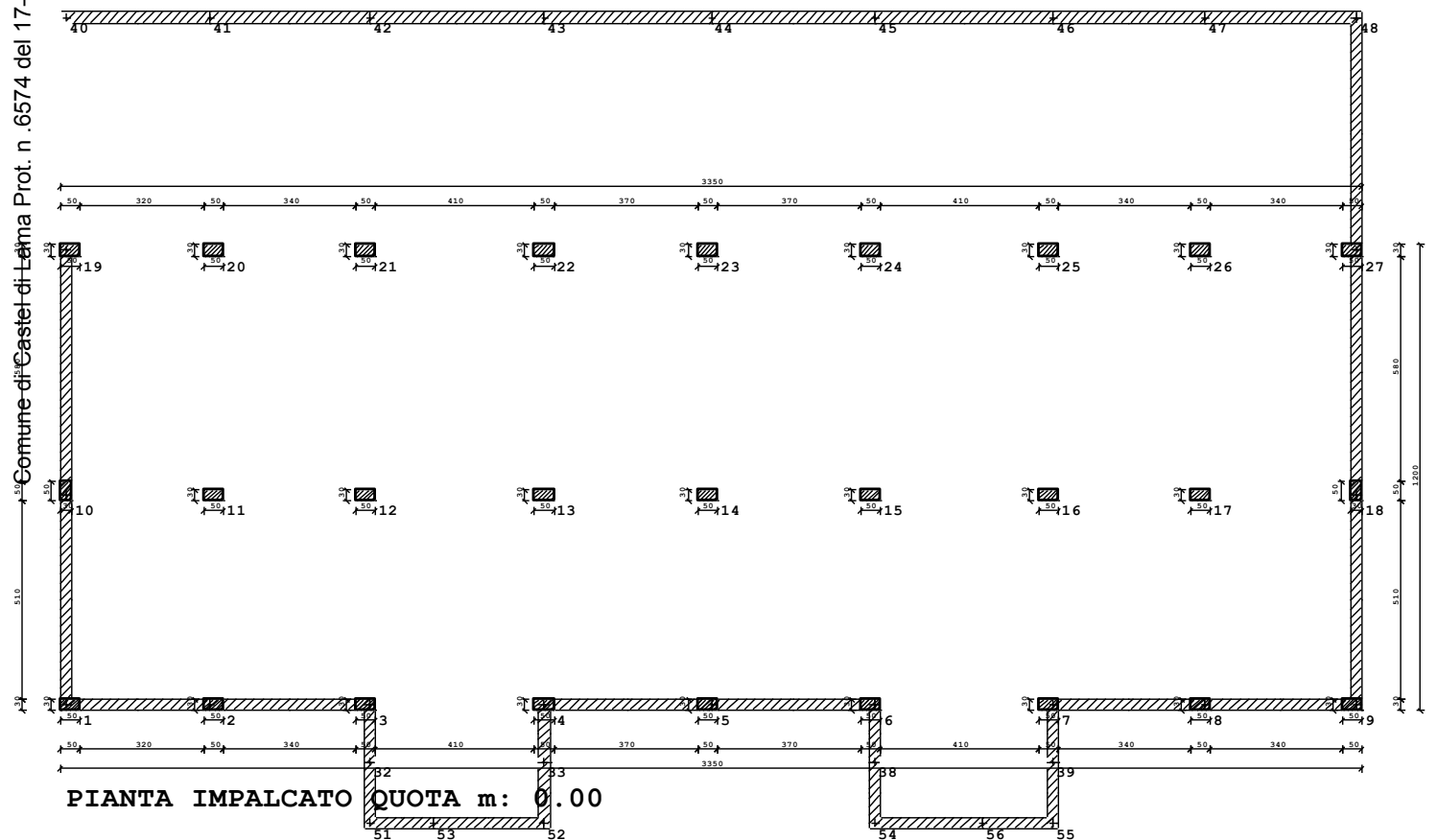
I carichi agenti sono:

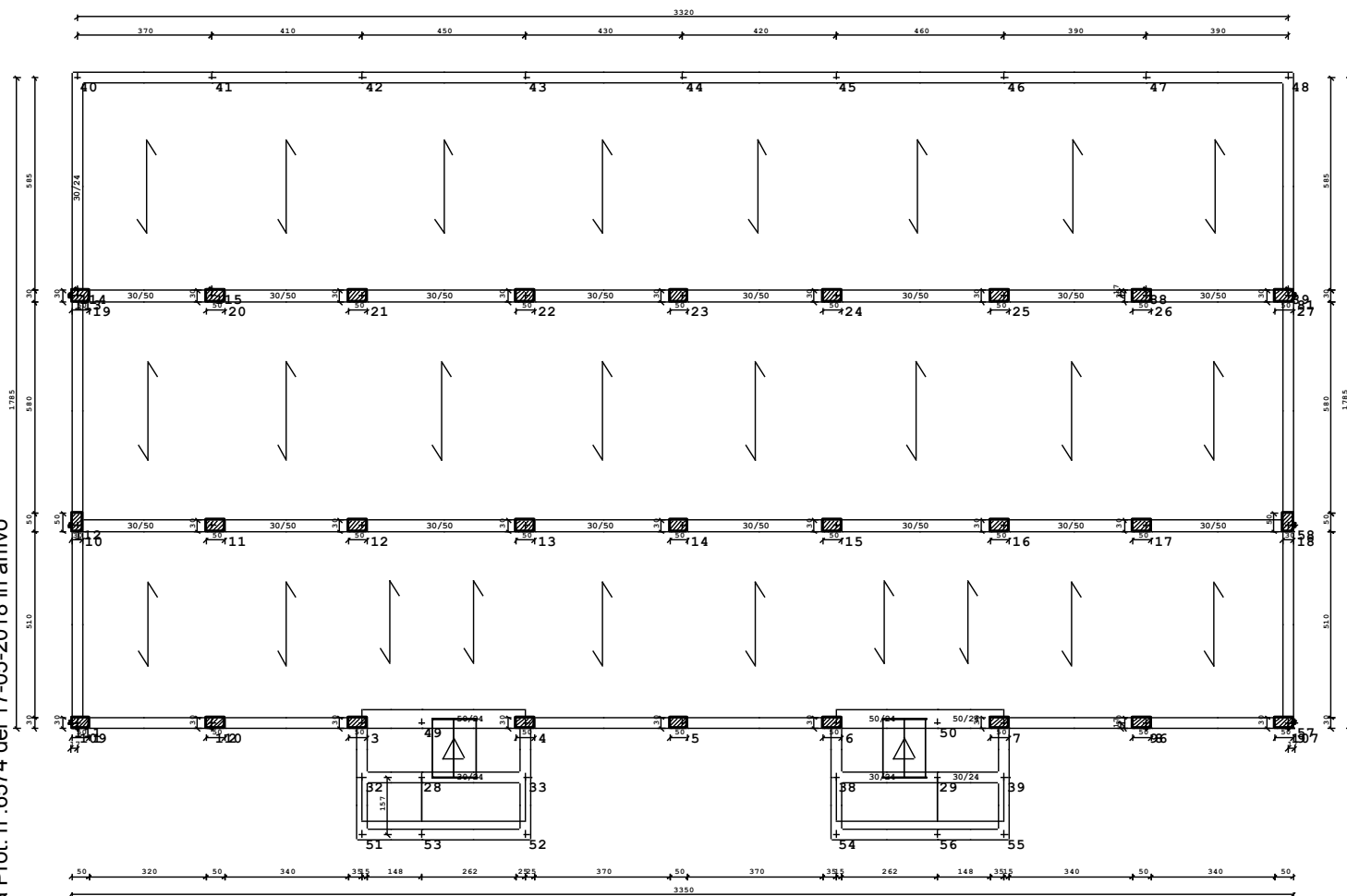
- 1) Carichi e momenti distribuiti lungo gli assi coordinati;
- 2) Forze e coppie nodali concentrate sui nodi.

Le forze distribuite sono da ritenersi positive se concordi con il sistema di riferimento locale dell'asta, quelle concentrate sono positive se concordi con il sistema di riferimento globale.

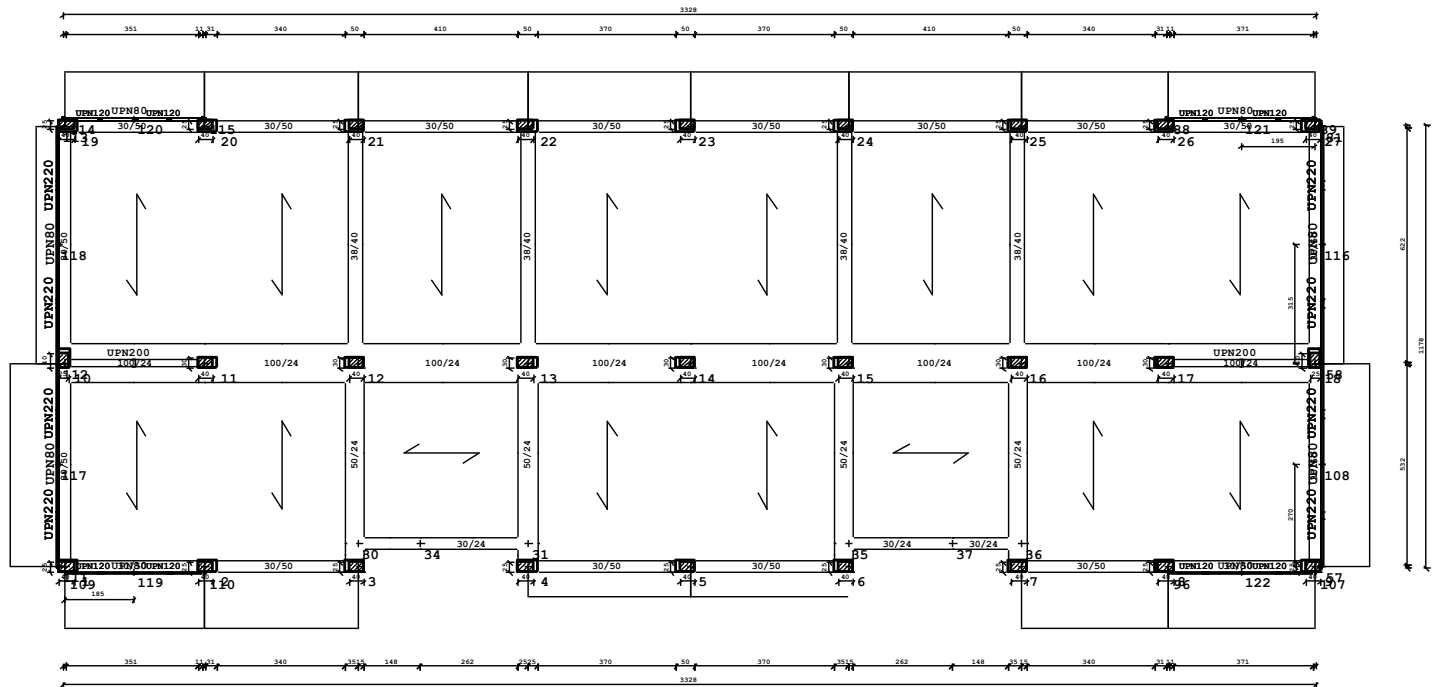
I gradi di libertà nodali sono gli omologhi agli enti forza, e quindi sono definiti positivi se concordi a questi ultimi.

Comune di Castel di Lama Prot. n. 6574 del 17-05-2018

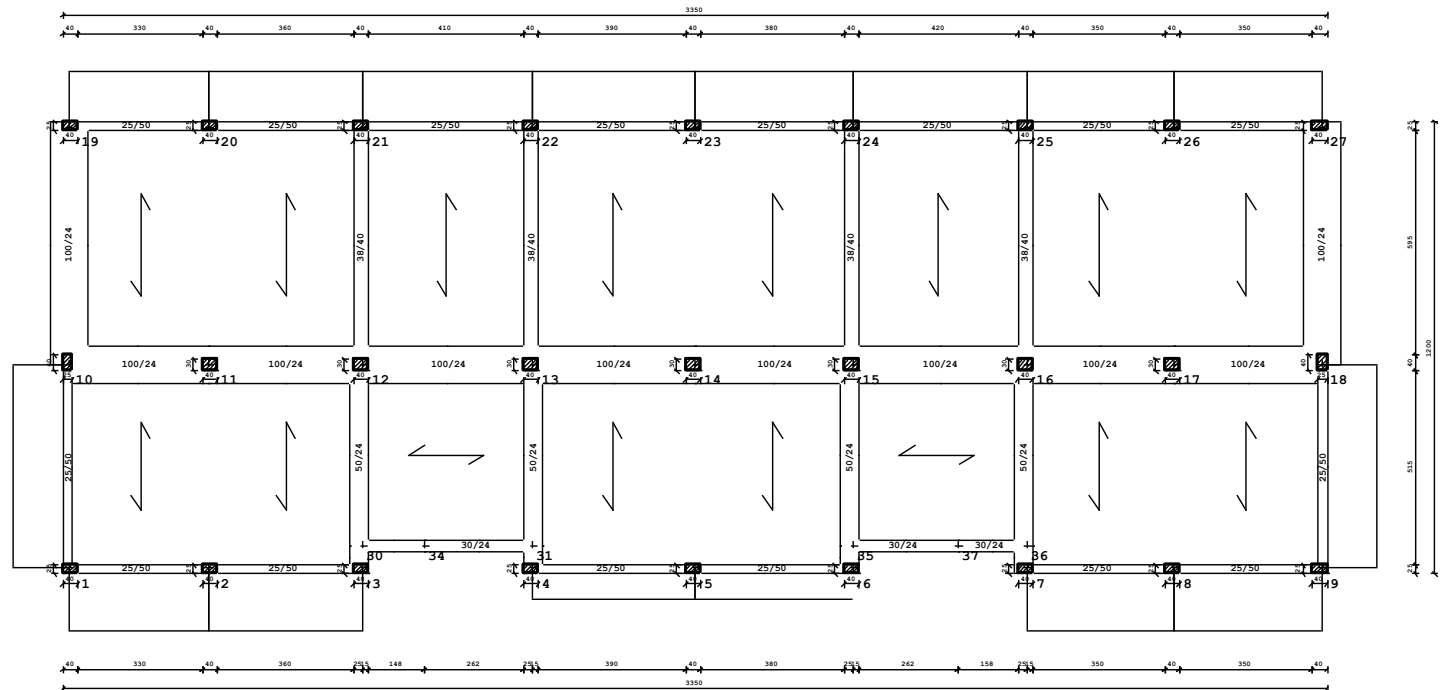




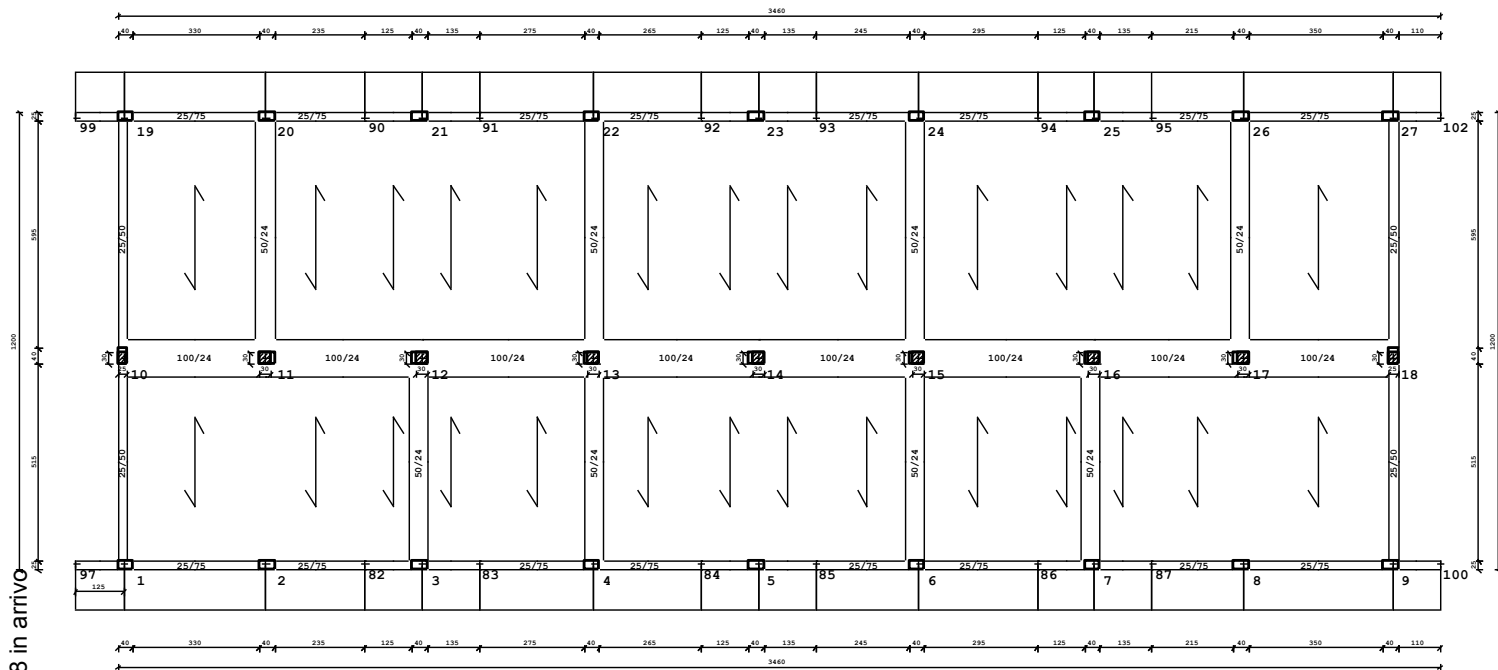
PIANTA IMPALCATO QUOTA m: 2.64



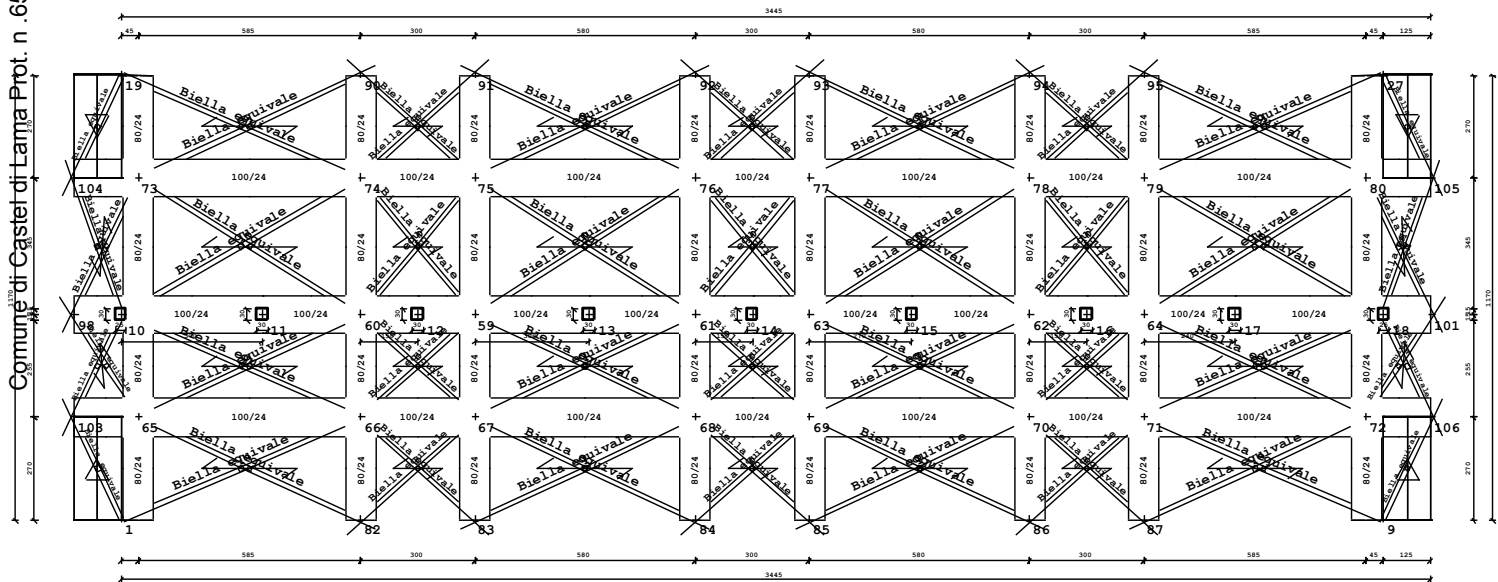
PIANTA IMPALCATO QUOTA m: 6.14



PIANTA IMPALCATO QUOTA m: 9.14



PIANTA IMPALCATO QUOTA m:12.14



PIANTA IMPALCATO QUOTA m:14.54

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle riassuntive dei criteri di progetto per le aste in elevazione, per quelle di fondazione, per i pilastri e per i setti.

Crit.N.ro	: Numero indicativo del criterio di progetto
Elem.	: Tipo di elemento strutturale
%Rig.Tors.	: Percentuale di rigidezza torsionale
Mod. E	: Modulo di elasticità normale
Poisson	: Coefficiente di Poisson
Sgmc	: Tensione massima di esercizio del calcestruzzo
tauc0	: Tensione tangenziale minima
tauc1	: Tensione tangenziale massima
Sgmf	: Tensione massima di esercizio dell'acciaio
Om.	: Coefficiente di omogeneizzazione
Gamma	: Peso specifico del materiale
Coprstaffa	: Distanza tra il lembo esterno della staffa ed il lembo esterno della sezione in calcestruzzo
Fi min.	: Diametro minimo utilizzabile per le armature longitudinali
Fi st.	: Diametro delle staffe
Lar. st.	: Larghezza massima delle staffe
Psc	: Passo di scansione per i diagrammi delle caratteristiche
Pos.pol.	: Numero di posizioni delle armature per la verifica di sezioni poligonali
D arm.	: Passo di incremento dell'armatura per la verifica di sezioni poligonali
Iteraz.	: Numero massimo di iterazioni per la verifica di sezioni poligonali
Def. Tag.	: Deformabilità a taglio (si, no)
%Scorr.Staf.	: Percentuale di scorrimento da far assorbire alle staffe
P.max staffe	: Passo massimo delle staffe
P.min.staffe	: Passo minimo delle staffe
tMt min.	: Tensione di torsione minima al di sotto del quale non si arma a torsione
Ferri parete	: Presenza di ferri di parete a taglio
Ecc.lim.	: Eccentricità M/N limite oltre la quale la verifica viene effettuata a flessione pura
Tipo ver.	: Tipo di verifica (0 = solo Mx; 1 = Mx e My separate; 2 = deviata)
Fl.rett.	: Flessione retta forzata per sezioni dissimmetriche ma simmetrizzabili (0 = no; 1 = si)
Den.X pos.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma positivo
Den.X neg.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento Mx minimo per la copertura del diagramma negativo
Den.Y pos.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma positivo
Den.Y neg.	: Denominatore della quantità $q \cdot l \cdot l$ per determinare il momento My minimo per la copertura del diagramma negativo
%Mag.car.	: Percentuale di maggiorazione dei carichi statici della prima combinazione di carico
%Rid.Plas	: Rapporto tra i momenti sull'estremo della trave $M^*(ij)/M(ij)$, dove: - $M^*(ij)$ =Momento DOPO la ridistribuzione plastica - $M(ij)$ =Momento PRIMA della ridistribuzione plastica
Linear.	: Coefficiente descrittivo del comportamento dell'asta: 1 = comportamento lineare sia a trazione che a compressione 2 = comportamento non lineare sia a trazione che a compressione. 3 = comportamento lineare solo a trazione. 4 = comportamento non lineare solo a trazione. 5 = comportamento lineare solo a compressione. 6 = comportamento non lineare solo a compressione.
Appesi	: Flag di disposizione del carico sull'asta (1 = appeso, cioè applicato all'intradosso; 0 = non appeso, cioè applicato all'estradosso)
Min. T/sigma	: Verifica minimo T/sigma (1 = si; 0 = no)
Verif.Alette	: Verifica alette travi di fondazione (1 = si; 0 = no)

Kwinkl. : Costante di sottofondo del terreno

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle riassuntive dei criteri di progetto per le verifiche agli stati limite.

Cri.Nro : Numero identificativo del criterio di progetto
Tipo Elem. : Tipo di elemento: trave di elevazione, trave di fondazione, pilastro, setto, setto elastico ("SHela")
fck : Resistenza caratteristica del calcestruzzo
fcd : Resistenza di calcolo del calcestruzzo
rcd : Resistenza di calcolo a flessione del calcestruzzo (massimo del diagramma parabola rettangolo)
fyk : Resistenza caratteristica dell'acciaio
fyd : Resistenza di calcolo dell'acciaio
Ey : Modulo elastico dell'acciaio
ec0 : Deformazione limite del calcestruzzo in campo elastico
ecu : Deformazione ultima del calcestruzzo
eyu : Deformazione ultima dell'acciaio
Ac/At : Rapporto dell'incremento fra l'armatura compressa e quella tesa
Mt/Mtu : Rapporto fra il momento torcente di calcolo e il momento torcente resistente ultimo del calcestruzzo al di sotto del quale non si arma a torsione
Wra : Ampiezza limite della fessura per combinazioni rare
Wfr : Ampiezza limite della fessura per combinazioni frequenti
Wpe : Ampiezza limite della fessura per combinazioni permanenti
 σ Rara : Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni rare
 σ Perm : Sigma massima del calcestruzzo per combinazioni permanenti
 σ Rara : Sigma massima dell'acciaio per combinazioni rare
SpRar : Rapporto fra la lunghezza dell'elemento e lo spostamento massimo per combinazioni rare
SpPer : Rapporto fra la lunghezza dell'elemento e lo spostamento massimo per combinazioni permanenti
Coef.Visc.: : Coefficiente di viscosità

- SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta di seguito il significato delle simbologie usate nelle tabelle di stampa dei dati di input dei fili fissi:

- **Filo** : Numero del filo fisso in pianta.
- **Ascissa** : Ascissa.
- **Ordinata** : Ordinata.

Si riporta di seguito il significato delle simbologie usate nelle tabelle di stampa dei dati di input delle quote di piano:

- **Quota** : Numero identificativo della quota del piano.
- **Altezza** : Altezza dallo spiccatto di fondazione.
- **Tipologia** : Le tipologie previste sono due:

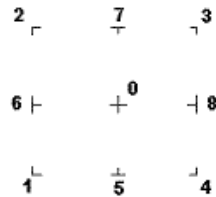
0 = Piano sismico, ovvero piano che è sede di massa, sia strutturale che portata, che deve essere considerata ai fini del calcolo sismico. Tutti i nodi a questa quota hanno gli spostamenti orizzontali legati dalla relazione di impalcato rigido.

1 = Interpiano, ovvero quota intermedia che ha rilevanza ai fini della geometria strutturale ma la cui massa non viene considerata a questa quota ai fini sismici. I nodi a questa quota hanno spostamenti orizzontali indipendenti.

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa dei dati di input dei pilastri.

- Filo** : Numero del filo fisso in pianta su cui insiste il pilastro
Sez. : Numero di archivio della sezione del pilastro
Tipologia : Descrive le seguenti grandezze:
 a) La forma attraverso le sigle 'Rett.'=rettangolare; 'a T'; 'ad I'; 'a C'; 'Circ.=circolare; 'Polig.'=poligonale
 b) Gli ingombri in X ed Y nel sistema di riferimento locale della sezione. Nel caso di sezioni rettangolari questi ingombri coincidono con base ed altezza
Magrone : Larghezza del magrone di fondazione. Se presente individua ai fini del calcolo un'asta su suolo alla Winkler
Ang. : Angolo di rotazione della sezione. L'angolo e' positivo se antiorario
Codice : Individua il posizionamento del filo fisso nella sezione. Per la sezione rettangolare valgono i seguenti codici di spigolo:



Il codice zero, che è inizialmente associato al centro pilastro, permette anche degli scostamenti imposti esplicitamente del filo fisso dal centro del pilastro

- dx** : Scostamento filo fisso - centro pilastro lungo l'asse X in pianta
dy : Scostamento filo fisso - centro pilastro lungo l'asse Y in pianta
Crit.N.ro : Numero identificativo del criterio di progetto associato al pilastro

Nel caso di vincoli particolari (situazione diversa dal doppio incastro), segue un'ulteriore tabulato relativo ai vincoli, le cui sigle hanno il seguente significato:

Codice: Codice sintetico identificativo del tipo di vincolo secondo la codifica appresso riportata:

I = incastro; K = appoggio scorrevole; C = cerniera sferica; E = esplicito; CF = cerniera flessionale.

Il reale funzionamento dei vincoli (da intendersi come vincoli interni tra asta e nodo) è esplicitato dai successivi dati:

- Tx, Ty, Tz** : Valori delle rigidezze alla traslazione imposte al nodo in esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare traslazione mutua tra pilastro e nodo è impedita (ovvero la traslazione assoluta del nodo e dell'estremo del pilastro è la medesima), mentre lo 0 indica che non vi è continuità tra tali elementi ai fini di tale traslazione reciproca (ovvero la traslazione assoluta del nodo e dell'estremo del pilastro sono diverse ed indipendenti). Invece un valore maggiore di zero equivale ad una sconnessione fra il nodo e l'estremo del pilastro (traslazioni assolute diverse), ma sul nodo agirà una forza, nella direzione della sconnessione inserita, di valore pari alla rigidezza per la variazione di spostamento. Se infine viene inserito un valore compreso fra -1 (incastato) e 0 (libero) (fattore di connessione) il programma trasforma in automatico tale numero in una rigidezza esplicita. Gli assi X e Y sono quelli del riferimento locale della sezione, mentre Z è parallelo all'asse del pilastro.
- Rx, Ry, Rz** : Valori delle rigidezze alla rotazione imposte al nodo in esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare rotazione mutua tra pilastro e nodo è impedita (ovvero la rotazione assoluta del nodo e dell'estremo del pilastro è la medesima), mentre lo 0 indica che non vi è continuità tra tali elementi ai fini di tale rotazione reciproca (ovvero la rotazione assoluta del nodo e dell'estremo del pilastro sono diverse ed indipendenti). Invece un valore maggiore di zero equivale ad una sconnessione fra il nodo e l'estremo dell'asta (rotazioni assolute diverse), ma sul nodo agirà un momento nella direzione della sconnessione inserita di valore pari alla rigidezza per la variazione di rotazione. Se viene inserito un valore compreso fra -1 (incastato) e 0 (libero) (fattore di connessione) il programma trasforma in automatico tale numero in una rigidezza esplicita. Gli assi X e Y sono quelli del riferimento locale della

sezione, mentre Z è parallelo all'asse del pilastro.

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa dei dati di input delle travi:

Trave	: Numero identificativo della trave alla quota in esame
Sez.	: Numero di archivio della sezione della trave. Se il numero sezione è superiore a 600, si tratta di setto di altezza pari all'interpiano e di cui nei successivi dati viene specificato il solo spessore
Base x Alt.	: Ingombri in X ed Y nel sistema di riferimento locale della sezione. Nel caso di sezioni rettangolari questi ingombri coincidono con base ed altezza
Magrone	: Larghezza del magrone di fondazione. Se presente individua ai fini del calcolo un'asta su suolo alla Winkler
Ang.	: Angolo di rotazione della sezione attorno all'asse
Filo in.	: Numero del filo fisso iniziale della trave
Filo fin.	: Numero del filo fisso finale della trave
Quota in.	: Quota dell'estremo iniziale della trave
Quota fin.	: Quota dell'estremo finale della trave
dx in	: Scostamento in direzione X del punto iniziale dell'asse della trave dal filo fisso iniziale di riferimento
dx f	: Scostamento in direzione X del punto finale dell'asse della trave dal filo fisso finale di riferimento
dy in	: Scostamento in direzione Y del punto iniziale dell'asse della trave dal filo fisso iniziale di riferimento
dy f	: Scostamento in direzione Y del punto finale dell'asse della trave dal filo fisso finale di riferimento
Pann.	: Carico sulla trave dovuto a pannelli di solai.
Tamp.	: Carico sulla trave dovuto a tamponature
Ball.	: Carico sulla trave dovuto a ballatoi
Espl.	: Carico sulla trave imposto dal progettista
Tot.	: Totale dei carichi verticali precedenti
Torc.	: Momento torcente distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
Orizz.	: Carico orizzontale distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
Assia.	: Carico assiale distribuito agente sulla trave imposto dal progettista
Ali.	: Aliquota media pesata dei carichi accidentali per la determinazione della massa sismica
Crit.N.ro	: Numero identificativo del criterio di progetto associato alla trave

Nel caso di vincoli particolari (situazione diversa dal doppio incastro), segue un'ulteriore tabulato relativo ai vincoli, le cui sigle hanno il seguente significato:

Codice: Codice sintetico identificativo del tipo di vincolo secondo la codifica appresso riportata:

I = incastro; **K** = appoggio scorrevole; **C** = cerniera sferica; **E** = esplicito; **CF** = cerniera flessionale.

Il reale funzionamento dei vincoli (da intendersi come vincoli interni tra asta e nodo) è esplicitato dai successivi dati:

Tx, Ty, Tz	: Valori delle rigidezze alla traslazione imposte al nodo in esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare traslazione mutua tra trave e nodo è impedita (ovvero la traslazione assoluta del nodo e dell'estremo dell'asta è la medesima), mentre lo 0 indica che non vi è continuità tra tali elementi ai fini di tale traslazione reciproca (ovvero la traslazione assoluta del nodo e dell'estremo dell'asta sono diverse ed indipendenti). Invece un valore maggiore di zero equivale ad una sconnessione fra il nodo e l'estremo dell'asta (traslazioni assolute diverse), ma sul nodo agirà una forza, nella direzione della sconnessione inserita, di valore pari alla rigidezza per la variazione di spostamento. Se infine viene inserito un valore compreso fra -1 (incastato) e 0 (libero), fattore di connessione, il programma trasforma in automatico tale numero in una rigidezza esplicita. Gli assi X e Y sono quelli del riferimento locale della sezione, mentre Z è parallelo all'asse della trave.
Rx, Ry, Rz	: Valori delle rigidezze alla rotazione imposte al nodo in esame. Il valore -1 indica per

convenzione che quella particolare rotazione mutua tra trave e nodo è impedita (ovvero la rotazione assoluta del nodo e dell'estremo dell'asta è la medesima), mentre lo 0 indica che non vi è continuità tra tali elementi ai fini di tale rotazione reciproca (ovvero la rotazione assoluta del nodo e dell'estremo dell'asta sono diverse ed indipendenti). Invece un valore maggiore di zero equivale ad una sconnessione fra il nodo e l'estremo dell'asta (rotazioni assolute diverse), ma sul nodo agirà un momento, nella direzione della sconnessione inserita, di valore pari alla rigidezza per la variazione di rotazione. Se viene inserito un valore compreso fra -1 (incastato) e 0 (libero), fattore di connessione, il programma trasforma in automatico tale numero in una rigidezza esplicita. Gli assi X e Y sono quelli del riferimento locale della sezione, mentre Z è parallelo all'asse della trave.

• SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa dei carichi e vincoli nodali.

Filo	: Numero identificativo del filo fisso
Quo N.	: Numero identificativo della quota di riferimento secondo la codifica dell'input quote
D.Quo.	: Delta quota, ovvero scostamento della quota del nodo dalla quota di riferimento
P. Sis	: Piano sismico di appartenenza del nodo in esame. È possibile avere più piani sismici alla stessa quota di impalcato
Codi	: Codice sintetico identificativo del tipo di vincolo secondo la codifica appresso riportata:

I = Incastro
A = Automatico
C = Cerniera sferica
E = Esplicito

Il vincolo di tipo 'A', cioè automatico, corrisponde ad un tipo di vincolo scelto dal programma in funzione delle varie situazioni strutturali riscontrate. Per valutare quale tipo di vincolo è stato imposto da CDSWin in questi casi è necessario riferirsi ai dati delle successive colonne della presente tabella di stampa

Tx, Ty, Tz	: Valori delle rigidezze alla traslazione imposte al nodo in esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare traslazione è impedita, mentre lo 0 indica che non ha alcun vincolo
Rx, Ry, Rz	: Valori delle rigidezze alla rotazione imposte al nodo in esame. Il valore -1 indica per convenzione che quella particolare rotazione è impedita, mentre lo 0 indica che non ha alcun vincolo
Fx, Fy, Fz	: Valori delle forze concentrate applicate al nodo in esame
Mx, My, Mz	: Valori delle coppie concentrate applicate al nodo in esame

ARCHIVIO TIPOLOGIE DI CARICO

Car. N.ro	Peso Strut kg/mq	Perman. NONstru kg/mq	Varia bile kg/mq	Neve kg/mq	Destinaz. d'Uso	Psi 0	Psi 1	Psi 2	Anal Car. N.ro	DESCRIZIONE SINTETICA DEL TIPO DI CARICO
1	300	100	200	0	Categ. A	0,7	0,5	0,3		
2	350	100	400	0	Categ. C	0,7	0,7	0,6		
3	300	50	0	79	CopNeve<1k	0,5	0,2	0,0		Scale
4	300	100	0	0	Categ. A	0,7	0,5	0,3		Copertura Tamponatura

CRITERI DI PROGETTO

IDENTIF.		CARATTERISTICHE DEL MATERIALE							DURABILITA'			CARATTER.COSTRUTTIVE					FLAG	
Crit N.ro	Elem.	% Rig Tors.	% Rig Fless	Classe CLS	Classe Acciaio	Mod. El kg/cmq	Pois son	Gamma kg/mc	Tipo Ambiente	Tipo Armatura	Toll. Copr.	Copr staf	Copr ferr	Fi min	Fi st	Lun sta	Li n.	App esi
1	ELEV.	10	100	PROV	PROV	256434	0,20	2500	ORDIN. XC1	POCO SENS.	0,00	2,0	3,5	14	8	60	1	0
3	PILAS	10	100	PROV	PROV	256434	0,20	2500	ORDIN. XC1	POCO SENS.	0,00	2,0	3,5	14	8	50	1	
5	PILAS	10	100	C25/30	B450C	314758	0,20	2500	ORDIN. XC1	POCO SENS.	1,00	2,0	3,5	14	8	50	1	
6	ELEV.	10	100	C25/30	B450C	314758	0,20	2500	ORDIN. XC1	POCO SENS.	1,00	2,5	4,0	14	8	50	1	0

CRITERI DI PROGETTO

CRITERI PER IL CALCOLO AGLI STATI LIMITE ULTIMI E DI ESERCIZIO																								
Cri Nro	Tipo Elem	fck	fcd	rcd	fyk	ftk	fyd	Ey	ec0	ecu	eyu	At/ Ac	Mt/ Mtu	Wra mm	Wfr mm	Wpe mm	σcRar	σcPer	σfRar	Spo Rar	Spo Fre	Spo Per	Coe Vis	euk
		----- kg/cmq -----										--- kg/cmq ---												
Lampro	1 ELEV.	167,0	111,0	111,0	3667	3667	3188	2100000	0,20	0,35	1,00	50	10		0,4	0,3	100,0	75,0	2933		500	500	2,0	0,08
	3 PILAS	167,0	111,0	111,0	3667	3667	3188	2100000	0,20	0,35	1,00	50	10		0,4	0,3	100,0	75,0	2933		500	500	2,0	0,08
	5 PILAS	249,0	166,0	166,0	4500	4500	3913	2100000	0,20	0,35	1,00	50	10		0,4	0,3	150,0	112,0	3600				2,0	0,08
	6 ELEV.	250,0	141,0	141,0	4500	4500	3913	2100000	0,20	0,35	1,00	50	10		0,4	0,3	150,0	112,0	3600		250	250	2,0	0,08

MATERIALI SHELL IN C.A.

14 del 17-06-20

IDENT		%	CARATTERISTICHE					DURABILITA'			COPRIFERRO	
Mat.	Rig	Classe	Classe	Mod. E	Pois-	Gamm a	Tipo	Tipo	Toll.	Setti	Piastre	
N.ro	Fls	CLS	Acciaio	kg/cmq	son	kg/mc	Ambiente	Armatura	Copr.	(cm)	(cm)	
1	100	PROV	PROV	256434	0,20	500	ORDIN. XC1	POCO SENS.	0,00	2,0	2,0	

MATERIALI SHELL IN C.A.

CRITERI PER IL CALCOLO AGLI STATI LIMITE ULTIMI E DI ESERCIZIO																								
Cri Nro	Tipo Elem	fck	fcd	rcd	fyk	ftk	fyd	Ey	ec0	ecu	eyu	At/ Ac	Mt/ Mtu	Wra mm	Wfr mm	Wpe mm	σcRar	σcPer	σfRar	Spo Rar	Spo Fre	Spo Per	Coe Vis	euk
		----- kg/cmq -----																--- kg/cmq ---						
1	SETTI	167,0	111,0	111,0	3667	3667	3188	2100000	0,20	0,35	1,00	50			0,4	0,3	100,0	75,0	2933					

CRITERI DI PROGETTO GEOTECNICI - FONDAZIONI SUPERFICIALI

IDEN		COSTANTE WINKLER		IDEN		COSTANTE WINKLER		IDEN		COSTANTE WINKLER	
Crit N.ro	KwVert kg/cmc	KwOriz. kg/cmc		Crit N.ro	KwVert kg/cmc	KwOriz. kg/cmc		Crit N.ro	KwVert kg/cmc	KwOriz. kg/cmc	
				2	10,00	0,00					

DATI GENERALI DI STRUTTURA

DATI GENERALI DI STRUTTURA			
Massima dimens. dir. X (m)	35,70	Altezza edificio (m)	14,54
Massima dimens. dir. Y (m)	20,77	Differenza temperatura(°C)	15
PARAMETRI SISMICI			
Vita Nominale (Anni)	50	Classe d' Uso	SECONDA
Longitudine Est (Grd)	13,71169	Latitudine Nord (Grd)	42,87293
Categoria Suolo	C	Coeff. Condiz. Topogr.	1,00000
Sistema Costruttivo Dir.1	C.A.	Sistema Costruttivo Dir.2	C.A.
Regolarita' in Altezza	NO(KR=.8)	Regolarita' in Pianta	NO
Direzione Sisma (Grd)	0	Sisma Verticale	ASSENTE
Effetti P/Delta	SI	Quota di Zero Sismico (m)	0,00000
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.D.			
Probabilita' Pvr	0,63	Periodo di Ritorno Anni	50,00
Accelerazione Ag/g	0,07	Periodo T'c (sec.)	0,29
Fo	2,43	Fv	0,87
Fattore Stratigrafia'Ss'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,15

C.D.S.

Periodo TC (sec.)	0,46	Periodo TD (sec.)	1,88
PARAMETRI SPETTRO ELASTICO - SISMA S.L.V.			
Probabilita' Pvr	0,10	Periodo di Ritorno Anni	130,00
Accelerazione Ag/g	0,11	Periodo T'c (sec.)	0,32
Fo	2,42	Fv	1,06
Fattore Stratigrafia'Ss'	1,50	Periodo TB (sec.)	0,16
Periodo TC (sec.)	0,49	Periodo TD (sec.)	2,02
COEFFICIENTI DI SICUREZZA PARZIALI DEI MATERIALI			
Acciaio per carpenteria	1,05	Verif.Instabilita' acciaio:	1,05
Acciaio per CLS armato	1,15	Calcestruzzo CLS armato	1,50
Legno per comb. eccez.	1,00	Legno per comb. fondament.:	1,30
Livello conoscenza	LC2		
FRP Collasso Tipo 'A'	1,10	FRP Delaminazione Tipo 'A'	1,20
FRP Collasso Tipo 'B'	1,25	FRP Delaminazione Tipo 'B'	1,50
FRP Resist. Press/Fless	1,00	FRP Resist. Taglio/Torsione	1,20
FRP Resist. Confinamento	1,10		

DATI GENERALI DI STRUTTURA			
DATI DI CALCOLO PER AZIONE NEVE			
Zona Geografica	II	Coefficiente Termico	1,00
Altitudine sito s.l.m. (m)	201	Coefficiente di forma	0,80
Tipo di Esposizione	Normale	Coefficiente di esposizione	1,00
Carico di riferimento kg/mq	100	Carico neve di calcolo kg/mq	79,00
Il calcolo della neve e' effettuato in base al punto 3.4 del D.M. 2008 e relative modifiche e integrazioni riportate nella Circolare del 26/02/2008			

COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI							
	Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m		Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
	1	0,00	0,00		2	3,70	0,00
	3	7,80	0,00		4	12,30	0,00
	5	16,60	0,00		6	20,80	0,00
	7	25,40	0,00		8	29,30	0,00
	9	33,20	0,00		10	0,00	5,40
	11	3,70	5,40		12	7,80	5,40
	13	12,30	5,40		14	16,60	5,40
	15	20,80	5,40		16	25,40	5,40
	17	29,30	5,40		18	33,20	5,40
	19	0,00	11,70		20	3,70	11,70
	21	7,80	11,70		22	12,30	11,70
	23	16,60	11,70		24	20,80	11,70
	25	25,40	11,70		26	29,30	11,70
	27	33,20	11,70		28	9,43	-1,50
	29	23,57	-1,50		30	7,80	0,60
	31	12,30	0,60		32	7,80	-1,50
	33	12,30	-1,50		34	9,43	0,60
	35	20,80	0,60		36	25,40	0,60
	37	23,57	0,60		38	20,80	-1,50
	39	25,40	-1,50		40	0,00	17,70
	41	3,70	17,70		42	7,80	17,70
	43	12,30	17,70		44	16,60	17,70
	45	20,80	17,70		46	25,40	17,70
	47	29,30	17,70		48	33,20	17,70

COORDINATE E TIPOLOGIA FILI FISSI

Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m		Filo N.ro	Ascissa m	Ordinata m
49	9,43	0,00		50	23,57	0,00
51	7,80	-3,07		52	12,30	-3,07
53	9,43	-3,07		54	20,80	-3,07
55	25,40	-3,07		56	23,57	-3,07
57	33,37	0,00		58	33,37	5,40
59	9,30	5,40		60	6,30	5,40
61	15,10	5,40		62	23,90	5,40
63	18,10	5,40		64	26,90	5,40
65	0,45	2,70		66	6,30	2,70
67	9,30	2,70		68	15,10	2,70
69	18,10	2,70		70	23,90	2,70
71	26,90	2,70		72	32,75	2,70
73	0,45	9,00		74	6,30	9,00
75	9,30	9,00		76	15,10	9,00
77	18,10	9,00		78	23,90	9,00
79	26,90	9,00		80	32,75	9,00
81	33,37	11,70		82	6,30	0,00
83	9,30	0,00		84	15,10	0,00
85	18,10	0,00		86	23,90	0,00
87	26,90	0,00		88	29,30	11,87
89	33,20	11,87		90	6,30	11,70
91	9,30	11,70		92	15,10	11,70
93	18,10	11,70		94	23,90	11,70
95	26,90	11,70		96	29,30	-0,17
97	-1,25	0,00		98	-1,25	5,40
99	-1,25	11,70		100	34,45	0,00
101	34,45	5,40		102	34,45	11,70
103	-1,25	2,70		104	-1,25	9,00
105	34,45	9,00		106	34,45	2,70
107	33,20	-0,17		108	33,37	2,70
109	0,00	-0,17		110	3,70	-0,17
111	-0,17	0,00		112	-0,17	5,40
113	-0,17	11,70		114	0,00	11,87
115	3,70	11,87		116	33,37	8,55
117	-0,17	2,70		118	-0,17	8,55
119	1,85	-0,17		120	1,85	11,87
121	31,25	11,87		122	31,25	-0,17

QUOTE PIANI SISMICI ED INTERPIANI

Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	IrregTamp XY	Alt.	Quota N.ro	Altezza m	Tipologia	IrregTamp XY	Alt.
0	0,00	Piano Terra			1	2,64	Piano sismico	NO	NO
2	6,14	Piano sismico	NO	NO	3	9,14	Piano sismico	NO	NO
4	12,14	Piano sismico	NO	NO	5	14,54	Interpiano	NO	NO

PILASTRI IN C.A. QUOTA 2.64 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
2	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
3	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
4	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
5	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
6	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 2.64 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
7	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
8	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
9	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
10	3	Rett. 30,00 x 50,00	0,0	0,00	0	0,00	10,00	3	SismoResist.
11	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
12	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
13	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
14	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
15	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
16	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
17	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
18	3	Rett. 30,00 x 50,00	0,0	0,00	0	0,00	10,00	3	SismoResist.
19	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
20	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
21	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
22	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
23	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
24	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
25	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
26	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
27	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.

in arrivo

PILASTRI IN C.A. QUOTA 6.14 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
2	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
3	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
4	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
5	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
6	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
7	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
8	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
9	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
10	3	Rett. 30,00 x 50,00	0,0	0,00	0	0,00	10,00	3	SismoResist.
11	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
12	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
13	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
14	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
15	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
16	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
17	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
18	3	Rett. 30,00 x 50,00	0,0	0,00	0	0,00	10,00	3	SismoResist.
19	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
20	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	10,00	0,00	3	SismoResist.
21	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
22	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
23	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
24	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
25	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
26	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.
27	8	Rett. 50,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-10,00	0,00	3	SismoResist.

Comune di Castel di Lama Prot. n. 6574 del 17-09-2018

PILASTRI IN ACCIAIO QUOTA 6.14 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia	Ang. (Grd)	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
57	25	UPN80	0,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
58	25	UPN80	0,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
81	25	UPN80	0,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
88	25	UPN80	90,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
89	25	UPN80	90,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
96	25	UPN80	-90,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
107	25	UPN80	-90,00	0,00	0,00	101	SismoResist.

PILASTRI IN ACCIAIO QUOTA 6.14 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia	Ang. (Grd)	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
109	25	UPN80	-90,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
110	25	UPN80	-90,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
111	25	UPN80	180,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
112	25	UPN80	180,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
113	25	UPN80	180,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
114	25	UPN80	90,00	0,00	0,00	101	SismoResist.
115	25	UPN80	90,00	0,00	0,00	101	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 9.14 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	5,00	-2,50	3	SismoResist.
2	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	5,00	-2,50	3	SismoResist.
3	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
4	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
5	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
6	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
7	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
8	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
9	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
10	30	Rett. 25,00 x 40,00	0,0	0,00	0	-2,50	5,00	3	SismoResist.
11	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	5,00	0,00	3	SismoResist.
12	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
13	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
14	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
15	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
16	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
17	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
18	30	Rett. 25,00 x 40,00	0,0	0,00	0	2,50	5,00	3	SismoResist.
19	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	5,00	2,50	3	SismoResist.
20	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	5,00	2,50	3	SismoResist.
21	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
22	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
23	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
24	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
25	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
26	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
27	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 12.14 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)	Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
1	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	5,00	-2,50	3	SismoResist.
2	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	5,00	-2,50	3	SismoResist.
3	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
4	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
5	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
6	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
7	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
8	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
9	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	-2,50	3	SismoResist.
10	30	Rett. 25,00 x 40,00	0,0	0,00	0	-2,50	5,00	3	SismoResist.
11	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	5,00	0,00	3	SismoResist.
12	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
13	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
14	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
15	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
16	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
17	31	Rett. 40,00 x 30,00	0,0	0,00	0	-5,00	0,00	3	SismoResist.
18	30	Rett. 25,00 x 40,00	0,0	0,00	0	2,50	5,00	3	SismoResist.
19	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	5,00	2,50	3	SismoResist.
20	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	5,00	2,50	3	SismoResist.
21	29	Rett. 40,00 x 25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 12.14 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
22	29	Rett.	40,00	x	25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
23	29	Rett.	40,00	x	25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
24	29	Rett.	40,00	x	25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
25	29	Rett.	40,00	x	25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
26	29	Rett.	40,00	x	25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.
27	29	Rett.	40,00	x	25,00	0,0	0,00	0	-5,00	2,50	3	SismoResist.

PILASTRI IN C.A. QUOTA 14.54 m

Filo N.ro	Sez. N.ro	Tipologia (cm)				Magrone (cm)	Ang. (Grd)	Cod.	dx (cm)	dy (cm)	Crit. N.ro	Tipo Elemento ai fini sismici
10	34	Rett.	25,00	x	30,00	0,0	0,00	0	-2,50	0,00	3	SismoResist.
11	1	Rett.	30,00	x	30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
12	1	Rett.	30,00	x	30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
13	1	Rett.	30,00	x	30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
14	1	Rett.	30,00	x	30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
15	1	Rett.	30,00	x	30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
16	1	Rett.	30,00	x	30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
17	1	Rett.	30,00	x	30,00	0,0	0,00	0	0,00	0,00	3	SismoResist.
18	34	Rett.	25,00	x	30,00	0,0	0,00	0	2,50	0,00	3	SismoResist.

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 2.64 m

		DATI GENERALI					QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI											
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann. kg/m	Tamp. kg/m	Ball. kg/m	Espl. kg/m	Tot. kg/m	Torc. kg	Orizz. kg/m	Assial kg/m	Ali %	Cr Nr	Cit Geo		
Comune di Castel di Lama Prof. n. 6574 del 17-05-2017	3	9	Tel.SismoRes.	0	3	49	2,64	2,64	0	10	0	0	10	0	1590	0	0	0	1590	0	0	0	30	1		
	6	9	Tel.SismoRes.	0	6	50	2,64	2,64	0	10	0	0	10	0	1969	0	0	0	1969	0	0	0	37	1		
	9	3	Tel.SismoRes.	0	10	11	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3420	0	0	0	3420	0	0	0	30	1		
	10	3	Tel.SismoRes.	0	11	12	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3420	0	0	0	3420	0	0	0	30	1		
	11	3	Tel.SismoRes.	0	12	13	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3390	0	0	0	3390	0	0	0	30	1		
	12	3	Tel.SismoRes.	0	13	14	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3420	0	0	0	3420	0	0	0	30	1		
	13	3	Tel.SismoRes.	0	14	15	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3420	0	0	0	3420	0	0	0	30	1		
	14	3	Tel.SismoRes.	0	15	16	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3390	0	0	0	3390	0	0	0	30	1		
	15	3	Tel.SismoRes.	0	16	17	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3420	0	0	0	3420	0	0	0	30	1		
	16	3	Tel.SismoRes.	0	17	18	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3420	0	0	0	3420	0	0	0	30	1		
	17	3	Tel.SismoRes.	0	19	20	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3553	1400	0	0	4953	0	0	0	30	1		
	18	3	Tel.SismoRes.	0	20	21	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3600	1400	0	0	5000	0	0	0	30	1		
	19	3	Tel.SismoRes.	0	21	22	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3562	1400	0	0	4962	0	0	0	30	1		
	20	3	Tel.SismoRes.	0	22	23	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3600	1400	0	0	5000	0	0	0	30	1		
	21	3	Tel.SismoRes.	0	23	24	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3558	1400	0	0	4958	0	0	0	30	1		
	22	3	Tel.SismoRes.	0	24	25	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3562	1400	0	0	4962	0	0	0	30	1		
	23	3	Tel.SismoRes.	0	25	26	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3555	1400	0	0	4955	0	0	0	30	1		
	24	3	Tel.SismoRes.	0	26	27	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	3555	1400	0	0	4955	0	0	0	30	1		
	25	26	Tel.SismoRes.	0	32	28	2,64	2,64	0	0	-130	0	0	-130	0	0	968	0	968	0	0	0	60	1		
	26	9	Tel.SismoRes.	0	50	7	2,64	2,64	0	10	0	0	10	0	1590	0	0	0	1590	0	0	0	30	1		
	33	26	Tel.SismoRes.	0	28	33	2,64	2,64	0	0	-130	0	0	-130	366	0	968	0	1333	0	0	0	60	1		
	36	9	Tel.SismoRes.	0	49	4	2,64	2,64	0	10	0	0	10	0	1956	0	0	0	1956	0	0	0	37	1		
	45	26	Tel.SismoRes.	0	38	29	2,64	2,64	0	0	-130	0	0	-130	379	0	968	0	1346	0	0	0	60	1		
	46	26	Tel.SismoRes.	0	29	39	2,64	2,64	0	0	-130	0	0	-130	0	0	968	0	968	0	0	0	60	1		
	60	26	Tel.SismoRes.	0	19	40	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	

TRAVI IN ACCIAIO/LEGNO ALLA QUOTA 2.64 m

		DATI GENERALI				QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI										
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elemento fini sismici	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Crit N.ro	
37	9000	Tel.SismoRes.	0	96	8	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
38	9000	Tel.SismoRes.	0	107	9	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
39	9000	Tel.SismoRes.	0	9	57	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
40	9000	Tel.SismoRes.	0	18	58	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
41	9000	Tel.SismoRes.	0	27	89	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
42	9000	Tel.SismoRes.	0	27	81	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
43	9000	Tel.SismoRes.	0	26	88	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
44	9000	Tel.SismoRes.	0	110	2	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
47	9000	Tel.SismoRes.	0	109	1	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
48	9000	Tel.SismoRes.	0	111	1	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
49	9000	Tel.SismoRes.	0	112	10	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
50	9000	Tel.SismoRes.	0	113	19	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
69	9000	Tel.SismoRes.	0	19	114	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	

SETTI ALLA QUOTA 2.64 m

		GEOMETRIA			QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI VERTICALI								PRESSIONI		RINFORZI MUR			
Sett N.ro	Sez N.r	Sp. cm	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia	Ali %	Psup. kg/mq	Pinf.	Mat Nro	Ini cm	Fin. cm
1	601	30	1	2	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	1620	1400	0	0	3020	0	0	0	30	0	0			
2	601	30	2	3	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	1620	1400	0	0	3020	0	0	0	30	0	0			
4	601	30	4	5	2,64	2,64	0	0	0	0	0	0	1620	1400	0	0	3020	0	0	0	30	0	0			

2018 in arrivo

.6574 del

Comune di Castel di L.

[illegible][illegible]

RIGIDENZE NODALI TRAVI QUOTA 6.14 m														
NODO INIZIALE								NODO FINALE						
Trave N.ro	Cod ice	Tx (t/m)	Ty (t/m)	Tz (t/m)	Rx (t-m)	Ry (t-m)	Rz (t-m)	Cod ice	Tx (t/m)	Ty (t/m)	Tz (t/m)	Rx (t-m)	Ry (t-m)	Rz (t-m)
3	CF	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	LIBERO	LIBERO	INCASTRO	I	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO
6	CF	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	LIBERO	LIBERO	INCASTRO	I	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO
26	I	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	CF	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	LIBERO	LIBERO	INCASTRO
36	I	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	CF	INCASTRO	INCASTRO	INCASTRO	LIBERO	LIBERO	INCASTRO

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 9.14 m																										
		DATI GENERALI					QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI											
Trav n.ro	Sez. n.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in (m)	Q fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann. kg/m	Tamp. kg/m	Ball. kg/m	Espl. kg/m	Tot. kg/m	Torc. kg	Orizz. kg/m	Assial kg/m	Ali %	Cr Nr	Cit Geo		
1	32	Tel.SismoRes.	0	1.	2	9,14	9,14	0	-3	0	0	-3	0	1590	1404	1359	0	4353	0	0	0	46	1			
2	32	Tel.SismoRes.	0	2	3	9,14	9,14	0	-3	0	0	-3	0	1590	1200	1359	0	4149	0	0	0	46	1			
3	26	Tel.SismoRes.	0	30	34	9,14	9,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1			
4	32	Tel.SismoRes.	0	4	5	9,14	9,14	0	-3	0	0	-3	0	1590	1200	636	0	3426	0	0	0	41	1			

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 12.14 m																									
		DATI GENERALI				QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI											
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann. kg/m	Tamp. kg/m	Ball. kg/m	Espl. kg/m	Tot. kg/m	Torc. kg	Orizz. kg/m	Assial kg/m	Ali %	Cr Nr	Cit Geo	
32	9	Tel.SismoRes.	0	4	13	12,14	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
33	9	Tel.SismoRes.	0	13	22	12,14	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
37	9	Tel.SismoRes.	0	15	24	12,14	12,14	-10	0	0	-10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
38	9	Tel.SismoRes.	0	17	26	12,14	12,14	-10	0	0	-10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
41	9	Tel.SismoRes.	0	6	15	12,14	12,14	-10	0	0	-10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
43	9	Tel.SismoRes.	0	7	16	12,14	12,14	-10	0	0	-10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
69	27	Tel.SismoRes.	0	97	1	12,14	12,14	0	-3	51	0	-3	51	712	0	456	0	1168	0	0	0	0	1		
70	27	Tel.SismoRes.	0	99	19	12,14	12,14	0	3	51	0	3	51	712	0	456	0	1168	0	0	0	0	1		
71	27	Tel.SismoRes.	0	27	102	12,14	12,14	0	3	51	0	3	51	712	0	456	0	1168	0	0	0	0	1		
72	27	Tel.SismoRes.	0	9	100	12,14	12,14	0	-3	51	0	-3	51	712	0	456	0	1168	0	0	0	0	1		
73	27	Tel.SismoRes.	0	82	3	12,14	12,14	0	-3	51	0	-3	51	1597	0	456	0	2053	0	0	0	26	1		
74	27	Tel.SismoRes.	0	3	83	12,14	12,14	0	-3	51	0	-3	51	1597	0	456	0	2053	0	0	0	26	1		
75	27	Tel.SismoRes.	0	84	5	12,14	12,14	0	-3	51	0	-3	51	1597	0	456	0	2053	0	0	0	26	1		
76	27	Tel.SismoRes.	0	5	85	12,14	12,14	0	-3	51	0	-3	51	1597	0	456	0	2053	0	0	0	26	1		
77	27	Tel.SismoRes.	0	86	7	12,14	12,14	0	-3	51	0	-3	51	1597	0	456	0	2053	0	0	0	26	1		
78	27	Tel.SismoRes.	0	7	87	12,14	12,14	0	-3	51	0	-3	51	1597	0	456	0	2053	0	0	0	26	1		
79	27	Tel.SismoRes.	0	94	25	12,14	12,14	0	3	51	0	3	51	1866	0	456	0	2322	0	0	0	26	1		
80	27	Tel.SismoRes.	0	25	95	12,14	12,14	0	3	51	0	3	51	1866	0	456	0	2322	0	0	0	26	1		
81	27	Tel.SismoRes.	0	23	93	12,14	12,14	0	3	51	0	3	51	1866	0	456	0	2322	0	0	0	26	1		
82	27	Tel.SismoRes.	0	92	23	12,14	12,14	0	3	51	0	3	51	1866	0	456	0	2322	0	0	0	26	1		
83	27	Tel.SismoRes.	0	21	91	12,14	12,14	0	3	51	0	3	51	1866	0	456	0	2322	0	0	0	26	1		
84	27	Tel.SismoRes.	0	90	21	12,14	12,14	0	3	51	0	3	51	1866	0	456	0	2322	0	0	0	26	1		

TRAVI IN C.A. ALLA QUOTA 14.54 m																									
DATI GENERALI			QUOTE		SCOSTAMENTI								CARICHI												
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elem. x il sisma	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann. kg/m	Tamp. kg/m	Ball. kg/m	Espl. kg/m	Tot. kg/m	Torc. kg	Orizz. kg/m	Assial kg/m	Ali %	Cr Nr	Cit Geo	
Comune di Castel di Lama Prot. n. 6574 del 17-05-2018																									
1	10	Tel.SismoRes.	0	10	11	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
2	10	Tel.SismoRes.	0	11	60	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
3	10	Tel.SismoRes.	0	59	13	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
4	10	Tel.SismoRes.	0	13	61	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
5	10	Tel.SismoRes.	0	63	15	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
6	10	Tel.SismoRes.	0	15	62	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
7	10	Tel.SismoRes.	0	64	17	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
8	10	Tel.SismoRes.	0	17	18	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
9	10	Tel.SismoRes.	0	98	10	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1313	0	0	0	1313	0	0	0	0	1		
10	10	Tel.SismoRes.	0	18	101	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1313	0	0	0	1313	0	0	0	0	1		
11	10	Tel.SismoRes.	0	103	65	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	936	0	0	0	936	0	0	0	0	1		
12	10	Tel.SismoRes.	0	65	66	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
13	10	Tel.SismoRes.	0	66	67	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
14	10	Tel.SismoRes.	0	67	68	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
15	10	Tel.SismoRes.	0	68	69	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
16	10	Tel.SismoRes.	0	69	70	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
17	10	Tel.SismoRes.	0	70	71	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
18	10	Tel.SismoRes.	0	71	72	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
19	10	Tel.SismoRes.	0	72	106	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	936	0	0	0	936	0	0	0	0	1		
20	10	Tel.SismoRes.	0	104	73	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1102	0	0	0	1102	0	0	0	0	1		
21	10	Tel.SismoRes.	0	73	74	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
22	10	Tel.SismoRes.	0	74	75	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
23	10	Tel.SismoRes.	0	75	76	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
24	10	Tel.SismoRes.	0	76	77	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
25	10	Tel.SismoRes.	0	77	78	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
26	10	Tel.SismoRes.	0	78	79	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
27	10	Tel.SismoRes.	0	79	80	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1		
28	10	Tel.SismoRes.	0	80	105	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1102	0	0	0	1102	0	0	0	0	1		
29	35	Tel.SismoRes.	0	1	65	12,14	14,54	45	0	50	0	0	0	1186	0	0	0	1186	0	0	0	0	1		
30	35	Tel.SismoRes.	0	65	10	14,54	14,54	0	0	0	45	0	0	1135	0	0	0	1135	0	0	0	0	1		
31	35	Tel.SismoRes.	0	10	73	14,54	14,54	45	0	0	0	0	0	1135	0	0	0	1135	0	0	0	0	1		
32	35	Tel.SismoRes.	0	73	19	14,54	12,14	0	0	0	45	0	50	1186	0	0	0	1186	0	0	0	0	1		
33	35	Tel.SismoRes.	0	82	66	12,14	14,54	0	0	50	0	0	0	1658	0	0	0	1658	0	0	0	0	1		
34	35	Tel.SismoRes.	0	66	60	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1658	0	0	0	1658	0	0	0	0	1		
35	35	Tel.SismoRes.	0	60	74	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1658	0	0	0	1658	0	0	0	0	1		
36	35	Tel.SismoRes.	0	74	90	14,54	12,14	0	0	0	0	0	50	1658	0	0	0	1658	0	0	0	0	1		
37	35	Tel.SismoRes.	0	83	67	12,14	14,54	0	0	50	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
38	35	Tel.SismoRes.	0	67	59	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
39	35	Tel.SismoRes.	0	59	75	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
40	35	Tel.SismoRes.	0	75	91	14,54	12,14	0	0	0	0	0	50	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
41	35	Tel.SismoRes.	0	84	68	12,14	14,54	0	0	50	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
42	35	Tel.SismoRes.	0	68	61	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
43	35	Tel.SismoRes.	0	61	76	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
44	35	Tel.SismoRes.	0	76	92	14,54	12,14	0	0	0	0	0	50	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
45	35	Tel.SismoRes.	0	85	69	12,14	14,54	0	0	50	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
46	35	Tel.SismoRes.	0	69	63	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
47	35	Tel.SismoRes.	0	63	77	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
48	35	Tel.SismoRes.	0	77	93	14,54	12,14	0	0	0	0	0	50	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
49	35	Tel.SismoRes.	0	86	70	12,14	14,54	0	0	50	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
50	35	Tel.SismoRes.	0	70	62	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
51	35	Tel.SismoRes.	0	62	78	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
52	35	Tel.SismoRes.	0	78	94	14,54	12,14	0	0	0	0	0	50	1648	0	0	0	1648	0	0	0	0	1		
53	35	Tel.SismoRes.	0	87	71	12,14	14,54	0	0	50	0	0	0	1658	0	0	0	1658	0	0	0	0	1		
54	35	Tel.SismoRes.	0	71	64	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1658	0	0	0	1658	0	0	0	0	1		
55	35	Tel.SismoRes.	0	64	79	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	1658	0	0	0	1658	0	0	0	0	1		

[illegible]

TRAVI IN ACCIAIO/LEGNO ALLA QUOTA 14.54 m																							
		DATI GENERALI					QUOTE		SCOSTAMENTI						CARICHI								
Trav N.ro	Sez. N.ro	Tipo Elemento fini sismici	Ang Grd	Fil in.	Fil fin	Q in. (m)	Q fin (m)	Dxi cm	Dyi cm	Dzi cm	Dxf cm	Dyf cm	Dzf cm	Pann	Tamp	Ball kg / m	Espl	Tot.	Torc kg	Orizz kg / m	Assia / m	Ali %	Crit N.ro
Comune di Castel di Lama Prot. n. 6574 del 17-05-2018 in arrivo	67	1079	Tel.SismoRes.	0	1	66	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	68	1079	Tel.SismoRes.	0	65	82	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	69	1079	Tel.SismoRes.	0	65	60	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	70	1079	Tel.SismoRes.	0	10	66	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	71	1079	Tel.SismoRes.	0	10	74	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	72	1079	Tel.SismoRes.	0	73	60	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	73	1079	Tel.SismoRes.	0	73	90	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	74	1079	Tel.SismoRes.	0	19	74	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	75	1079	Tel.SismoRes.	0	82	67	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	76	1079	Tel.SismoRes.	0	66	83	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	77	1079	Tel.SismoRes.	0	66	59	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	78	1079	Tel.SismoRes.	0	60	67	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	79	1079	Tel.SismoRes.	0	60	75	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	80	1079	Tel.SismoRes.	0	74	59	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	81	1079	Tel.SismoRes.	0	74	91	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	82	1079	Tel.SismoRes.	0	90	75	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	83	1079	Tel.SismoRes.	0	75	92	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	84	1079	Tel.SismoRes.	0	91	76	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	85	1079	Tel.SismoRes.	0	75	61	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	86	1079	Tel.SismoRes.	0	59	76	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	87	1079	Tel.SismoRes.	0	67	61	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	88	1079	Tel.SismoRes.	0	59	68	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	89	1079	Tel.SismoRes.	0	83	68	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	90	1079	Tel.SismoRes.	0	67	84	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	91	1079	Tel.SismoRes.	0	84	69	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	92	1079	Tel.SismoRes.	0	68	85	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	93	1079	Tel.SismoRes.	0	68	63	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	94	1079	Tel.SismoRes.	0	61	69	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	95	1079	Tel.SismoRes.	0	61	77	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	96	1079	Tel.SismoRes.	0	76	63	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	97	1079	Tel.SismoRes.	0	76	93	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	98	1079	Tel.SismoRes.	0	92	77	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	99	1079	Tel.SismoRes.	0	77	94	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	100	1079	Tel.SismoRes.	0	93	78	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	101	1079	Tel.SismoRes.	0	77	62	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
	102	1079	Tel.SismoRes.	0	63	78	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101
103	1079	Tel.SismoRes.	0	63	70	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
104	1079	Tel.SismoRes.	0	69	62	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
105	1079	Tel.SismoRes.	0	69	86	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
106	1079	Tel.SismoRes.	0	85	70	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
107	1079	Tel.SismoRes.	0	86	71	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
108	1079	Tel.SismoRes.	0	70	87	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
109	1079	Tel.SismoRes.	0	70	64	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
110	1079	Tel.SismoRes.	0	62	71	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
111	1079	Tel.SismoRes.	0	62	79	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
112	1079	Tel.SismoRes.	0	78	64	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
113	1079	Tel.SismoRes.	0	78	95	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
114	1079	Tel.SismoRes.	0	94	79	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
115	1079	Tel.SismoRes.	0	79	27	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
116	1079	Tel.SismoRes.	0	95	80	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
117	1079	Tel.SismoRes.	0	64	80	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
118	1079	Tel.SismoRes.	0	79	18	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
119	1079	Tel.SismoRes.	0	71	18	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
120	1079	Tel.SismoRes.	0	64	72	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
121	1079	Tel.SismoRes.	0	87	72	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
122	1079	Tel.SismoRes.	0	71	9	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
123	1079	Tel.SismoRes.	0	9	106	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
124	1079	Tel.SismoRes.	0	106	18	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
125	1079	Tel.SismoRes.	0	72	101	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
126	1079	Tel.SismoRes.	0	101	80	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
127	1079	Tel.SismoRes.	0	18	105	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
128	1079	Tel.SismoRes.	0	105	27	14,54	12,14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
129	1079	Tel.SismoRes.	0	1	103	12,14	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
130	1079	Tel.SismoRes.	0	103	10	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
131	1079	Tel.SismoRes.	0	98	65	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
132	1079	Tel.SismoRes.	0	98	73	14,54	14,54	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	

[illegible][illegible]

NODI ALLA QUOTA 6.14 m																
IDENTIFICAZIONE				RIGIDENZE NODO ESTERNE							CARICHI NODALI CONCENTRATI					
Filo N.ro	Quo N.	D.Quo cm	P. sis	Co di	Tx (t/m)	Ty (t/m)	Tz (t/m)	Rx (t-m)	Ry (t-m)	Rz (t-m)	Fx (t)	Fy (t)	Fz (t)	Mx (t-m)	My (t-m)	Mz (t-m)
108	2	-175	0	A	0	0	0	0	0	0	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000
116	2	-175	0	A	0	0	0	0	0	0	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000

NODI ALLA QUOTA 6.14 m																
IDENTIFICAZIONE				RIGIDEZZE NODO ESTERNE							CARICHI NODALI CONCENTRATI					
Filo N.ro	Quo N.	D.Quo cm	P. sis	Co di	Tx (t/m)	Ty (t/m)	Tz (t/m)	Rx (t-m)	Ry (t-m)	Rz (t-m)	Fx (t)	Fy (t)	Fz (t)	Mx (t-m)	My (t-m)	Mz (t-m)
117	2	-175	0	A	0	0	0	0	0	0	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000
118	2	-175	0	A	0	0	0	0	0	0	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000
119	2	-175	0	A	0	0	0	0	0	0	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000
120	2	-175	0	A	0	0	0	0	0	0	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000
121	2	-175	0	A	0	0	0	0	0	0	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000
122	2	-175	0	A	0	0	0	0	0	0	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000	0,000

COMBINAZIONI CARICHI A1 - S.L.V. / S.L.D.																
DESCRIZIONI	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	
Peso Strutturale	1,30	1,30	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Perm.Non Strutturale	1,50	1,50	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Var.Abitazioni	1,50	1,05	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30
Var.Amb.affol.	1,50	1,05	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60
Var.Neve h<=1000	0,75	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
Var.Coperture	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 0	0,00	0,00	1,00	-1,00	1,00	-1,00	1,00	-1,00	1,00	-1,00	-1,00	1,00	-1,00	1,00	-1,00	-1,00
Corr. Tors. dir. 90	0,00	0,00	0,30	0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30
Sisma direz. grd 0	0,00	0,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00
Sisma direz. grd 90	0,00	0,00	0,30	0,30	0,30	0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	-0,30

COMBINAZIONI CARICHI A1 - S.L.V. / S.L.D.																
DESCRIZIONI	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	
Peso Strutturale	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Perm.Non Strutturale	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
Var.Abitazioni	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30
Var.Amb.affol.	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60	0,60
Var.Neve h<=1000	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
Var.Coperture	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
Corr. Tors. dir. 0	1,00	-1,00	1,00	0,30	-0,30	0,30	-0,30	0,30	-0,30	0,30	-0,30	-0,30	0,30	-0,30	0,30	0,30
Corr. Tors. dir. 90	-0,30	0,30	0,30	1,00	1,00	-1,00	-1,00	-1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	-1,00
Sisma direz. grd 0	-1,00	-1,00	-1,00	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30	-0,30
Sisma direz. grd 90	-0,30	-0,30	-0,30	1,00	1,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	-1,00	-1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00

COMBINAZIONI CARICHI A1 - S.L.V. / S.L.D.																
DESCRIZIONI				31	32	33	34									
Peso Strutturale				1,00	1,00	1,00	1,00									
Perm.Non Strutturale				1,00	1,00	1,00	1,00									
Var.Abitazioni				0,30	0,30	0,30	0,30									
Var.Amb.affol.				0,60	0,60	0,60	0,60									
Var.Neve h<=1000				0,00	0,00	0,00	0,00									
Var.Coperture				0,00	0,00	0,00	0,00									
Corr. Tors. dir. 0				-0,30	0,30	-0,30	0,30									
Corr. Tors. dir. 90				-1,00	-1,00	1,00	1,00									
Sisma direz. grd 0				-0,30	-0,30	-0,30	-0,30									
Sisma direz. grd 90				-1,00	-1,00	-1,00	-1,00									

COMBINAZIONI RARE - S.L.E.																
DESCRIZIONI				1	2											
Peso Strutturale				1,00	1,00											
Perm.Non Strutturale				1,00	1,00											
Var.Abitazioni				1,00	0,70											
Var.Amb.affol.				1,00	0,70											
Var.Neve h<=1000				0,50	1,00											
Var.Coperture				1,00	0,00											
Corr. Tors. dir. 0				0,00	0,00											
Corr. Tors. dir. 90				0,00	0,00											
Sisma direz. grd 0				0,00	0,00											
Sisma direz. grd 90				0,00	0,00											

COMBINAZIONI FREQUENTI - S.L.E.																
DESCRIZIONI				1	2											
Peso Strutturale				1,00	1,00											
Perm.Non Strutturale				1,00	1,00											
Var.Abitazioni				0,50	0,30											
Var.Amb.affol.				0,70	0,60											
Var.Neve h<=1000				0,00	0,20											
Var.Coperture				0,00	0,00											
Corr. Tors. dir. 0				0,00	0,00											
Corr. Tors. dir. 90				0,00	0,00											
Sisma direz. grd 0				0,00	0,00											
Sisma direz. grd 90				0,00	0,00											

COMBINAZIONI PERMANENTI - S.L.E.																
DESCRIZIONI				1												
Peso Strutturale				1,00												
Perm.Non Strutturale				1,00												
Var.Abitazioni				0,30												
Var.Amb.affol.				0,60												
Var.Neve h<=1000				0,00												

COMBINAZIONI PERMANENTI - S.L.E.

DESCRIZIONI	1
Var.Coperture	0,00
Corr. Tors. dir. 0	0,00
Corr. Tors. dir. 90	0,00
Sisma direz. grd 0	0,00
Sisma direz. grd 90	0,00

● SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nel tabulato di stampa.

- Tabulato BARICENTRI MASSE E RIGIDEZZE

PIANO	: Numero del piano sismico
QUOTA	: Altezza del piano dallo spiccato di fondazione
PESO	: Peso sismico di piano (peso proprio, carichi permanenti e aliquota dei sovraccarichi variabili)
XG	: Ascissa del baricentro delle masse rispetto all'origine del sistema di riferimento globale
YG	: Ordinata del baricentro delle masse rispetto all'origine del sistema di riferimento globale
XR	: Ascissa del baricentro delle rigidezze rispetto all'origine del sistema di riferimento globale
YR	: Ordinata del baricentro delle rigidezze rispetto all'origine del sistema di riferimento globale
DX	: Scostamento in ascissa del baricentro delle rigidezze rispetto a quello delle masse ($XR - XG$)
DY	: Scostamento in ordinata del baricentro delle rigidezze rispetto a quello delle masse ($YR - YG$)
Lpianta	: Dimensione in pianta del piano nella direzione ortogonale al primo sisma
Bpianta	: Dimensione in pianta del piano nella direzione ortogonale al secondo sisma
RigFleX	: Rigidezza flessionale di piano nella direzione primo sisma. E' calcolata come rapporto fra la forza unitaria applicata sul baricentro delle masse del piano in direzione del primo sisma e la differenza di spostamento, sempre nella direzione del sisma, fra il piano in questione e quello sottostante.
RigFleY	: Rigidezza flessionale di piano nella direzione secondo sisma
RigTors	: Rigidezza torsionale di piano
r/ls	: Rapporto di piano per determinare se una struttura è deformabile torsionalmente (vedi DM 2008 7.4.3.1)

- Tabulato VARIAZIONI MASSE E RIGIDEZZE DI PIANO

PIANO	: Numero del piano sismico
QUOTA	: Altezza del piano dallo spiccato di fondazione
PESO	: Peso sismico di piano (peso proprio, carichi permanenti e aliquota dei sovraccarichi variabili)
Variaz%	: Variazione percentuale della massa rispetto al piano superiore
Tagliante (t)	: Tagliante relativo al piano nella direzione X/Y. Nel caso di analisi sismica dinamica il valore si riferisce al modo principale
Spost(mm)	: Spostamento del baricentro del piano in direzione X/Y calcolato come differenza fra lo spostamento del piano in questione ed il sottostante
Klat(t/m)	: Rigidezza laterale del piano in direzione X/Y calcolata come rapporto fra il tagliante e lo spostamento
Variaz(%)	: Variazione della rigidezza della massa rispetto al piano superiore in direzione X/Y
Teta	: Indice di stabilità per gli effetti p-d (DM 2008, formula 7.3.2)

- Tabulato REGOLARITA' STRUTTURALE

Questo tabulato verrà omissso se la struttura è dichiarata in input NON regolare, poiché superfluo.

N. piano	: Numero del piano sismico
Res X (t)	: Resistenza a taglio complessiva nel piano in direzione X (Sisma1/Sisma2)
Res Y (t)	: Resistenza a taglio complessiva nel piano in direzione Y (Sisma1/Sisma2)
Dom X (t)	: Domanda a taglio complessiva nel piano in direzione X (Sisma1/Sisma2)

Dom Y (t) : Domanda a taglio complessiva nel piano in direzione Y (Sisma1/Sisma2)
Res/Dom : Rapporto tra la resistenza e la domanda (Sisma1/Sisma2)
Var.R/D : Variazione del rapporto resistenza/capacità rispetto ai piani superiori (Sisma1/Sisma2)
Flag : Esito del controllo sulla variazione del rapporto resistenza/capacità (DM
Verifica 2008, 7.2.2 punto g)

□ SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle di verifica aste in calcestruzzo per gli stati limite ultimi.

Filo Iniz./Fin.	: Sulla prima riga numero del filo del nodo iniziale, sulla seconda quello del nodo finale
Cotg Θ	: Cotangente Angolo del puntone compresso
Quota	: Sulla prima riga quota del nodo iniziale, sulla seconda quota del nodo finale
SgmT	: Solo per le travi di fondazione: Pressione di contatto sul terreno in Kg/cm ² calcolata con i valori caratteristici delle azioni assumendo i coefficienti gamma pari ad uno.
AmpC	: Solo per le travi di elevazione: Coefficiente di amplificazione dei carichi statici per tenere in conto della verifica locale dell'asta a sisma verticale.
N/Nc	: Solo per i pilastri: Percentuale della resistenza massima a compressione della sezione di solo calcestruzzo.
Tratto	: Se una trave è suddivisa in più tratti sulla prima riga è riportato il numero del tratto, sulla terza il numero di suddivisioni della trave
Sez B/H	: Sulla prima riga numero della sezione nell'archivio, sulla seconda base della sezione, sulla terza altezza. Per sezioni a T è riportato l'ingombro massimo della sezione
Concio	: Numero del concio
Co Nr	: Numero della combinazione e in sequenza sollecitazioni ultime di calcolo che forniscono la massima deformazione nell'acciaio e nel calcestruzzo per la verifica a flessione
GamRd	: Solo per le travi di fondazione: Coefficiente di sovraresistenza.
M Exd	: Momento ultimo di calcolo asse vettore X (per le travi incrementato dalla traslazione del diagramma del momento flettente)
M Eyd	: Momento ultimo di calcolo asse vettore Y
N Ed	: Sforzo normale ultimo di calcolo
x / d	: Rapporto fra la posizione dell'asse neutro e l'altezza utile della sezione moltiplicato per 100
ef% e_c% (*100)	: deformazioni massime nell'acciaio e nel calcestruzzo moltiplicate per 10.000. Valore limite per l'acciaio 100 (1%), valore limite nel calcestruzzo 35 (0,35%)
Area	: Area del ferro in centimetri quadri; per le travi rispettivamente superiore ed inferiore, per i pilastri armature lungo la base e l'altezza della sezione
Co Nr	: Numero della combinazione e in sequenza sollecitazioni ultime di calcolo che forniscono la minore sicurezza per le azioni taglianti e torcenti
V Exd	: Taglio ultimo di calcolo in direzione X
V Eyd	: Taglio ultimo di calcolo in direzione Y
T sdu	: Momento torcente ultimo di calcolo
V Rxd	: Taglio resistente ultimo delle staffe in direzione X
V Ryd	: Taglio resistente ultimo delle staffe in direzione Y
T Rd	: Momento torcente resistente ultimo delle staffe
T Rld	: Momento torcente resistente ultimo dell'armatura longitudinale
Coe Cls	: Coefficiente per il controllo di sicurezza del calcestruzzo alle azioni taglianti e torcenti moltiplicato per 100; la sezione è verificata se detto valore è minore o uguale a 100
Coe Staf	: Coefficiente per il controllo di sicurezza delle staffe alle azioni taglianti e torcenti moltiplicato per 100; la sezione è verificata se detto valore è minore o uguale a 100
Alon	: Armatura longitudinale a torsione (nelle travi rettangolari per le quali è stata effettuata la verifica a momento M_y in questo dato viene stampata anche l'armatura flessionale dei lati verticali)
Staffe	: Passo staffe e lunghezza del tratto da armare
Moltip Ultimo	: Solo per le stampe di riverifica: Moltiplicatore dei carichi che porta a collasso la sezione. Il percorso dei carichi seguito e' a sforzo normale costante. Le deformazioni riportate sono determinate dalle sollecitazioni di calcolo amplificate del moltiplicatore in parola.

• VERIFICHE ASTE IN ACCIAIO / LEGNO

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle di verifica aste in acciaio e di verifica aste in legno.

Fili N.ro	: Sulla prima riga numero del filo del nodo iniziale, sulla terza quello del nodo finale
Quota	: Sulla prima riga quota del nodo iniziale, sulla terza quota del nodo finale
Tratto	: Se una trave è suddivisa in più tratti sulla prima riga è riportato il numero del tratto, sulla terza il numero di suddivisioni della trave
Cmb N.r	: Numero della combinazione per la quale si $\tilde{S}$ avuta la condizione più gravosa (rapporto di verifica massimo). La combinazione 0, se presente, si riferisce alle verifiche delle aste in legno, costruita con la sola presenza dei carichi permanenti ($1.3 \cdot G1 + 1.5 \cdot G2$). Seguono le caratteristiche associate alla combinazione:
N Sd	: Sforzo normale di calcolo
MxSd	: Momento flettente di calcolo asse vettore X locale
MySd	: Momento flettente di calcolo asse vettore Y locale
VxSd	: Taglio di calcolo in direzione dell'asse X locale
VySd	: Taglio di calcolo in direzione dell'asse Y locale
T Sd	: Torsione di calcolo
N Rd	: Sforzo normale resistente ridotto per presenza dell'azione tagliante
MxV.Rd	: Momento flettente resistente con asse vettore X locale ridotto per presenza di azione tagliante. Per le sezioni di classe 3 è sempre il momento limite elastico, per quelle di classe 1 e 2 è il momento plastico. Se inoltre la tipologia della sezione è doppio T, tubo tondo, tubo rettangolare e piatto, il momento è ridotto dall'eventuale presenza dello sforzo normale
MyV.Rd	: Momento flettente resistente con asse vettore Y locale ridotto per presenza di azione tagliante. Vale quanto riportato per il dato precedente
VxplRd	: Taglio resistente plastico in direzione dell'asse X locale
VyplRd	: Taglio resistente plastico in direzione dell'asse X locale
T Rd	: Torsione resistente
fy rid	: Resistenza di calcolo del materiale ridotta per presenza dell'azione tagliante
Rap %	: Rapporto di verifica moltiplicato per 100. Sezione verificata per valori minori o uguali a 100. La formula utilizzata in verifica è la n.ro 6.41 di EC3. Tale formula nel caso di sezione a doppio T coincide con la formula del DM 2008 n.ro 4.2.39.
Sez.N	: Numero di archivio della sezione
Ac	: Coefficiente di amplificazione dei carichi statici. Sostituisce il dato 'Sez.N.' se l'incremento dei carichi statici è maggiore di 1
Qn	: Carico distribuito normale all'asse della trave in kg/m, incluso il peso proprio
Asta	: Numerazione dell'asta

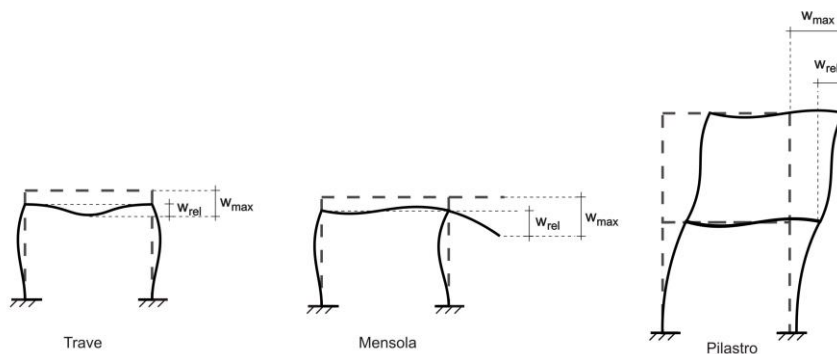
Per le strutture dissipative, nei pilastri, sono stati tenuti in conto i fattori di sovraresistenza riportati nella Tab. 7.5.1 delle NTC 2008. L'ultima riga delle quattro relative a ciascuna asta, si riferisce ai valori utili ad effettuare le verifiche di instabilità:

l	: Lunghezza della trave
$\beta \cdot l$	: Lunghezza libera di inflessione
clas.	: Classe di verifica della trave
ε	: $(235/f_y)^{1/2}$. Se il valore ε è maggiore di 1 significa che il programma ha classificato la sezione, originariamente di classe 4, come sezione di classe 3 secondo il comma (9) del punto 5.5.2 dell'EC3 in base alla tensione di compressione massima. Per tali aste non sono state effettuate le verifiche di instabilità come previsto nel comma (10) dell'EC3 (vedi anche pto C4.2.3.1).

Lmd	: Snellezza lambda
R%pf	: Rapporto di verifica per l'instabilità alla presso-flessione moltiplicato per 100 determinato dalla formula [C4.2.32]. Sezione verificata per valori minori o uguali a 100
R%ft	: Rapporto di verifica per l'instabilità flessio-torsionale moltiplicato per 100 determinato dalla formula [C4.2.36]
Wmax	: Spostamento massimo
Wrel	: Spostamento relativo, depurato dalla traslazione rigida dei nodi
Wlim	: Spostamento limite

Gli spostamenti Wmax e Wrel, essendo legati alle verifiche di esercizio, sono calcolati combinando i canali di carico con i coefficienti delle matrici SLE.

Per una più agevole comprensione del significato dei dati Wmax e Wrel, si può fare riferimento alla figura seguente:



Quindi ai fini della verifica è sufficiente che risulti $W_{rel} \leq W_{lim}$, essendo del tutto normale che l'asta possa risultare verificata anche con $W_{max} > W_{lim}$.

Rap %	: 111 La sezione non verifica per taglio elevato
Rap %	: 444 Sezione non verificata in automatico perché di classe 4

Per le sezioni in legno vengono modificate le seguenti colonne:

N Rd $\rightarrow \sigma_n$	: Tensione normale dovuta a sforzo normale
MxV.Rd $\rightarrow \sigma_{M_x}$	: Tensione normale dovuta a momento Mx
MyV.Rd $\rightarrow \sigma_{M_y}$	: Tensione normale dovuta a momento My
VxplRd $\rightarrow \tau_x$	: Tensione tangenziale dovuta a taglio Tx
VyplRd $\rightarrow \tau_y$	: Tensione tangenziale dovuta a taglio Ty
T Rd $\rightarrow \tau_{M_t}$	: Tensione tangenziale da momento torcente
fy rid $\rightarrow$ Rapp. Fless	: Rapporto di verifica per la flessione composta secondo le formule del DM 2008 [4.4.6a], [4.4.6b], [4.4.7a], [4.4.7b]. Viene riportato il valore più alto fra tutte le varie combinazioni e si intende verificato, come tutti gli altri rapporti, se il valore è minore di uno
Rap % $\rightarrow$ Rapp.Taglio	: Rapporto di verifica per il taglio o la torsione secondo le formule del DM 2008 [4.4.8], [4.4.9] avendo sovrapposto gli effetti con la [4.4.10] nel caso di taglio e torsione agenti contemporaneamente
clas. $\rightarrow$ KcC	: Coefficiente di instabilità di colonna ($K_{crit,c}$) determinato dalle formule del DM 2008 [4.4.15]
lmd $\rightarrow$ KcM	: Coefficiente di instabilità di trave ($K_{crit,m}$) determinato dalle formule del DM 2008 [4.4.12]
R%pf $\rightarrow$ Rx	: Rapporto globale di verifica di instabilità che tiene in conto sia dell'instabilità di colonna che quella di trave; il coefficiente Km è applicato al termine del momento Y
R%ft $\rightarrow$ Ry	: Rapporto globale di verifica di instabilità che tiene in conto sia

*dell'instabilità di colonna che quella di trave; il coefficiente
Km è applicato al termine del momento X*

Gli spostamenti Wmax e Wrel sono calcolati secondo le formule [2.2] e [2.3] dell'Eurocodice 5. In particolare si sommano gli spostamenti istantanei delle combinazioni SLE Rare con quelli a tempo infinito delle combinazioni SLE Quasi Permanenti. Quindi indicando con U^P gli spostamenti istantanei dei carichi permanenti e con U^Q quelli dei carichi variabili lo spostamento finale vale:

$$U_{fin} = U^P + K_{def} * U^P + U^Q + K_{def} * \phi_2 * U^Q$$

• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nella tabella di verifica aste in cls per le quali è necessario effettuare la verifica di stabilità per elementi snelli. Le eccentricità aggiuntive sono state tenute in conto nel progetto delle armature in fase di verifica per le varie combinazioni di calcolo.

Asta 3D	: Numero dell'asta spaziale
Filo Iniz	: Numero del filo del nodo iniziale
Quota Iniz	: Quota del nodo iniziale
Filo Fina.	: Numero del filo del nodo finale
Quota Iniz.	: Quota del nodo finale
Lambda Eleme.	: Lambda dell'elemento strutturale
Lambda Minimo	: Lambda minimo di controllo; se lambda dell'elemento strutturale supera lambda minimo di controllo si attiva la verifica di instabilità; valore calcolato come da formula 5.13N dell'eurocodice 2 (punto 5.8.3.1) o anche 4.1.33 del DM2008.
Sf. Nor.	: Sforzo normale di calcolo
Ecc. E X/Y	: Eccentricità equivalente rispetto all'asse X e Y calcolata come da formula 5.32 dell'Eurocodice 2 (punto 5.8.8.2(2)).
Ecc. A X/Y	: Eccentricità aggiuntiva dovuta alle imperfezioni rispetto all'asse X e Y calcolata come da formula 5.2 dell'Eurocodice 2 (punto 5.2(7 a)).
Ecc. 2 X/Y	: Eccentricità del secondo ordine rispetto all'asse X e Y calcolata dalle curvature della sezione; come da formula 5.33 dell'Eurocodice 2 (punto 5.8.8.2(3)).

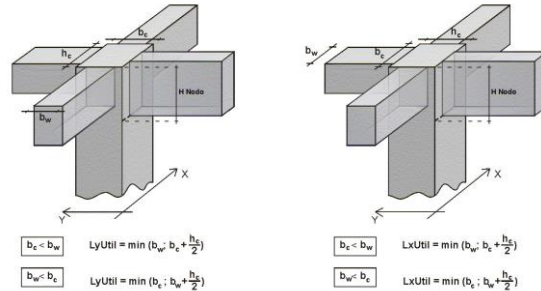
• **SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA**

Si riporta appresso la spiegazione delle sigle usate nelle tabelle di verifica aste in cls per gli stati limiti di esercizio.

Filo	: Sulla prima riga numero del filo del nodo iniziale, sulla seconda quello del nodo finale
Quota	: Sulla prima riga quota del nodo iniziale, sulla seconda quota del nodo finale
Tratto	: Se una trave è suddivisa in più tratti sulla prima riga è riportato il numero del tratto, sulla terza il numero di suddivisioni della trave
Com Cari	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare, la seconda la matrice delle combinazioni frequenti, la terza quella permanenti. Questo indicatore vale sia per la verifica a fessurazione che per il calcolo delle frecce
Fessu	: Fessura limite e fessura di calcolo espressa in mm; se la trave non risulta fessurata l'ampiezza di calcolo sarà nulla
Dist mm	: Distanza fra le fessure
Concio	: Numero del concio in cui si è avuta la massima fessura
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima fessura
Mf X	: Momento flettente asse vettore X
Mf Y	: Momento flettente asse vettore Y
N	: Sforzo normale
Frecce	: Freccia limite e freccia massima di calcolo
Combin	: Numero della combinazione che ha prodotto la freccia massima
Com Cari	: Indicatore della matrice di combinazione; la prima riga individua la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sul calcestruzzo, la seconda la matrice delle combinazioni rare per la verifica della tensione sull'acciaio, la terza la matrice delle combinazioni permanenti per la verifica della tensione sul calcestruzzo
σ_{lim}	: Valore della tensione limite in Kg/cm ²
σ_{cal}	: Valore della tensione di calcolo in Kg/cm ²
Concio	: Numero del concio in cui si è avuta la massima tensione
Combin	: Numero della combinazione ed in sequenza sollecitazioni per cui si è avuta la massima tensione
Mf X	: Momento flettente asse vettore X
Mf Y	: Momento flettente asse vettore Y
N	: Sforzo normale

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa delle verifiche dei nodi trave-pilastro in calcestruzzo armato non confinati.



Filo N.ro	: Numero del filo fisso del pilastro a cui appartiene il nodo
Quota (m)	: Quota in metri del nodo verificato
Nodo3d N.ro	: Numerazione spaziale del nodo verificato
Posiz. Pilastro	: Posizione del pilastro rispetto al nodo; SUP indica che il nodo verificato e' l'estremo inferiore di un pilastro; INF indica che il nodo verificato e' l'estremo superiore del pilastro
Sez.	: Numero di archivio della sezione del pilastro a cui appartiene il nodo
Rotaz	: Rotazione di input del pilastro a cui appartiene il nodo
HNodo	: Altezza del nodo in calcestruzzo su cui sono state effettuate le verifiche calcolata in funzione dell'intersezione tra il pilastro e le travi convergenti
fck	: Resistenza caratteristica cilindrica del calcestruzzo
fy	: Resistenza caratteristica allo snervamento dell'acciaio delle armature
LyUtil	: Larghezza utile del nodo lungo la direzione Y locale del pilastro
AfX	: Area complessiva dei bracci in direzione X locale del pilastro
LxUtil	: Larghezza utile del nodo lungo la direzione X locale del pilastro
AfY	: Area complessiva dei bracci in direzione Y locale del pilastro
Vjbd (X/Y)	: Taglio agente sul nodo nella direzione X/Y locale del pilastro. Dato presente solo per le verifiche in alta duttilità.
VjBR (X/Y)	: Resistenza biella compressa del nodo nella direzione X/Y locale del pilastro. Dato presente solo per le verifiche in alta duttilità.
STATUS	: Esito della verifica del nodo. - NON VER: si supera la resistenza della biella compressa - ELASTICO: il nodo rimane in campo non fessurato - FESSURATO: il nodo verifica ma risulta fessurato Dato presente solo per le verifiche in alta duttilità.

SPECIFICHE CAMPI TABELLA DI STAMPA

Si riporta di seguito la spiegazione delle sigle usate nella tabella di stampa della verifica dei nodi non confinati per le strutture in calcestruzzo armato esistenti effettuate con il modello previsto al punto della circolare 2/2/2009 n. 617 **C8.7.2.5 formule** (8.7.2.2) e (8.7.2.3)

Filo N.ro	: Numero del filo del nodo
Quota	: Quota a cui si trova il nodo
Nod3d N.ro	: Numerazione del nodo nel modello tridimensionale
Nsup (t)	: Valore dello sforzo normale del pilastro superiore in tonnellate
Coll Nodo	: Flag che segnala l'eventuale collasso
TaglSup (t)	: Valore dello sforzo di taglio trasmesso dal pilastro superiore in tonnellate
TrazAf (t)	: Sforzo di trazione delle barre superiori delle travi ancorate nel nodo dovuto all'eventuale momento negativo agente

I successivi valori si riferiscono alla verifiche effettuata nelle direzioni rispettivamente X e Y del sistema locale del pilastro a cui il nodo appartiene:

SgmCo kg/cmq	: Tensione di compressione agente sul calcestruzzo del nodo
SgmTr kg/cmq	: Tensione di trazione agente sul calcestruzzo del nodo, depurata dell'eventuale contributo del rinforzo
RcLim kg/cmq	: Resistenza limite a compressione del calcestruzzo del nodo
RtLim kg/cmq	: Resistenza limite di trazione del calcestruzzo del nodo
DeltaRt kg/cmq	: Contributo del rinforzo alla Resistenza a trazione del nodo

La verifica consiste nel verificare contemporaneamente:

- $SgmComp < RcLim$ (in valore assoluto)
- $SgmTraz < RtLim$ (in valore assoluto)

BARICENTRI MASSE E RIGIDENZE														
IDENTIFICATORE		BARICENTRI MASSE E RIGIDENZE							RIGIDENZE FLESSIONALI E TORSIONAALI					
PIANO N.ro	QUOTA (m)	PESO (t)	XG (m)	YG (m)	XR (m)	YR (m)	DX (m)	DY (m)	Lpianta (m)	Bpianta (m)	Rig.FleX (t/m)	Rig.FleY (t/m)	RigTors. (t*m)	r / ls
1	2,64	471,04	16,58	7,81	19,89	10,23	3,31	2,42	17,87	33,54	6671555	3977268	1471047552	1,35
2	6,14	439,63	16,60	5,94	16,71	5,88	0,12	-0,06	12,04	33,54	78990	79701	23297130	1,66
3	9,14	432,48	16,59	5,93	16,58	5,95	-0,01	0,02	11,70	33,20	35488	14116	3001862	0,91
4	12,14	363,77	16,60	5,80	16,57	5,95	-0,03	0,15	11,70	35,70	30864	9058	2289029	0,79

VARIAZIONI MASSE E RIGIDENZE DI PIANO														
				DIREZIONE X					DIREZIONE Y					
Piano N.ro	Quota (m)	Peso (t)	Variaz. (%)	Tagliante (t)	Spost. (mm)	Klat. (t/m)	Variaz (%)	Teta	Tagliante (t)	Spost. (mm)	Klat. (t/m)	Variaz (%)	Teta	
1	2,64	471,04	0,0	201,92	0,04	5014213	0,0	0,000	201,92	0,06	3424317	0,0	0,001	
2	6,14	439,63	-6,7	181,52	2,73	66484	-98,7	0,015	181,52	2,95	61523	-98,2	0,016	
3	9,14	432,48	-1,6	137,25	4,40	31191	-53,1	0,024	137,25	11,73	11706	-81,0	0,063	
4	12,14	363,77	-15,9	72,43	2,74	26401	-15,4	0,013	72,43	9,70	7470	-36,2	0,045	

PERCENTUALI RIGIDENZE PILASTRI E SETTI						
RAPPORTO DELLE RIGIDENZE IN DIREZIONE X				RAPPORTO DELLE RIGIDENZE IN DIREZIONE Y		
Piano N.r	RigidezzaPilastri -----	Rigidezza Setti -----	Rigid.Elem.Second -----	RigidezzaPilastri -----	Rigidezza Setti -----	Rigid.Elem.Second -----
	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti	Rig.Pil+Rig.Setti
1	0,00	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00
2	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00
3	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00
4	1,00	0,00	0,00	1,00	0,00	0,00

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ACCIAIO			
COLONNE IN ACCIAIO			
Classe Acciaio	GammaRd	Omega	Increm. Sollecit
S235	1,20	12,277	16,205

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ACCIAIO + VERIFICA S.L.E.																				
VERIFICHE ASTE IN ACCIAIO 3D																				
DATI DI ASTA	Fili N.ro	Quota (m)	Tra tto	Cmb N.r	N Sd (kg)	MxSd (kg*m)	MySd (kg*m)	VxSd (kg)	VySd (kg)	T Sd (kg*m)	N Rd kg	MxV.Rd kg*m	MyV.Rd kg*m	VxpIRd Kg	VypIRd Kg	T Rd kg*m	fy rid Kg/cmq	Rap %		
Sez.N. 43 UPN200	57	6,14	1	9	-10179	174	-23	-6	-100	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20		
Asta: 93	qn= 0	/	9		-10190	129	-15	-6	-100	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18		
Instab.:I=	57	5,26	4	9	-10201	83	-7	-6	-100	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16		
	87,5	β*I=	87,5		-10201	138	17	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 20	Rft= 20	Wmax/rel/lim=	0,2	0,2	3,5	mm			
Sez.N. 43 UPN200	58	6,14	1	8	-9562	-9	-43	-12	-30	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17		
Asta: 94	qn= 0	/	1		-10425	-20	-20	-12	1	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17		
Instab.:I=	58	5,26	4	1	-10439	-20	-15	-12	1	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16		
	87,5	β*I=	87,5		-10439	20	21	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 19	Rft= 19	Wmax/rel/lim=	0,2	0,2	3,5	mm			
Sez.N. 43 UPN200	81	6,14	1	6	-11814	-140	-30	-9	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	22		
Asta: 95	qn= 0	/	6		-11825	-109	-19	-9	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20		
Instab.:I=	81	5,26	4	6	-11836	-78	-9	-9	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19		
	87,5	β*I=	87,5		-11836	115	21	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 23	Wmax/rel/lim=	0,3	0,2	3,5	mm			
Sez.N. 43 UPN200	88	6,14	1	12	-7893	-291	10	6	182	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18		
Asta: 96	qn= 0	/	28		-10463	-54	15	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17		
Instab.:I=	88	5,26	4	28	-10474	-29	16	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16		
	87,5	β*I=	87,5		-10474	59	15	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 19	Rft= 19	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm			
Sez.N. 43 UPN200	89	6,14	1	19	-11203	90	-29	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20		
Asta: 97	qn= 0	/	19		-11214	61	-17	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18		
Instab.:I=	89	5,26	4	19	-11225	31	-6	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17		
	87,5	β*I=	87,5		-11225	67	20	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=	0,3	0,2	3,5	mm			
Sez.N. 43 UPN200	96	6,14	1	15	-10123	276	7	2	-156	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20		
Asta: 98	qn= 0	/	31		-12606	53	15	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20		
Instab.:I=	96	5,26	4	31	-12617	33	18	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20		
	87,5	β*I=	87,5		-12617	57	16	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 22	Rft= 23	Wmax/rel/lim=	0,1	0,0	3,5	mm			
Sez.N. 43 UPN200	107	6,14	1	24	-12287	-34	-27	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20		
Asta: 99	qn= 0	/	24		-12298	-25	-15	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19		
Instab.:I=	107	5,26	4	24	-12309	-16	-3	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18		
	87,5	β*I=	87,5		-12309	27	17	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 21	Rft= 22	Wmax/rel/lim=	0,2	0,2	3,5	mm			
Sez.N. 43	109	6,14	1	34	-12083	28	-27	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20		

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ACCIAIO + VERIFICA S.L.E.

VERIFICHE ASTE IN ACCIAIO 3D																			
DATI DI ASTA	Fili N.ro	Quota (m)	Tra tto	Cmb N.r	N Sd (kg)	MxSd (kg*m)	MySd (kg*m)	VxSd (kg)	VySd (kg)	T Sd (kg*m)	N Rd kg	MxV.Rd kg*m	MyV.Rd kg*m	VxpLRd Kg	VypLRd Kg	T Rd kg*m	fy rid Kg/cmq	Rap %	
UPN200	qn=	0	/	34	-12094	21	-15	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
Asta: 100	109	5,26	4	34	-12105	13	-3	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-12105	22	17	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=	0,1	0,2	3,5	mm		
Sez.N. 43	110	6,14	1	9	-10127	-298	7	2	167	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
UPN200	qn=	0	/	25	-12447	-69	15	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 101	110	5,26	4	25	-12458	-44	18	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-12458	74	16	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 23	Wmax/rel/lim=	0,1	0,0	3,5	mm		
Sez.N. 43	111	6,14	1	15	-10069	-171	-23	-6	98	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
UPN200	qn=	0	/	15	-10080	-126	-15	-6	98	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
Asta: 102	111	5,26	4	15	-10091	-82	-8	-6	98	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-10091	135	17	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 20	Rft= 20	Wmax/rel/lim=	0,1	0,2	3,5	mm		
Sez.N. 43	112	6,14	1	18	-10206	8	-45	-14	29	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
UPN200	qn=	0	/	1	-11184	20	-19	-14	-5	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
Asta: 103	112	5,26	4	1	-11199	18	-13	-14	-5	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-11199	21	21	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 20	Rft= 20	Wmax/rel/lim=	0,2	0,1	3,5	mm		
Sez.N. 43	113	6,14	1	12	-11991	112	-31	-9	-31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
UPN200	qn=	0	/	12	-12002	96	-20	-9	-31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 104	113	5,26	4	12	-12013	81	-9	-9	-31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-12013	99	22	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 23	Wmax/rel/lim=	0,3	0,2	3,5	mm		
Sez.N. 43	114	6,14	1	29	-10343	-83	-24	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
UPN200	qn=	0	/	29	-10354	-52	-15	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
Asta: 105	114	5,26	4	29	-10365	-21	-6	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-10365	58	17	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 19	Rft= 19	Wmax/rel/lim=	0,3	0,2	3,5	mm		
Sez.N. 43	115	6,14	1	18	-8576	-406	-18	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
UPN200	qn=	0	/	18	-8587	-280	-16	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Asta: 106	115	5,26	4	18	-8598	-154	-14	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-8598	305	17	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm		
Sez.N. 25	96	6,14		13	119	-28	0	0	27	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	4	
UPN80	qn=	-9		13	119	15	0	0	0	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	3	
Asta: 131	107	6,14		9	-47	-30	0	0	-26	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	4	
Instab.:l=	390,0	β*=		273,0	-47	23	0	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 206	Rpf= 4	Rft= 6	Wmax/rel/lim=	0,7	0,3	15,6	mm		
Sez.N. 25	57	6,14		24	86	-47	0	0	34	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	7	
UPN80	qn=	-9		28	55	22	0	0	0	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	3	
Asta: 139	58	6,14		28	55	-55	0	0	-36	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	8	
Instab.:l=	540,0	β*=		378,0	46	55	0	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 285	Rpf= 0	Rft= 13	Wmax/rel/lim=	1,6	1,2	21,6	mm		
Sez.N. 25	58	6,14		31	17	-58	0	0	37	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	8	
UPN80	qn=	-9		1	66	20	0	0	-1	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	3	
Asta: 143	81	6,14		19	77	-49	0	0	-34	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	7	
Instab.:l=	630,0	β*=		441,0	63	41	0	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 332	Rpf= 0	Rft= 17	Wmax/rel/lim=	2,3	1,9	25,2	mm		
Sez.N. 25	89	6,14		6	-49	-33	0	0	27	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	5	
UPN80	qn=	-9		18	108	14	0	0	0	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	2	
Asta: 144	88	6,14		18	108	-27	0	0	-27	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	4	
Instab.:l=	390,0	β*=		273,0	-49	24	0	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 206	Rpf= 5	Rft= 6	Wmax/rel/lim=	0,9	0,3	15,6	mm		
Sez.N. 34	96	2,64		15	-17362	-11	2	0	22	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	39	
UPN140	qn=	-12		15	-17342	7	3	0	-1	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	39	
Asta: 145	122	4,39		15	-17334	3	3	0	-10	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	39	
Instab.:l=	262,0	β*=		183,4	-17362	8	3	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 104	Rpf= 81	Rft= 81	Wmax/rel/lim=	0,2	0,1	10,5	mm		
Sez.N. 46	57	6,14		19	-32454	846	-6	-1	-329	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	52	
UPN220	qn=	-25		19	-32480	285	-3	-1	-369	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	43	
Asta: 146	108	4,39		19	-32505	-340	0	-1	-409	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	44	
Instab.:l=	321,8	β*=		225,2	-32505	634	3	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 98	Rpf= 86	Rft= 89	Wmax/rel/lim=	0,5	0,2	12,9	mm		
Sez.N. 46	58	2,64		24	-30229	154	6	2	-53	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	39	
UPN220	qn=	-26		24	-30203	16	3	2	-99	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	36	
Asta: 151	116	4,39		24	-30178	-205	0	2	-145	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	39	
Instab.:l=	360,3	β*=		252,2	-30229	154	3	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 110	Rpf= 84	Rft= 84	Wmax/rel/lim=	0,3	0,1	14,4	mm		
Sez.N. 34	89	6,14		8	16062	-53	-1	0	40	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	38	
UPN140	qn=	-12		8	16048	-11	-1	0	25	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	36	
Asta: 152	121	4,39		8	16034	11	-2	0	9	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	36	
Instab.:l=	262,0	β*=		183,4	-14996	67	2	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 104	Rpf= 73	Rft= 73	Wmax/rel/lim=	0,5	0,1	10,5	mm		
Sez.N. 25	109	6,14		15	-49	-29	0	0	26	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	4	
UPN80	qn=	-9		3	129	15	0	0	0	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	3	
Asta: 160	110	6,14		3	129	-27	0	0	-27	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	4	
Instab.:l=	370,0	β*=		259,0	-49	22	0	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 195	Rpf= 4	Rft= 5	Wmax/rel/lim=	0,7	0,3	14,8	mm		

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ACCIAIO + VERIFICA S.L.E.

VERIFICHE ASTE IN ACCIAIO 3D

DATI DI ASTA	Fili N.ro	Quota (m)	Tra tto	Cmb N.r	N Sd (kg)	MxSd (kg*m)	MySd (kg*m)	VxSd (kg)	VySd (kg)	T Sd (kg*m)	N Rd kg	MxV.Rd kg*m	MyV.Rd kg*m	VxpIRd Kg	VypIRd Kg	T Rd kg*m	fy rid Kg/cmq	Rap %
Sez.N. 25	112	6,14		22	53	-55	0	0	36	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	8
UPN80	qn=	-9		22	53	22	0	0	0	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	3
Asta: 161	111	6,14		34	85	-47	0	0	-34	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	7
Instab.:l=	540,0	$\beta^*=$		378,0	44	55	0	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 285	Rpf= 0	Rft= 13	Wmax/rel/lim= 1,6			1,2	21,6	mm
Sez.N. 25	113	6,14		22	87	-48	0	0	34	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	7
UPN80	qn=	-9		1	73	21	0	0	0	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	3
Asta: 162	112	6,14		34	15	-58	0	0	-37	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	8
Instab.:l=	630,0	$\beta^*=$		441,0	69	41	0	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 332	Rpf= 0	Rft= 17	Wmax/rel/lim= 2,4			1,9	25,2	mm
Sez.N. 25	115	6,14		8	122	-25	0	0	26	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	4
UPN80	qn=	-9		8	122	13	0	0	0	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	2
Asta: 163	114	6,14		12	-58	-31	0	0	-27	0	24664	715	252	10572	6383	52	2238	5
Instab.:l=	370,0	$\beta^*=$		259,0	-58	23	0	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 195	Rpf= 5	Rft= 6	Wmax/rel/lim= 0,9			0,3	14,8	mm
Sez.N. 34	115	2,64		18	12723	-171	1	1	109	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	35
UPN140	qn=	-12		11	12037	-152	0	0	100	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	33
Asta: 164	120	4,39		18	12751	69	-3	1	80	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	31
Instab.:l=	254,7	$\beta^*=$		178,3	-10473	102	2	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 101	Rpf= 52	Rft= 52	Wmax/rel/lim= 0,6			0,0	10,2	mm
Sez.N. 46	113	6,14		34	-30170	728	-4	-1	-242	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	47
UPN220	qn=	-26		34	-30196	251	-2	-1	-288	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	40
Asta: 165	118	4,39		34	-30222	-309	0	-1	-334	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	41
Instab.:l=	360,3	$\beta^*=$		252,2	-30222	546	2	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 110	Rpf= 90	Rft= 92	Wmax/rel/lim= 0,7			0,3	14,4	mm
Sez.N. 46	112	2,64		29	-33139	148	11	3	-68	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	43
UPN220	qn=	-25		29	-33113	4	6	3	-108	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	40
Asta: 166	117	4,39		29	-33087	-205	0	3	-148	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	43
Instab.:l=	321,8	$\beta^*=$		225,2	-33139	153	7	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 98	Rpf= 80	Rft= 81	Wmax/rel/lim= 0,2			0,1	12,9	mm
Sez.N. 34	109	6,14		9	-17555	90	-7	-3	-42	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	44
UPN140	qn=	-12		9	-17569	26	-1	-3	-57	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	40
Asta: 167	119	4,39		9	-17583	-53	4	-3	-71	0	45579	2302	618	17363	13006	116	2238	42
Instab.:l=	254,7	$\beta^*=$		178,3	-17583	67	3	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 101	Rpf= 82	Rft= 83	Wmax/rel/lim= 0,3			0,1	10,2	mm
Sez.N. 46	108	4,39		19	-32403	-207	0	-2	148	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	42
UPN220	qn=	-25		19	-32429	2	4	-2	109	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	39
Asta: 175	58	2,64		19	-32454	148	8	-2	69	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	41
Instab.:l=	321,8	$\beta^*=$		225,2	-32454	155	4	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 98	Rpf= 79	Rft= 79	Wmax/rel/lim= 0,3			0,1	12,9	mm
Sez.N. 46	57	2,64		31	-32683	273	-5	-1	-110	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	44
UPN220	qn=	-25		24	-32862	64	3	-1	-141	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	40
Asta: 176	108	4,39		24	-32837	-197	3	-1	-181	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	42
Instab.:l=	321,8	$\beta^*=$		225,2	-32888	196	3	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 98	Rpf= 80	Rft= 80	Wmax/rel/lim= 0,3			0,1	12,9	mm
Sez.N. 46	108	4,39		24	-32813	-394	3	4	409	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	45
UPN220	qn=	-25		24	-32787	230	-4	4	369	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	43
Asta: 177	58	6,14		24	-32761	791	-11	4	329	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	52
Instab.:l=	321,8	$\beta^*=$		225,2	-32813	593	5	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 98	Rpf= 86	Rft= 88	Wmax/rel/lim= 0,5			0,1	12,9	mm
Sez.N. 46	116	4,39		24	-30201	-296	0	1	325	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	41
UPN220	qn=	-26		24	-30175	248	-2	1	279	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	40
Asta: 178	81	6,14		24	-30150	709	-3	1	233	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	47
Instab.:l=	360,3	$\beta^*=$		252,2	-30201	532	2	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 110	Rpf= 89	Rft= 92	Wmax/rel/lim= 0,6			0,2	14,4	mm
Sez.N. 46	58	6,14		19	-31614	656	-8	-2	-222	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	48
UPN220	qn=	-26		19	-31640	216	-3	-2	-268	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	41
Asta: 179	116	4,39		19	-31665	-308	2	-2	-314	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	43
Instab.:l=	360,3	$\beta^*=$		252,2	-31665	492	4	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 110	Rpf= 93	Rft= 95	Wmax/rel/lim= 0,4			0,1	14,4	mm
Sez.N. 46	116	4,39		19	-31829	-125	2	-1	94	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	40
UPN220	qn=	-26		19	-31855	6	4	-1	48	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	38
Asta: 180	81	2,64		19	-31881	54	6	-1	2	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	39
Instab.:l=	360,3	$\beta^*=$		252,2	-31881	94	4	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 110	Rpf= 87	Rft= 88	Wmax/rel/lim= 0,2			0,1	14,4	mm
Sez.N. 46	118	4,39		34	-30184	-196	0	-2	139	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	39
UPN220	qn=	-26		34	-30210	14	4	-2	93	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	37
Asta: 181	112	2,64		34	-30236	141	8	-2	47	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	39
Instab.:l=	360,3	$\beta^*=$		252,2	-30236	147	4	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 110	Rpf= 84	Rft= 84	Wmax/rel/lim= 0,3			0,1	14,4	mm
Sez.N. 46	113	2,64		29	-32245	-86	6	0	53	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	40
UPN220	qn=	-26		29	-32219	-36	4	0	7	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	39
Asta: 186	118	4,39		22	-31959	-102	0	0	-65	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	40
Instab.:l=	360,3	$\beta^*=$		252,2	-32245	65	5	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 110	Rpf= 88	Rft= 89	Wmax/rel/lim= 0,2			0,1	14,4	mm
Sez.N. 46	118	4,39		29	-32053	-303	3	2	314	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	43
UPN220	qn=	-26		29	-32027	220	-2	2	268	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	42
Asta: 187	112	6,14		29	-32001	660	-8	2	222	0	83785	6527	1600	28777	26004	264	2238	49
Instab.:l=	360,3	$\beta^*=$		252,2	-32053	495	3	cl= 1	$\varepsilon= 1,00$	lmd= 110	Rpf= 94	Rft= 96	Wmax/rel/lim= 0,4			0,1	14,4	mm

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ACCIAIO + VERIFICA S.L.E.

VERIFICHE ASTE IN ACCIAIO 3D

DATI DI ASTA		Fili N.ro	Quota (m)	Tra tto	Cmb N.r	N Sd (kg)	MxSd (kg*m)	MySd (kg*m)	VxSd (kg)	VySd (kg)	T Sd (kg*m)	N Rd kg	MxV.Rd kg*m	MyV.Rd kg*m	VxplRd Kg	VyplRd Kg	T Rd kg*m	fy rid Kg/cmq	Rap %
Sez.N. 46 112 6,14 34 -32781 786 -10 -4 -327 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 52																			
UPN220 qn= -25 34 -32807 228 -3 -4 -367 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 43																			
Asta: 188 117 4,39 34 -32833 -393 3 -4 -407 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 45																			
Instab.:l= 321,8 β*= 225,2 -32833 590 5 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 98 Rpf= 86 Rft= 88 Wmax/rel/lim= 0,5 0,1 12,9 mm																			
Sez.N. 46 117 4,39 34 -32858 -196 3 1 180 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 42																			
UPN220 qn= -25 34 -32884 63 2 1 140 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 40																			
Asta: 189 111 2,64 25 -32708 267 -6 1 108 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 43																			
Instab.:l= 321,8 β*= 225,2 -32910 194 2 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 98 Rpf= 80 Rft= 80 Wmax/rel/lim= 0,3 0,1 12,9 mm																			
Sez.N. 46 117 4,39 29 -33191 -337 2 2 407 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 45																			
UPN220 qn= -25 29 -33165 285 -2 2 367 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 44																			
Asta: 190 111 6,14 29 -33140 843 -6 2 327 0 83785 6527 1600 28777 26004 264 2238 53																			
Instab.:l= 321,8 β*= 225,2 -33191 632 3 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 98 Rpf= 88 Rft= 90 Wmax/rel/lim= 0,5 0,2 12,9 mm																			
Sez.N. 34 119 4,39 9 -17611 5 3 0 9 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 39																			
UPN140 qn= -12 9 -17619 10 3 0 0 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
Asta: 191 110 2,64 9 -17639 -6 2 0 -21 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 39																			
Instab.:l= 254,7 β*= 178,3 -17639 7 3 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 101 Rpf= 80 Rft= 80 Wmax/rel/lim= 0,2 0,1 10,2 mm																			
Sez.N. 34 109 2,64 15 -18027 1 3 1 17 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
UPN140 qn= -12 15 -18012 11 2 1 2 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
Asta: 192 119 4,39 15 -17999 1 1 1 -13 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
Instab.:l= 254,7 β*= 178,3 -18027 10 2 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 101 Rpf= 81 Rft= 82 Wmax/rel/lim= 0,2 0,0 10,2 mm																			
Sez.N. 34 119 4,39 15 -18015 -21 0 0 33 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
UPN140 qn= -12 15 -18000 9 0 0 18 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
Asta: 193 110 6,14 15 -17987 19 -1 0 3 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
Instab.:l= 254,7 β*= 178,3 -18015 16 0 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 101 Rpf= 81 Rft= 81 Wmax/rel/lim= 0,4 0,0 10,2 mm																			
Sez.N. 34 115 6,14 12 -17685 41 -1 0 -23 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 41																			
UPN140 qn= -12 12 -17699 2 -1 0 -38 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 39																			
Asta: 194 120 4,39 12 -17713 -54 -1 0 -53 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 41																			
Instab.:l= 254,7 β*= 178,3 -17713 40 1 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 101 Rpf= 81 Rft= 81 Wmax/rel/lim= 0,6 0,0 10,2 mm																			
Sez.N. 34 120 4,39 12 -17620 -19 -1 0 45 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
UPN140 qn= -12 12 -17634 34 0 0 30 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
Asta: 195 114 2,64 12 -17648 67 1 0 15 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 42																			
Instab.:l= 254,7 β*= 178,3 -17648 50 0 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 101 Rpf= 81 Rft= 82 Wmax/rel/lim= 0,5 0,1 10,2 mm																			
Sez.N. 34 120 4,39 18 12855 35 -3 -1 -23 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 30																			
UPN140 qn= -12 18 12869 -5 -2 -1 -38 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 29																			
Asta: 196 114 6,14 18 12883 -62 0 -1 -53 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 31																			
Instab.:l= 254,7 β*= 178,3 -10458 69 3 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 101 Rpf= 50 Rft= 51 Wmax/rel/lim= 0,5 0,1 10,2 mm																			
Sez.N. 34 121 4,39 8 15956 17 -2 -1 -11 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 36																			
UPN140 qn= -12 8 15942 -7 -1 -1 -26 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 35																			
Asta: 197 88 2,64 8 15928 -52 1 -1 -42 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 37																			
Instab.:l= 262,0 β*= 183,4 -15054 25 1 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 104 Rpf= 71 Rft= 71 Wmax/rel/lim= 0,4 0,0 10,5 mm																			
Sez.N. 34 89 2,64 6 -19303 40 1 0 -3 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 44																			
UPN140 qn= -12 6 -19289 22 0 0 -19 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 43																			
Asta: 198 121 4,39 6 -19275 -17 0 0 -34 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 43																			
Instab.:l= 262,0 β*= 183,4 -19303 30 0 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 104 Rpf= 90 Rft= 91 Wmax/rel/lim= 0,3 0,1 10,5 mm																			
Sez.N. 34 121 4,39 6 -19291 -30 0 0 40 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 44																			
UPN140 qn= -12 6 -19277 11 0 0 25 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 43																			
Asta: 199 88 6,14 6 -19263 31 -1 0 9 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 44																			
Instab.:l= 262,0 β*= 183,4 -19291 24 1 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 104 Rpf= 90 Rft= 90 Wmax/rel/lim= 0,5 0,0 10,5 mm																			
Sez.N. 34 122 4,39 15 -17306 -54 4 3 72 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 41																			
UPN140 qn= -12 15 -17292 30 -2 3 57 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 39																			
Asta: 200 107 6,14 15 -17278 94 -7 3 41 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 43																			
Instab.:l= 262,0 β*= 183,4 -17306 71 3 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 104 Rpf= 84 Rft= 84 Wmax/rel/lim= 0,4 0,2 10,5 mm																			
Sez.N. 34 96 6,14 9 -18274 24 -1 0 -4 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 41																			
UPN140 qn= -12 9 -18288 9 0 0 -20 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 41																			
Asta: 201 122 4,39 9 -18302 -26 0 0 -35 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 41																			
Instab.:l= 262,0 β*= 183,4 -18302 19 0 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 104 Rpf= 85 Rft= 85 Wmax/rel/lim= 0,4 0,0 10,5 mm																			
Sez.N. 34 122 4,39 9 -18289 0 1 -1 13 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 40																			
UPN140 qn= -12 9 -18303 9 2 -1 -3 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 41																			
Asta: 202 107 2,64 9 -18317 -2 3 -1 -18 0 45579 2302 618 17363 13006 116 2238 41																			
Instab.:l= 262,0 β*= 183,4 -18317 8 2 cl= 1 ε= 1,00 lmd= 104 Rpf= 85 Rft= 86 Wmax/rel/lim= 0,2 0,0 10,5 mm																			
Sez.N. 43 57 5,26 2 9 -10201 83 -8 -6 -100 0 72017 5100 1181 24819 22262 211 2238 16																			
UPN200 qn= 0 / 9 -10212 38 1 -6 -100 0 72017 5100 1181 24819 22262 211 2238 15																			
Asta: 494 57 4,39 4 8 -10088 -34 8 -6 -114 0 72017 5100 1181 24819 22262 211 2238 15																			

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ACCIAIO + VERIFICA S.L.E.

VERIFICHE ASTE IN ACCIAIO 3D

DATI DI ASTA	Fili N.ro	Quota (m)	Tra tto	Cmb N.r	N Sd (kg)	MxSd (kg*m)	MySd (kg*m)	VxSd (kg)	VySd (kg)	T Sd (kg*m)	N Rd kg	MxV.Rd kg*m	MyV.Rd kg*m	VxplRd Kg	VyplRd Kg	T Rd kg*m	fy rid Kg/cmq	Rap %
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,3	-10223	47	4	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 16	Rft= 16	Wmax/rel/lim=	0,2	0,0	3,5	mm	
Sez.N. 43	57	4,39	3	8	-10088	-33	8	-6	-114	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15
UPN200	qn=	0	/	24	-8879	-227	2	0	-209	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17
Asta: 495	57	3,52	4	24	-8890	-324	3	0	-209	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,2	-8890	247	2	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 18	Rft= 18	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	57	3,52	4	24	-8890	-314	3	0	-209	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
UPN200	qn=	0	/	24	-8901	-407	4	0	-209	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21
Asta: 496	57	2,64	4	24	-8912	-500	5	0	-209	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	23
Instab.:l=	87,5	β*l=		87,5	-8912	426	4	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 24	Wmax/rel/lim=	0,0	0,0	3,5	mm	
Sez.N. 43	58	5,26	2	1	-10439	-20	-15	-12	1	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
UPN200	qn=	0	/	1	-10454	-19	-10	-12	1	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
Asta: 497	58	4,39	4	8	-9607	-75	10	-12	-30	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,3	-10468	20	11	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 17	Rft= 17	Wmax/rel/lim=	0,3	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	58	4,39	3	8	-9607	-72	9	-12	-30	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
UPN200	qn=	0	/	8	-9618	-88	22	-12	-30	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17
Asta: 498	58	3,52	4	8	-9629	-103	34	-12	-30	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,2	-8432	239	8	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 18	Rft= 18	Wmax/rel/lim=	0,2	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	58	3,52	4	24	-8432	-258	11	-9	-86	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18
UPN200	qn=	0	/	24	-8443	-299	16	-9	-86	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
Asta: 499	58	2,64	4	24	-8454	-339	21	-9	-86	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20
Instab.:l=	87,5	β*l=		87,5	-8454	307	17	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 21	Rft= 22	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	81	5,26	2	6	-11836	-78	-9	-9	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
UPN200	qn=	0	/	6	-11847	-47	2	-9	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18
Asta: 500	81	4,39	4	6	-11858	-16	14	-9	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,3	-11858	53	5	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 19	Rft= 19	Wmax/rel/lim=	0,3	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	81	4,39	3	6	-11858	-16	13	-9	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18
UPN200	qn=	0	/	3	-11614	45	21	-9	82	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
Asta: 501	81	3,52	4	3	-11625	83	31	-9	82	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,2	-11625	52	23	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 20	Rft= 20	Wmax/rel/lim=	0,2	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	81	3,52	4	3	-11625	79	27	-9	82	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20
UPN200	qn=	0	/	3	-11637	116	33	-9	82	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21
Asta: 502	81	2,64	4	19	-9733	427	14	-4	186	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	23
Instab.:l=	87,5	β*l=		87,5	-9733	360	12	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 24	Rft= 24	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	88	5,26	2	28	-10474	-29	16	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
UPN200	qn=	0	/	28	-10485	-3	15	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
Asta: 503	88	4,39	4	28	-10496	23	14	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,3	-10496	12	15	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 17	Rft= 17	Wmax/rel/lim=	0,1	0,0	3,5	mm	
Sez.N. 43	88	4,39	3	28	-10496	23	14	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
UPN200	qn=	0	/	28	-10507	48	12	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17
Asta: 504	88	3,52	4	28	-10518	74	11	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,2	-10518	53	13	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 18	Rft= 18	Wmax/rel/lim=	0,1	0,0	3,5	mm	
Sez.N. 43	88	3,52	4	28	-10518	72	11	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17
UPN200	qn=	0	/	28	-10529	97	8	8	54	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17
Asta: 505	88	2,64	4	12	-7981	380	-5	6	182	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
Instab.:l=	87,5	β*l=		87,5	-10540	102	9	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 19	Rft= 20	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	89	5,26	2	19	-11225	31	-6	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17
UPN200	qn=	0	/	19	-11236	1	5	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16
Asta: 506	89	4,39	4	19	-11247	-29	17	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,3	-11247	12	8	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 17	Rft= 17	Wmax/rel/lim=	0,3	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	89	4,39	3	19	-11247	-29	15	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17
UPN200	qn=	0	/	19	-11258	-58	25	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
Asta: 507	89	3,52	4	19	-11269	-88	35	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,2	-11269	64	27	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 20	Rft= 20	Wmax/rel/lim=	0,2	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	89	3,52	4	19	-11269	-87	28	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20
UPN200	qn=	0	/	19	-11280	-116	35	-10	-65	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21
Asta: 508	89	2,64	4	3	-9604	-381	15	-5	-168	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	22
Instab.:l=	87,5	β*l=		87,5	-11292	122	36	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 24	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	96	5,26	2	31	-12617	34	18	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20
UPN200	qn=	0	/	31	-12628	13	19	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
Asta: 509	96	4,39	4	31	-12639	-9	20	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
Instab.:l=	87,5	β*l=		61,3	-12639	17	19	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm	
Sez.N. 43	96	4,39	3	31	-12639	-8	20	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19
UPN200	qn=	0	/	31	-12650	-29	20	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ACCIAIO + VERIFICA S.L.E.

VERIFICHE ASTE IN ACCIAIO 3D

DATI DI ASTA		Fili N.ro	Quota (m)	Tra tto	Cmb N.r	N Sd (kg)	MxSd (kg*m)	MySd (kg*m)	VxSd (kg)	VySd (kg)	T Sd (kg*m)	N Rd kg	MxV.Rd kg*m	MyV.Rd kg*m	VxplRd Kg	VyplRd Kg	T Rd kg*m	fy rid Kg/cmq	Rap %
Asta: 510	96	3,52	4	31	-12661	-50	20	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,2		-12661	33	20	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=			0,2	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	96	3,52	4	31	-12661	-48	20	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
UPN200	qn=	0	/	31	-12672	-68	18	5	-42	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 511	96	2,64	4	15	-10211	-316	7	2	-156	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Instab.:l=	87,5	β*=	87,5		-12683	72	18	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 23	Wmax/rel/lim=			0,1	0,1	3,5	mm
Sez.N. 43	107	5,26	2	24	-12309	-16	-3	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
UPN200	qn=	0	/	24	-12320	-8	9	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
Asta: 512	107	4,39	4	24	-12331	1	21	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,3		-12331	9	12	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 19	Rft= 19	Wmax/rel/lim=			0,2	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	107	4,39	3	24	-12331	1	19	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
UPN200	qn=	0	/	24	-12342	9	29	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 513	107	3,52	4	24	-12353	17	39	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,2		-12353	11	31	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=			0,1	0,1	3,5	mm
Sez.N. 43	107	3,52	4	24	-12353	17	31	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
UPN200	qn=	0	/	24	-12364	25	38	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Asta: 514	107	2,64	4	24	-12376	33	45	-12	17	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	22	
Instab.:l=	87,5	β*=	87,5		-12376	27	40	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 24	Rft= 24	Wmax/rel/lim=			0,0	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	109	5,26	2	34	-12105	13	-3	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
UPN200	qn=	0	/	34	-12116	6	9	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
Asta: 515	109	4,39	4	34	-12127	-2	20	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,3		-12127	7	11	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 19	Rft= 19	Wmax/rel/lim=			0,1	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	109	4,39	3	34	-12127	-1	19	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
UPN200	qn=	0	/	34	-12138	-9	29	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Asta: 516	109	3,52	4	34	-12149	-16	38	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,2		-12149	10	31	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=			0,1	0,1	3,5	mm
Sez.N. 43	109	3,52	4	34	-12149	-15	31	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
UPN200	qn=	0	/	34	-12160	-22	38	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Asta: 517	109	2,64	4	34	-12171	-29	45	-12	-14	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Instab.:l=	87,5	β*=	87,5		-12171	24	39	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 23	Wmax/rel/lim=			0,0	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	110	5,26	2	25	-12458	-45	18	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
UPN200	qn=	0	/	25	-12469	-19	19	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Asta: 518	110	4,39	4	25	-12481	6	20	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,3		-12481	24	19	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 20	Rft= 20	Wmax/rel/lim=			0,2	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	110	4,39	3	25	-12481	7	20	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
UPN200	qn=	0	/	25	-12492	32	20	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 519	110	3,52	4	25	-12503	57	19	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,2		-12503	37	20	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=			0,2	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	110	3,52	4	25	-12503	56	19	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
UPN200	qn=	0	/	25	-12514	80	18	5	51	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 520	110	2,64	4	9	-10215	333	7	2	167	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Instab.:l=	87,5	β*=	87,5		-12525	84	18	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 23	Wmax/rel/lim=			0,2	0,1	3,5	mm
Sez.N. 43	111	5,26	2	15	-10091	-82	-8	-6	98	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16	
UPN200	qn=	0	/	15	-10102	-37	1	-6	98	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15	
Asta: 521	111	4,39	4	18	-9963	34	8	-6	112	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,3		-10113	46	3	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 16	Rft= 16	Wmax/rel/lim=			0,1	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	111	4,39	3	18	-9963	33	7	-6	112	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15	
UPN200	qn=	0	/	34	-8741	225	2	0	208	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
Asta: 522	111	3,52	4	34	-8752	321	3	0	208	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,2		-8752	244	2	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 18	Rft= 18	Wmax/rel/lim=			0,1	0,1	3,5	mm
Sez.N. 43	111	3,52	4	34	-8752	312	3	0	208	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
UPN200	qn=	0	/	34	-8763	404	4	0	208	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 523	111	2,64	4	34	-8774	497	5	0	208	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	22	
Instab.:l=	87,5	β*=	87,5		-8774	423	4	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 23	Wmax/rel/lim=			0,0	0,0	3,5	mm
Sez.N. 43	112	5,26	2	1	-11199	18	-13	-14	-5	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
UPN200	qn=	0	/	1	-11213	16	-7	-14	-5	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16	
Asta: 524	112	4,39	4	18	-10250	73	13	-14	29	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,3		-11227	16	8	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 18	Rft= 18	Wmax/rel/lim=			0,2	0,1	3,5	mm
Sez.N. 43	112	4,39	3	18	-10250	70	12	-14	29	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
UPN200	qn=	0	/	18	-10262	85	26	-14	29	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
Asta: 525	112	3,52	4	18	-10273	101	39	-14	29	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Instab.:l=	87,5	β*=	61,2		-10273	88	28	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 19	Rft= 19	Wmax/rel/lim=			0,1	0,1	3,5	mm
Sez.N. 43	112	3,52	4	18	-10273	94	33	-14	29	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	

STAMPA PROGETTO S.L.U. - AZIONI S.L.V. - ACCIAIO + VERIFICA S.L.E.

VERIFICHE ASTE IN ACCIAIO 3D																			
DATI DI ASTA	Fili N.ro	Quota (m)	Tra tto	Cmb N.r	N Sd (kg)	MxSd (kg*m)	MySd (kg*m)	VxSd (kg)	VySd (kg)	T Sd (kg*m)	N Rd kg	MxV.Rd kg*m	MyV.Rd kg*m	VxplRd Kg	VyplRd Kg	T Rd kg*m	fy rid Kg/cmq	Rap %	
UPN200	qn=	0	/	18	-10284	108	43	-14	29	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 526	112	2,64	4	34	-8890	336	26	-10	84	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-10295	111	45	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 22	Rft= 23	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm		
Sez.N. 43	113	5,26	2	12	-12013	81	-9	-9	-31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
UPN200	qn=	0	/	12	-12024	66	3	-9	-31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
Asta: 527	113	4,39	4	12	-12035	51	15	-9	-31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Instab.:l=	87,5	β*=		61,3	-12035	69	6	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 20	Rft= 20	Wmax/rel/lim=	0,3	0,1	3,5	mm		
Sez.N. 43	113	4,39	3	12	-12035	52	14	-9	-31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
UPN200	qn=	0	/	12	-12046	37	24	-9	-31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Asta: 528	113	3,52	4	18	-10568	151	35	-10	31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Instab.:l=	87,5	β*=		61,2	-10568	138	26	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 21	Rft= 21	Wmax/rel/lim=	0,3	0,1	3,5	mm		
Sez.N. 43	113	3,52	4	18	-10568	148	30	-10	31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
UPN200	qn=	0	/	18	-10579	162	38	-10	31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	21	
Asta: 529	113	2,64	4	18	-10590	177	45	-10	31	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	22	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-10590	165	39	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 23	Rft= 24	Wmax/rel/lim=	0,2	0,2	3,5	mm		
Sez.N. 43	114	5,26	2	29	-10365	-21	-5	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15	
UPN200	qn=	0	/	29	-10376	9	4	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15	
Asta: 530	114	4,39	4	29	-10387	40	13	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16	
Instab.:l=	87,5	β*=		61,3	-10387	16	6	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 16	Rft= 16	Wmax/rel/lim=	0,3	0,1	3,5	mm		
Sez.N. 43	114	4,39	3	29	-10387	40	12	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16	
UPN200	qn=	0	/	29	-10398	70	20	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
Asta: 531	114	3,52	4	29	-10410	100	28	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Instab.:l=	87,5	β*=		61,2	-10410	76	22	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 19	Rft= 19	Wmax/rel/lim=	0,3	0,1	3,5	mm		
Sez.N. 43	114	3,52	4	29	-10410	99	23	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	18	
UPN200	qn=	0	/	29	-10421	129	28	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Asta: 532	114	2,64	4	29	-10432	159	34	-8	67	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	20	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-10432	135	29	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 22	Rft= 22	Wmax/rel/lim=	0,2	0,2	3,5	mm		
Sez.N. 43	115	5,26	2	18	-8598	-154	-14	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	16	
UPN200	qn=	0	/	18	-8609	-27	-12	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	14	
Asta: 533	115	4,39	4	18	-8620	99	-10	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15	
Instab.:l=	87,5	β*=		61,3	-8620	62	12	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 15	Rft= 15	Wmax/rel/lim=	0,1	0,0	3,5	mm		
Sez.N. 43	115	4,39	3	18	-8620	99	-10	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	15	
UPN200	qn=	0	/	18	-8631	226	-8	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	17	
Asta: 534	115	3,52	4	18	-8642	352	-5	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
Instab.:l=	87,5	β*=		61,2	-8642	251	8	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 28	Rpf= 18	Rft= 18	Wmax/rel/lim=	0,1	0,0	3,5	mm		
Sez.N. 43	115	3,52	4	18	-8642	351	-5	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	19	
UPN200	qn=	0	/	18	-8653	477	-3	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	22	
Asta: 535	115	2,64	4	18	-8664	603	0	-6	287	0	72017	5100	1181	24819	22262	211	2238	24	
Instab.:l=	87,5	β*=		87,5	-8664	503	3	cl= 1	ε= 1,00	lmd= 40	Rpf= 24	Rft= 25	Wmax/rel/lim=	0,1	0,1	3,5	mm		

RISULTATI VERIFICHE NODI CLS

IDENTIFICATIVO				GEOMETRIA PILASTRO			MATERIALE		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		STATUS
Filo N.ro	Quota (m)	Nodo3d N.ro	Posiz. Pilast	Sez. N.ro	Rotaz Grd	HNodo (cm)	fck kg/cmq	fy kg/cmq	LyUtil (cm)	AfX cmq	LxUtil (cm)	AfY cmq	Vjbd kg	Vjbr kg	Vjbd kg	Vjbr kg	
1	2,64	2	SUP.	8	0	0	167	4400	25		15						OK
2	2,64	4	SUP.	8	0	0	167	4400	25		15						OK
3	2,64	6	SUP.	8	0	24	167	4400	50	2,3	15	0,7					OK
4	2,64	8	SUP.	8	0	24	167	4400	50	2,3	15	0,7					OK
5	2,64	10	SUP.	8	0	0	167	4400	25		15						OK
6	2,64	12	SUP.	8	0	24	167	4400	50	2,3	15	0,7					OK
7	2,64	14	SUP.	8	0	24	167	4400	50	2,3	15	0,7					OK
8	2,64	16	SUP.	8	0	0	167	4400	25		15						OK
9	2,64	18	SUP.	8	0	0	167	4400	25		15						OK
10	2,64	20	SUP.	3	0	50	167	4400	45	4,3	25	2,4					OK
11	2,64	22	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
12	2,64	24	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
13	2,64	26	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
14	2,64	28	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
15	2,64	30	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
16	2,64	32	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
17	2,64	34	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
18	2,64	36	SUP.	3	0	50	167	4400	45	4,3	25	2,4					OK
19	2,64	38	SUP.	8	0	50	167	4400	30	2,8	45	4,3					OK
20	2,64	40	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
21	2,64	42	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
22	2,64	44	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
23	2,64	46	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
24	2,64	48	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
25	2,64	50	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK
26	2,64	52	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK

RISULTATI VERIFICHE NODI CLS																		
IDENTIFICATIVO				GEOMETRIA PILASTRO			MATERIALE		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale			
Filo N.ro	Quota (m)	Nodo3d N.ro	Posiz. Pilast.	Sez. N.ro	Rotaz Grd	HNodo (cm)	fck kg/cmq	fy kg/cmq	LyUtil (cm)	AfX cmq	LxUtil (cm)	AfY cmq	Vjbd kg	VjbR kg	Vjbd kg	VjbR kg	STATUS	
27	2,64	54	SUP.	8	0	50	167	4400	30	2,8	15	1,4					OK	
1	6,14	110	INF.	8	0	50	167	4400	30	2,8	45	4,3					OK	
2	6,14	111	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK	
3	6,14	112	INF.	8	0	50	167	4400	30	2,8	50	4,7					OK	
4	6,14	113	INF.	8	0	50	167	4400	30	2,8	50	4,7					OK	
5	6,14	114	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK	
6	6,14	115	INF.	8	0	50	167	4400	30	2,8	50	4,7					OK	
7	6,14	116	INF.	8	0	50	167	4400	30	2,8	50	4,7					OK	
8	6,14	117	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK	
9	6,14	118	INF.	8	0	50	167	4400	30	2,8	45	4,3					OK	
10	6,14	119	INF.	3	0	50	167	4400	65	6,2							OK	
11	6,14	120	INF.	8	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
12	6,14	121	INF.	8	0	40	167	4400			50	3,8					OK	
13	6,14	122	INF.	8	0	40	167	4400			50	3,8					OK	
14	6,14	123	INF.	8	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
15	6,14	124	INF.	8	0	40	167	4400			50	3,8					OK	
16	6,14	125	INF.	8	0	40	167	4400			50	3,8					OK	
17	6,14	126	INF.	8	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
18	6,14	127	INF.	3	0	50	167	4400	65	6,2							OK	
19	6,14	128	INF.	8	0	50	167	4400	30	2,8	45	4,3					OK	
20	6,14	129	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK	
21	6,14	130	INF.	8	0	50	167	4400			50	4,7					OK	
22	6,14	131	INF.	8	0	50	167	4400			50	4,7					OK	
23	6,14	132	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK	
24	6,14	133	INF.	8	0	50	167	4400			50	4,7					OK	
25	6,14	134	INF.	8	0	50	167	4400			50	4,7					OK	
26	6,14	135	INF.	8	0	50	167	4400			15	1,4					OK	
27	6,14	136	INF.	8	0	50	167	4400	30	2,8	45	4,3					OK	
1	9,14	166	INF.	29	0	50	167	4400	25	2,4	38	3,6					OK	
2	9,14	167	INF.	29	0	50	167	4400			13	1,2					OK	
3	9,14	168	INF.	29	0	50	167	4400	25	2,4	50	4,7					OK	
4	9,14	169	INF.	29	0	50	167	4400	25	2,4	50	4,7					OK	
5	9,14	170	INF.	29	0	50	167	4400			13	1,2					OK	
6	9,14	171	INF.	29	0	50	167	4400	25	2,4	50	4,7					OK	
7	9,14	172	INF.	29	0	50	167	4400	25	2,4	50	4,7					OK	
8	9,14	173	INF.	29	0	50	167	4400			13	1,2					OK	
9	9,14	174	INF.	29	0	50	167	4400	25	2,4	38	3,6					OK	
10	9,14	175	INF.	30	0	50	167	4400	53	5,0	45	4,3					OK	
11	9,14	176	INF.	31	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
12	9,14	177	INF.	31	0	40	167	4400			50	3,8					OK	
13	9,14	178	INF.	31	0	40	167	4400			50	3,8					OK	
14	9,14	179	INF.	31	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
15	9,14	180	INF.	31	0	40	167	4400			50	3,8					OK	
16	9,14	181	INF.	31	0	40	167	4400			50	3,8					OK	
17	9,14	182	INF.	31	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
18	9,14	183	INF.	30	0	50	167	4400	53	5,0	45	4,3					OK	
19	9,14	184	INF.	29	0	50	167	4400	25	2,4	53	5,0					OK	
20	9,14	185	INF.	29	0	50	167	4400			13	1,2					OK	
21	9,14	186	INF.	29	0	50	167	4400			40	3,8					OK	
22	9,14	187	INF.	29	0	50	167	4400			40	3,8					OK	
23	9,14	188	INF.	29	0	50	167	4400			13	1,2					OK	
24	9,14	189	INF.	29	0	50	167	4400			40	3,8					OK	
25	9,14	190	INF.	29	0	50	167	4400			40	3,8					OK	
26	9,14	191	INF.	29	0	50	167	4400			13	1,2					OK	
27	9,14	192	INF.	29	0	50	167	4400	25	2,4	53	5,0					OK	
1	12,14	199	INF.	29	0	101	167	4400			53	10,1					OK	
2	12,14	200	INF.	29	0	75	167	4400			13	1,8					OK	
3	12,14	201	INF.	29	0	75	167	4400			50	7,1					OK	
4	12,14	202	INF.	29	0	75	167	4400			50	7,1					OK	
5	12,14	203	INF.	29	0	75	167	4400			13	1,8					OK	
6	12,14	204	INF.	29	0	75	167	4400			50	7,1					OK	
7	12,14	205	INF.	29	0	75	167	4400			50	7,1					OK	
8	12,14	206	INF.	29	0	75	167	4400			13	1,8					OK	
9	12,14	207	INF.	29	0	101	167	4400			53	10,1					OK	
10	12,14	208	INF.	30	0	50	167	4400	53	5,0							OK	
11	12,14	209	INF.	31	0	24	167	4400			50	2,3					OK	
12	12,14	210	INF.	31	0	24	167	4400			50	2,3					OK	
14	12,14	212	INF.	31	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
16	12,14	214	INF.	31	0	24	167	4400			50	2,3					OK	
17	12,14	215	INF.	31	0	24	167	4400			50	2,3					OK	
18	12,14	216	INF.	30	0	50	167	4400	53	5,0							OK	
19	12,14	217	INF.	29	0	101	167	4400			53	10,1					OK	
20	12,14	218	INF.	29	0	75	167	4400			50	7,1					OK	
21	12,14	219	INF.	29	0	75	167	4400			13	1,8					OK	
22	12,14	220	INF.	29	0	75	167	4400			50	7,1					OK	
23	12,14	221	INF.	29	0	75	167	4400			13	1,8					OK	
24	12,14	222	INF.	29	0	75	167	4400			50	7,1					OK	
25	12,14	223	INF.	29	0	75	167	4400			13	1,8					OK	
26	12,14	224	INF.	29	0	75	167	4400			50	7,1					OK	
27	12,14	225	INF.	29	0	101	167	4400			53	10,1					OK	
11	14,54	243	INF.	1	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
12	14,54	244	INF.	1	0	24	167	4400			15	0,7					OK	
13	14,54	245	INF.	1	0	24	167	4400			15	0,7					OK	

Comune di Castel di Lama Prot. n. 6574 del 17-05-2018 in arrivo

RISULTATI VERIFICHE NODI CLS																	
I D E N T I F I C A T I V O				GEOMETRIA PILASTRO			MATERIALE		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		DIREZ.X locale		DIREZ.Y locale		STATUS
Filo N.ro	Quota (m)	Nodo3d N.ro	Posiz. Pilast	Sez. Nro	Rotaz Grd	HNodo (cm)	fck kg/cmq	fy kg/cmq	LyUtil (cm)	AfX cmq	LxUtil (cm)	AfY cmq	Vjbd kg	VjbR kg	Vjbd kg	VjbR kg	
14	14,54	246	INF.	1	0	24	167	4400			15	0,7					OK
15	14,54	247	INF.	1	0	24	167	4400			15	0,7					OK
16	14,54	248	INF.	1	0	24	167	4400			15	0,7					OK
17	14,54	249	INF.	1	0	24	167	4400			15	0,7					OK

RISULTATI VERIFICHE NODI CLS x ESISTENTE																	
IDENTIFICATIVO					DIREZIONE 'X'							DIREZIONE 'Y'					
Filo N.ro	Quota (m)	Nod3d Nro	Nsup (t)	Coll Nodo	TaglSup (t)	TrazAf (t)	SgmCo	SgmTr	RcLim	RtLim	DeltRt	TaglSup (t)	TrazAf (t)	SgmCo	SgmTr	RcLim	RtLim
									kg/cmq							kg/cmq	
Comune di Castel di Lama Prot. n. 6574 del 17-05-2018 in arrivo	1	2,64	2	-58,4	NO	5,1	0,0	-39,2	0,4	-55,7	10,0	1,7	0,0	-38,9	0,8	-55,7	10,0
	2	2,64	4	-30,3	NO	1,5	0,0	-32,9	0,0	-55,7	10,0	8,5	0,0	-33,7	1,4	-55,7	10,0
	3	2,64	6	-53,3	NO	2,0	0,0	-41,3	0,1	-55,7	10,0	5,9	0,0	-41,8	0,6	-55,7	10,0
	4	2,64	8	-45,7	NO	2,1	0,0	-35,3	0,1	-55,7	10,0	5,8	0,0	-35,6	0,7	-55,7	10,0
	5	2,64	10	-56,0	NO	0,0	0,0	-37,3	0,0	-55,7	10,0	8,8	0,0	-37,5	0,9	-55,7	10,0
	6	2,64	12	-46,1	NO	2,1	0,0	-36,0	0,1	-55,7	10,0	7,1	0,0	-36,6	0,6	-55,7	10,0
	7	2,64	14	-51,9	NO	2,1	0,0	-40,9	0,1	-55,7	10,0	6,0	0,0	-41,3	0,7	-55,7	10,0
	8	2,64	16	-49,4	NO	0,2	0,0	-33,0	0,0	-55,7	10,0	7,6	0,0	-33,7	1,5	-55,7	10,0
	9	2,64	18	-52,9	NO	3,1	0,0	-39,8	0,1	-55,7	10,0	0,2	0,0	-39,7	0,8	-55,7	10,0
	10	2,64	20	-61,1	NO	5,8	2,6	-40,9	0,3	-55,7	10,0	1,0	0,0	-40,8	0,3	-55,7	10,0
	11	0,00	21	-58,9	NO	0,0	0,0	-39,3	0,0	-55,7	10,0	0,2	0,0	-39,3	0,0	-55,7	10,0
	11	2,64	22	-45,0	NO	0,1	10,4	-31,5	1,6	-55,7	10,0	7,2	0,0	-30,8	0,7	-55,7	10,0
	12	0,00	23	-78,0	NO	0,2	0,0	-52,0	0,0	-55,7	10,0	0,1	0,0	-52,0	0,0	-55,7	10,0
	12	2,64	24	-64,4	NO	0,5	7,2	-43,4	0,9	-55,7	10,0	1,0	0,0	-42,9	0,5	-55,7	10,0
	13	0,00	25	-77,7	NO	0,2	0,0	-51,8	0,0	-55,7	10,0	1,0	0,0	-51,8	0,0	-55,7	10,0
	13	2,64	26	-63,6	NO	0,6	9,9	-43,2	1,5	-55,7	10,0	1,2	0,0	-42,4	0,5	-55,7	10,0
	14	0,00	27	-65,5	NO	0,1	0,0	-44,0	0,0	-55,7	10,0	0,9	0,0	-44,0	0,0	-55,7	10,0
	14	2,64	28	-52,5	NO	0,1	11,0	-36,1	1,5	-55,7	10,0	6,9	0,0	-35,6	0,6	-55,7	10,0
	15	0,00	29	-69,5	NO	0,7	0,0	-51,8	0,0	-55,7	10,0	0,1	0,0	-51,8	0,0	-55,7	10,0
	15	2,64	30	-63,5	NO	0,6	8,3	-43,0	1,2	-55,7	10,0	1,4	0,0	-42,4	0,5	-55,7	10,0
	16	0,00	31	-78,2	NO	0,2	0,0	-52,2	0,0	-55,7	10,0	1,3	0,0	-52,2	0,0	-55,7	10,0
	16	2,64	32	-64,6	NO	0,6	7,3	-43,5	1,4	-55,7	10,0	1,9	0,0	-43,1	0,4	-55,7	10,0
	17	0,00	33	-58,1	NO	0,2	0,0	-39,9	0,0	-55,7	10,0	0,9	0,0	-39,9	0,0	-55,7	10,0
	17	2,64	34	-44,7	NO	0,0	10,1	-32,7	1,4	-55,7	10,0	6,8	0,0	-31,9	0,7	-55,7	10,0
	18	2,64	36	-62,5	NO	5,9	8,1	-41,7	1,0	-55,7	10,0	3,4	0,0	-41,8	0,2	-55,7	10,0
	20	0,00	39	-46,1	NO	0,4	0,0	-54,6	0,0	-55,7	10,0	1,4	0,0	-54,6	0,0	-55,7	10,0
	20	2,64	40	-28,1	NO	0,8	13,2	-44,0	1,6	-55,7	10,0	8,7	0,0	-43,2	1,7	-55,7	10,0
	21	0,00	41	-70,0	SI	0,6	0,0	-58,2	0,0	-55,7	10,0	1,6	0,0	-58,2	0,0	-55,7	10,0
	21	2,64	42	-67,0	NO	1,5	11,2	-45,6	2,4	-55,7	10,0	1,8	0,0	-44,7	1,1	-55,7	10,0
	22	0,00	43	-68,5	SI	0,6	0,0	-56,1	0,0	-55,7	10,0	0,3	0,0	-56,1	0,0	-55,7	10,0
	22	2,64	44	-62,8	NO	1,4	15,2	-43,8	3,2	-55,7	10,0	4,0	0,0	-42,0	1,0	-55,7	10,0
	23	0,00	45	-78,4	NO	0,2	0,0	-54,9	0,0	-55,7	10,0	0,3	0,0	-54,9	0,0	-55,7	10,0
	23	2,64	46	-62,4	NO	0,0	12,5	-43,0	2,4	-55,7	10,0	3,8	0,0	-41,8	0,8	-55,7	10,0
	24	0,00	47	-68,1	SI	0,6	0,0	-56,2	0,0	-55,7	10,0	1,4	0,0	-56,2	0,0	-55,7	10,0
	24	2,64	48	-63,2	NO	1,5	12,8	-43,4	2,9	-55,7	10,0	1,9	0,0	-42,2	1,0	-55,7	10,0
	25	0,00	49	-86,7	SI	0,6	0,0	-57,8	0,0	-55,7	10,0	0,1	0,0	-57,8	0,0	-55,7	10,0
	25	2,64	50	-66,5	NO	1,4	11,5	-45,4	3,1	-55,7	10,0	1,7	0,0	-44,4	1,0	-55,7	10,0
	26	0,00	51	-74,7	SI	0,9	0,0	-56,9	0,0	-55,7	10,0	0,7	0,0	-56,9	0,0	-55,7	10,0
	26	2,64	52	-50,7	NO	1,0	6,9	-34,3	3,6	-55,7	10,0	8,6	0,0	-34,7	1,5	-55,7	10,0
	27	2,64	54	-56,6	NO	0,3	11,8	-38,1	1,7	-55,7	10,0	4,3	0,0	-37,9	1,1	-55,7	10,0
	1	6,14	110	-44,2	NO	12,5	6,9	-29,9	5,4	-55,7	10,0	10,3	6,9	-29,7	5,6	-55,7	10,0
	2	6,14	111	-31,5	NO	0,6	17,0	-25,3	4,8	-55,7	10,0	10,8	0,0	-23,2	2,3	-55,7	10,0
	3	6,14	112	-42,6	NO	4,3	17,0	-30,0	4,1	-55,7	10,0	0,6	17,8	-32,5	4,1	-55,7	10,0
	4	6,14	113	-34,7	NO	7,5	6,9	-23,1	3,9	-55,7	10,0	2,1	17,8	-25,9	4,4	-55,7	10,0
	5	6,14	114	-39,7	NO	0,9	17,0	-30,1	3,9	-55,7	10,0	10,6	0,0	-28,2	1,8	-55,7	10,0
	6	6,14	115	-34,7	NO	0,7	17,0	-26,2	4,5	-55,7	10,0	0,8	17,8	-27,8	4,7	-55,7	10,0
	7	6,14	116	-42,7	NO	8,2	6,9	-28,5	4,7	-55,7	10,0	4,2	17,8	-30,0	3,7	-55,7	10,0
	8	6,14	117	-30,9	NO	1,1	17,0	-26,2	4,7	-55,7	10,0	10,7	0,0	-23,6	2,2	-55,7	10,0
	9	6,14	118	-24,2	NO	2,8	17,0	-30,9	4,3	-55,7	10,0	8,5	19,1	-30,1	2,6	-55,7	10,0
	10	6,14	119	-31,7	NO	20,8	3,2	-32,1	5,2	-55,7	10,0	0,1	20,6	-34,9	5,4	-55,7	10,0
	11	6,14	120	-31,9	SI	0,9	33,4	-34,8	13,5	-55,7	10,0	7,3	0,0	-22,1	1,1	-55,7	10,0
	12	6,14	121	-43,8	SI	1,1	33,4	-40,4	11,5	-55,7	10,0	7,0	29,1	-35,3	6,4	-55,7	10,0
	13	6,14	122	-42,5	SI	1,4	32,5	-38,5	11,2	-55,7	10,0	6,8	29,1	-34,7	6,8	-55,7	10,0
	14	6,14	123	-38,6	SI	1,3	33,4	-37,6	12,2	-55,7	10,0	7,2	0,0	-26,6	0,9	-55,7	10,0
	15	6,14	124	-42,3	SI	1,3	33,4	-39,2	11,7	-55,7	10,0	6,7	29,1	-34,7	7,0	-55,7	10,0
	16	6,14	125	-43,6	SI	1,0	33,4	-39,8	11,8	-55,7	10,0	4,2	25,9	-35,1	6,1	-55,7	10,0
	17	6,14	126	-31,7	SI	0,7	33,4	-35,1	13,5	-55,7	10,0	7,3	0,0	-22,2	1,1	-55,7	10,0
	18	6,14	127	-37,4	NO	2,5	31,4	-37,9	9,8	-55,7	10,0	2,6	20,6	-32,1	4,9	-55,7	10,0
	19	6,14	128	-42,3	NO	3,1	6,9	-28,4	3,5	-55,7	10,0	0,8	20,6	-33,4	5,2	-55,7	10,0
	20	6,14	129	-32,8	NO	0,1	17,0	-25,6	5,0	-55,7	10,0	9,3	0,0	-23,5	2,1	-55,7	10,0
	21	6,14	130	-45,6	NO	2,1	17,0	-31,2	3,3	-55,7	10,0	4,4	26,6	-36,4	6,0	-55,7	10,0
	22	6,14	131	-40,9	NO	9,0	17,0	-28,6	3,6	-55,7	10,0	3,4	23,8	-32,9	5,6	-55,7	10,0
	23	6,14	132	-43,2	NO	0,9	17,0	-32,6	3,6	-55,7	10,0	9,7	0,0	-30,6	1,4	-55,7	10,0
	24	6,14	133	-41,1	NO	2,3	17,0	-28,6	3,6	-55,7	10,0	2,2	25,4	-34,4	6,9	-55,7	10,0
	25	6,14	134	-45,5	NO	8,3	17,0	-30,6	3,4	-55,7	10,0	3,3	26,5	-36,8	6,5	-55,7	10,0
	26	6,14	135	-30,0	NO	0,3	17,0	-26,6	4,7	-55,7	10,0	10,1	0,0	-24,2	2,0	-55,7	10,0
	27	6,14	136	-39,7	NO	0,1	20,4	-32,9	5,6	-55,7	10,0	2,7	20,6	-31,4	4,6	-55,7	10,0
	1	9,14	166	-19,1	SI	0,2	16,9	-29,3	9,5	-55,7	10,0	2,5	20,4	-29,9	10,8	-55,7	10,0</

Comune di Castel di Lama Prot. n .6574 del 17-05-2018 in arrivo