

# UFFICIO SPECIALE RICOSTRUZIONE LAZIO

# Riparazione del danno e adeguamento Opere di Urbanizzazione frazione Grisciano nel Comune di Accumoli

CIG: 7887578B44 CUP: C69E18000560001

PROGETTO DEFINITIVO

Scala

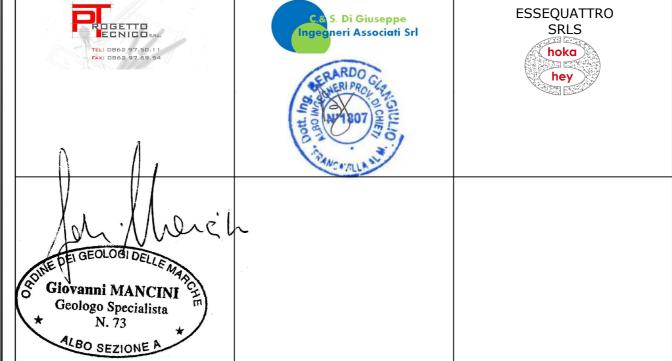
**ELABORATO:** 

RELAZIONE TECNICA ACQUE NERE

Data DIC.2020 Tav.:pgr2

Rev.: 1

Raggruppamento Temporaneo tra Professionisti URBANIZZAZIONI GRISCIANO



IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO

TUTTI I DIRITTI SONO RISERVATI - Questo documento è di proprietà esclusiva del Raggruppamento Temporaneo tra Professionisti Urbanizzazioni Grisciano sul quale si riserva ogni diritto. Pertanto questo documento non può essere copiato, riprodotto, comunicato o divulgato ad altri o usato in qualsiasi maniera, nemmeno per fini sperimentali senza autorizzazione scritta dal Raggruppamento Temporaneo tra Professionisti Urbanizzazioni Pizzoli e su richiesta dovrà essere prontamente reinviato alla Sede Operativa, Zona Artigianale di Pizzoli compl. Aterno Vetro - 67017 Pizzoli

# Riparazione del danno e adeguamento Opere di Urbanizzazione frazione Grisciano nel Comune di Accumoli

CIG: 7887578B44 CUP: C69E18000560001

#### - PROGETTO DEFINITIVO -

#### **Premessa**

La presente relazione ha lo scopo di illustrare tecnicamente i calcoli del progetto definitivo per il dimensionamento delle condotte delle acque nere.

# 1.1 Rete fognante: acque nere

Le acque di rifiuto che affluiscono nella rete di fognatura in tempo secco provengono dalle attività residenziali e commerciali presenti nel territorio in questione. L'acqua scaricata è in stretta relazione con l'acqua attinta dall'acquedotto (eventualmente dai pozzi ecc.) pertanto una previsione della quantità di acqua da rifiuto da convogliare nella rete può basarsi sulla quantità d'acqua erogata dall'acquedotto, o meglio sulla quantità d'acqua che si prevede sarà erogata dall'acquedotto tra un certo numero di anni.

A questa dovrà aggiungersi l'eventuale acqua di infiltrazione che deriva da piccole lesioni sui tubi, non perfetta tenuta dei giunti degli stessi o nell'attacco dei tubi ai pozzetti, o da perdite dai sanitari non rilevate dai sistemi di misura. Particolarmente sensibili all'infiltrazione sono le aree con falda alta, quelle prossime a un fiume. Si faccia attenzione che spesso piccoli torrentelli o sorgenti naturali sono convogliati necessariamente nelle fognature miste con l'espandersi delle aree urbane. L'esatta determinazione della portata di tempo secco assume maggiore importanza nelle fognature separate che devono essere più calibrate rispetto ad essa mentre nelle fognature miste la portata di tempo secco rappresenta il 2-3% di quella massima meteorica.

#### CALCOLO DELLE PORTATE

Il calcolo idraulico di una rete fognaria si articola in due fasi principali

- Determinazione della portata degli scarichi reflui urbani raccolti nell'ambito territoriale a cui fa riferimento la fognatura nera;
- Analisi del movimento degli scarichi reflui urbani all'interno delle condotte.

La valutazione dei reflui prodotti e il dimensionamento delle opere idrauliche viene condotto a partire dalla popolazione insediabile all'interno dell'area.

Nel caso specifico, la popolazione gravitante nell'area servita dalla fognatura è stata determinata sulla base della documentazione disponibile e su ricerche in sito. Sulla scorta di quanto definito si è stabilito che l'intera area presenta:

- Una popolazione ricadente sull'agglomerato di Grisciano pari a 660 A.E.;

Noti pertanto la dotazione idrica del giorno dei maggiori consumi "d" [l/ab x giorno] ed il numero "N" di abitanti da servire con la rete di fognatura, risulta agevole determinare il valore della portata media fecale con la relazione:

$$q_{med} = \frac{0.8 \times N \times d}{3.600 \times 24}$$
 [l/s]

$$q_{med} = \frac{0.8 \times 660 \times 300}{3.600 \times 24} = 1.83 \, l/s$$

Lo scarico dell'intera portata delle acque di rifiuto varia durante le ore della giornata, nonché di giorno in giorno con le stagioni. Non sorprende che la portata minima giornaliera si verifichi tra le ore 02:00 e le 06:00 di ciascuno giorno e che la portata massima si verifichi tra le 11:00 e le 15:00. I picchi di massima e minima portata sono in genere tanto più elevati quanto minore è la popolazione servita. Molti autori hanno dato delle espressioni per calcolare la portata di punta (in tempo secco) nelle fognature, nota la portata media. Particolarmente aderente a ciò che effettivamente si verifica può ritenersi quella proposta da Faire e Geyer:

$$Q_{max} = q_{med} \cdot \frac{18 + \sqrt{P}}{4 + \sqrt{P}}$$

$$Q_{max} = 1.83 \cdot \frac{18+1}{4+1} = 6.95 \ l/s$$

Dove la popolazione P è espressa in migliaia (per P < 1 si ponga P = 1).

La rete prevista in progetto può essere considerata del tipo unitario; per ragioni di sicurezza di funzionamento è pratica corrente dimensionare tali canalizzazioni per una portata massima al doppio di quella massima prevista, ossia:

$$Q_{calcolo} = 2 \cdot Q_{max}$$

$$Q_{calcolo} = 2 \cdot 6,95 = 13,91 l/s$$

Nei paesi anglosassoni tale portata è calcolata come 6 volte la portata media di tempo secco, indipendentemente dal numero di abitanti serviti. I due sistemi di calcolo però generalmente non differiscono di molto.

La "*Q calcolo*" sarà quindi la portata di dimensionamento dello speco per un assegnato valore del Grado di Riempimento, 50 % della sezione totale dello speco, di forma circolare.

COMPARTO	SUPERFICIE (MQ)	POPOLAZIONE EQUIVALENTE	DOTAZIONE IDRICA (L/SEC)	COEFFICIENTE AFFLUSSO FOGNA	PORTATA MEDIA (L/SEC)	PORTATA DI PUNTA	PORTATA DI CALCOLO (L/SEC)
			COLLETTORE	A - L = 18,45 M			
Α	1.071,00	31	300	0,8	0,085	0,323	0,646
			VERIFICA CO	OLLETTORE A			
FINALE	1.071,00	31			0,085		0,646
INIZIALE							0
			COLLETTORE B	.1 - L = 31,30 M			
B.1	896,00	26	300	0,8	0,073	0,277	0,553
	•		VERIFICA CO	LLETTORE B.1			
FINALE	896,00	26			0,073		0,553
INIZIALE					0,073		0,553
			COLLETTORE	B - L = 36,48 M			
SCARICO COLLETTORE A	1.071,00	31					0,646
SCARICO COLLETTORE B.1	896,00	26					0,553
В	2.253,00	65	300	0,8	0,180	0,6581	1,371

COMPARTO	SUPERFICIE (MQ)	POPOLAZIONE EQUIVALENTE	DOTAZIONE IDRICA (L/SEC)	COEFFICIENTE AFFLUSSO FOGNA	PORTATA MEDIA (L/SEC)	PORTATA DI PUNTA	PORTATA DI CALCOLO (L/SEC)
			VERIFICA CO	DLLETTORE B			
FINALE	2.253,00	65			0,180		1,371
INIZIALE		57			0,158		1,199
			COLLETTORE C	.1 - L = 30,96 M			
C.1	800,00	23	300	0,8	0,063	0.241	0,483
			VERIFICA CO	LLETTORE C.1			
FINALE	800,00	23			0,063		0,483
INIZIALE					0,063		0,483
			COLLETTORE	C- L = 38,64 M			
SCARICO COLLETTORE B	2.253,00	65			0,180		1,371
SCARICO COLLETTORE C.1	800,00	23			0,063		0,483
С	3.479,00	100	300	0,8	0,278	1,056	2,111
			VERIFICA CO	OLLETTORE C			
FINALE	3.479,00	100					2,111
INIZIALE		88					1,854
			COLLETTORE D	.1 - L = 34,95 M			
D.1	539,00	15	300	0,8	0,043	0,163	0,325
			VERIFICA CO	LLETTORE D.1			
FINALE	539,00	15			0,043		0,325
INIZIALE					0,043		0,325
			COLLETTORE I	D - L = 48,45 M			
SCARICO COLLETTORE D.1	539,00	15					0,325
SCARICO COLLETTORE C	3.479,00	100					2,111
D	4.169,00	120	300	0,8	0,333	1,264	2,527
			VERIFICA CO	DLLETTORE D			
FINALE	4.169,00	120			0,333		2,527
INIZIALE		115			0,321		2,111
			COLLETTORE E.	A.1 - L = 49,85 M			
E.A.1	818,00	23	300	0,8	0,065	0,247	0,493
			VERIFICA COL	LETTORE E.A.1			
FINALE	818,00	23			0,065		0,493
INIZIALE			COLLETTORE E.A	A.2 - L = 35,26 M	0,065		0,493
E.A.2	598,00	18	300	0,8	0,050	0,188	0,376
			VERIFICA COL	LETTORE E.A.2			
FINALE	598,00	18			0,050		0,376
INIZIALE					0,050		0,376
			COLLETTORE E.I	B.1 - L = 42,83 M			
SCARICO COLLETTORE E.A.1	818,00	23			0,065		0,493
SCARICO COLLETTORE E.A.2	598,00	18			0,050		0,376
E.B.1	1.754,00	51	300	0,8	0,141	0,537	1,074
				I ETTORE E R 1			

VERIFICA COLLETTORE E.B.1

COMPARTO	SUPERFICIE (MQ)	POPOLAZIONE EQUIVALENTE	DOTAZIONE IDRICA (L/SEC)	COEFFICIENTE AFFLUSSO FOGNA	PORTATA MEDIA (L/SEC)	PORTATA DI PUNTA	PORTATA DI CALCOLO (L/SEC)
FINALE	1.754,00	51			0,141		1,074
INIZIALE		41			0,115		0,869
			COLLETTORE E.E	3.2 - L = 17,03 M			
E.B.2	354,00	10	300	0,8	0,028	0,107	0,214
			VERIFICA COL	LETTORE E.B.2			
FINALE	354,00	10			0,028		0,214
INIZIALE					0,028		0,214
			COLLETTORE E.O	C.1 - L = 24,38 M			
SCARICO COLLETTORE E.B.1	1.754,00	51					1,074
SCARICO COLLETTORE E.B.2	354,00	10					0,214
E.C.1	2.384,00	69	300	0,8	0,191	0,727	1,454
			VERIFICA COL	LETTORE E.C.1			
FINALE	2.384,00	69			0,191		1,454
INIZIALE		61			0,169		1,288
			COLLETTORE E.O	C.2 - L = 64,21 M			
E.C.2	833,00	24	300	0,8	0,066	0,251	0,502
	ı		VERIFICA COL	LETTORE E.C.2			
FINALE	833,00	24			0,066		0,502
INIZIALE					0,066		0,502
			COLLETTORE E.	.1 - L = 25,22 M			
SCARICO COLLETTORE E.C.1	2.384,00	69					1,454
SCARICO COLLETTORE E.C.2	833,00	24					0,502
E.1	3.217,00	93	300	0,8	0,257	0,978	1,956
			VERIFICA CO	LLETTORE E.1			
FINALE	3.217,00	93			0,257		1,956
INIZIALE		93			0,257		1,956
			COLLETTORE E	.2 - L = 76,00 M			
E.2	1.355,00	39	300	0,8	0,108		0,269
			VERIFICA CO	LLETTORE E.2			
FINALE	1.355,00	39			0,108		0,269
INIZIALE					0,108		0,269
			COLLETTORE E	.3 - L = 50,00 M			
E.3	S.A.E.	50	300	0,8	0,139	0,528	1,056
			VERIFICA CO	LLETTORE E.3			
FINALE	S.A.E.	50			0,139		1,056
INIZIALE					0,139		1,056
CCADICO			COLLETTORE I	E - L = 63,21 M			
SCARICO COLLETTORE E.1	3.217,00	93					1,956
SCARICO COLLETTORE E.3	S.A.E.	50					1,056
SCARICO COLLETTORE D	4.169,00	120					2,527
E	8.741,00	301	300	0,8	0,836	3,178	6,356

S.A.E.

			VERIFICA CO	LLETTORE E			
FINALE	8.741,00	301			0,836		6,356
	S.A.E. 8.741,00				0,000		
INIZIALE	S.A.E.	301			0,836		6.356
			COLLETTORE F.:	1 - L = 85,00 M			
F.1	1.416,00	40	300	0,8	0,112	0,427	0,854
			VERIFICA COL	LETTORE F.1			
FINALE	1.416,00	40			0,112		0,854
INIZIALE					0,112		0,854
			COLLETTORE G.A	.1 - L = 88,87 M			
G.A.1	1.189,00	34			0,094	0,359	0,717
			VERIFICA COLL	ETTORE G.A.1			
FINALE	1.189,00	34			0,094		0,717
INIZIALE					0,094		0,717
			COLLETTORE G.A	2 - L = 14,95 M			
G.A.2	473,00	14			0,038	0,143	0,285
			VERIFICA COLL	ETTORE G.A.2			
FINALE	473,00	14			0,038		0,285
INIZIALE					0,038		0,285
			COLLETTORE G.B	3.1 - L = 30,95 M			
SCARICO COLLETTORE	1.189,00	34					0,717
G.A.1	1.103,00	3.					0,717
SCARICO	472.00	14					0.205
COLLETTORE G.A.2	473,00	14					0,285
G.B.1	1.870,00	53	300	0,8	0,148	0,564	1,128
			VERIFICA COLL	ETTORE G.B.1			
FINALE	1.870,00	53			0,148		1,128
INIZIALE	1.662,00	48			0,132		1,002
			COLLETTORE G.B	3.2 - L = 47,26 M			
G.B.2	1.250,00	36	300	0,8	0,099	0,377	0,754
			VERIFICA COLL	ETTORE G.B.2			
FINALE	1.250,00	36			0,099		0,754
INIZIALE					0,099		0,754
			COLLETTORE G.C	C.1 - L = 27,29 M			
SCARICO COLLETTORE	1.870,00	53					1,128
G.B.1	1.070,00	33					1,120
SCARICO	4.350.00	26					0.754
COLLETTORE G.B.2	1.250,00	36					0,754
G.C.1	3.425,00	98			0,272	1,033	2,066
			VERIFICA COLL	ETTORE G.C.1			
FINALE	3.425,00	98			0,272		2,066
INIZIALE	3.120,00	89			0,247		1,882
			COLLETTORE G.C	C.2 - L = 80,32 M			
G.C.2	1.641,00	47	300	0,8	0,130	0,495	0,990
			VERIFICA COLL	ETTORE G.C.2			
FINALE	1.641,00	47			0,130		0,990
INIZIALE					0,130		0,990
			COLLETTORE G.	1 - L = 19,98 M			
SCARICO COLLETTORE G.C.1	3.425,00	98					2,066
SCARICO	1.641,00	47					0,990
	,						•

COLLETTORE G.C.2							
G. 1	5.116,00	146	300	0,8	0,406	1,543	3,086
			VERIFICA COLLE	TTORE G.1			
FINALE	5.116,00	146			0,406		3,086
INIZIALE	5.066,00	145			0,402		3,056
			COLLETTORE G -	L = 63,24 M			
G	16.717,00	35			0,098	0,371	0,741
			VERIFICA COLL	ETTORE G			
FINALE	16.717,00	35			0,098		0,741
INIZIALE	15.488,00	35					0,000
			COLLETTORE F -	L = 28,74 M			
SCARICO COLLETTORE G1	5.166,00	146					3,086
SCARICO COLLETTORE G	1.229,00	35					0,741
F	6.559,60	187	300	0,8	0,521	1,978	3,957
			VERIFICA COLL	ETTORE F			
FINALE	6.559,60	187			0,521		3,957
INIZIALE	6.559,60	187			0,521		3,957
SCARICO			COLLETTORE I - L	= 76,7032 M			
COLLETTORE E	8.741,00	301					6,356
SCARICO COLLETTORE F	6.559,60	187					3,957
SCARICO COLLETTORE F1	1.416,12	40					0 854
ı	16.716,72	529			1,469	5,584	11,167
	l		VERIFICA COLI	LETTORE I			
FINALE	16.716,72	529			1,469		11,167
INIZIALE	16.716,72	529			1,469		11,167
	4 202 00	44	COLLETTORE H -	•	0.111	0.422	0.055
Н	1.292,00	41	300	0,8	0,114	0,433	0,866
FINALE	1.292,00	41	VERIFICA COLL	ETTORE H	0,114		0,866
INIZIALE	1.292,00	41			0,114		0,866
IIVIZIALL			COLLETTORE 1- L	= 326.4762 M	0,114		0,000
SCARICO COLLETTORE H	1.292,00	41		<b>3-3,</b> 11 <b>3-2</b> 111			0,866
SCARICO COLLETTORE I	16.716,72	529					11,167
1	18.008,72	661			1,835	6,974	13,948
			VERIFICA COLL	ETTORE 1			
FINALE	18.008,72	661			1,835		13,948
INIZIALE	18.008,72	661			1,835		13,948
			COLLETTORE 2				
2	3.176,00	91	300	0,8	0,252	0,958	1,916
			VERIFICA COLL	ETTORE 2			
FINALE	3.176,00	91			0,252		1,916
INIZIALE					0,252		1,916
			COLLETTORE 3 -	L = 40,00 M			
SCARICO	18.008,72	570					12,033

COLLETTORE 1						
SCARICO COLLETTORE 2	3.176,00	91				1,916
3	21.184,72	661		1,835	6,974	13,948
			VERIFICA COLLETTORE 3			
FINALE	21.184,72	661		1,835		13,948
INIZIALE	21.184,72	661		1,835		13,948

Dopo aver individuato i dati di progetto si calcolano le portate previste all'inizio e al termine della tubazione di studio per il diametro previsto:

#### STIMA DEL DIAMETRO DI PROGETTO

La verifica dei collettori è stata eseguita mediante la formula di Gauckler-Strickler:

$$Q = k_s \cdot A \cdot R_H^{2/3} \cdot i^{1/2}$$

Dove:

- o k<sub>s</sub> rappresenta la scabrezza per i tubi (in funzione del materiale scelto);
- o A è la superficie della sezione bagnata;
- o R<sub>H</sub> è il raggio idraulico;
- o i è la pendenza del tratto di verifica.

 $\overline{\phantom{a}}$ 

Il profilo longitudinale della fognatura sarà tracciato tenendo conto del profilo del terreno rispettando i seguenti vincoli:

- garantire al di sopra della generatrice superiore della tubazione un'altezza di ricoprimento pari ad almeno 100 cm, in modo da fornire adequata protezione da carichi ed erosioni superficiali;
- utilizzare pendenze di fondo in modo da avere velocità di scorrimento del refluo non inferiori a 0,5 m/s e non superiori a 4 m/s e contenendo allo stesso tempo le profondità di scavo.

La verifica per la sezione dovrà essere:

Quanto sopra precisato si riferisce al flusso a sezione piena e cioè relativo alla massima capacità di portata.

Ciò tuttavia non deve avvenire mai in quanto l'assenza di un'adeguata aerazione della canalizzazione innesca dei fenomeni ondosi che posso provocare pericolosi fenomeni di battimento.

Più spesso la sezione di una condotta fognaria è occupata solo in parte dal fluido e pertanto la velocità e le portate variano al variare dell'altezza del fluido nel tubo secondo una specifica relazione abbondantemente riportata in letteratura sia in forma di grafico che di tabella numerica.

In ogni caso è opportuno che il grado di riempimento (h/Di) non superi il valore di 0,5 per le tubazioni di piccolo diametro ( $\leq$ 400), mentre possono essere accettati valori dell'ordine di 0,7 ÷ 0,8 per diametri maggiori (assicurando comunque un franco libero di almeno 20 cm).

La circolare n. 11633 del Ministero dei LL.PP. (istruzioni per la progettazione delle fognature e degli impianti di trattamento delle acque di rifiuto) indica che per le acque nere la velocità relativa alla portata media non deve essere inferiore a 0,5 m/s, che viene considerata una velocità sufficiente a garantire l'autopulizia della condotta.

Ovviamente la velocità di autopulizia dovrà essere tanto più elevata quanto maggiore è la possibilità di adesione dei sedimenti al fondo ed alle pareti della condotta: da tale punto di vista il PVC offre ottime garanzie, anche per velocità inferiori.

Per quanto concerne l'abrasione delle pareti delle condotte causata dall'azione meccanica esercitata dalla materia solido trascinato in sospensione nei liquami la già citata Circolare n. 11633 indica per le portate nere di punta una velocità massima di 4 m/s da non oltrepassare.

Si riportano di seguito lo schema adottato per il calcolo della rete e le conseguenti tabelle di verifica.

LUNGHEZZA L – (m)	DISLIVELLO D – (m)	PENDENZA J – (%)	Q Calcolata (L/s)	DIAMETRO E De (mm)	DIAMETRO E Di (mm)	VELOCITA' V (m/Sec)
_ (,	2 (,	2 (/9/	Gr. 100 %	20 ()	2.(,	· (, 500)
			COLLETTORE A			
18,450	0,1845	1,00	0,646	200	190,2	1,575
			COLLETTORE B1			
31,307	0,552	1,76	0,553	200	190,2	2,089
			COLLETTORE B			
36,485	0,365	1,00	1,371	200	190,2	1,575
			COLLETTORE C1			
30,962	0,984	3,18	0,483	200	190,2	2,809
			COLLETTORE C			
38,369	0,418	1,08	1,854	200	190,2	1,637
			COLLETTORE D1			
34,950	2,146	6,14	0,325	200	190,2	3,903
			COLLETTORE D			
48,454	0,975	2,01	2,527	200	190,2	2,233
			COLLETTORE EA1			
49,841	3,190	6,40	0,493	200	190,2	3,984
			COLLETTORE EB1			
42,827	3,038	6,40	1,074	200	190,2	3,984
			COLLETTORE EC1			
24,379	1,556	6,38	1,454	200	190,2	3,430
			COLLETTORE E1			
25,224	1,582	6,27	1,956	200	190,2	3,944
			COLLETTORE EA2			
18,976	2,846	15,00	0,376	200	190,2	6,10
16,288	1,100	6,75	0,376	200	190,2	4,09
			COLLETTORE EB2			
17,027	2,554	15,00	0,214	200	190,2	6,10
			COLLETTORE EC2			
64,207	1,723	2,68	0,502	200	190,2	2,578
			COLLETTORE E3			
42,726	3,418	7,99	1,056	200	190,2	4,452
			COLLETTORE E			
35,308	1,563	6,17	6,356	200	190,2	3,912
27,910	0,279	1,00	6,356	200	190,2	1,575

LUNGHEZZA L – (m)	DISLIVELLO D – (m)	PENDENZA J – (%)	Q Calcolata (L/s) Gr. 100 %	DIAMETRO E De (mm)	DIAMETRO E Di (mm)	VELOCITA' V (m/Sec)
		<u>I</u>	COLLETTORE F1			
35,019	4,308	12,30	0,854	200	190,2	5,524
23,208	2,256	9,72	0,854	200	190,2	4,91
			COLLETTORE GA1			
29,9232	4,0385	15,00	0,717	200	190,2	6,10
22,140	3,321	15,00	0,717	200	190,2	6,10
24,935	3,740	15,00	0,717	200	190,2	6,10
14,870	2,230	15,00	0,717	200	190,2	6,10
			COLLETTORE GA2			
14,946	1,228	8,21	0,285	200	190,2	4,51
		<u> </u>	COLLETTORE GB1			
11,402	1,710	15,00	0,128	200	190,2	6,10
5,722	0,663	11,60	0,128	200	190,2	5,36
13,824	1,980	14,325	0,128	200	190,2	5,961
		L	COLLETTORE GB2			
47,256	1,448	3,06	0,754	200	190,2	2,755
		L	COLLETTORE GC1		l	
27,287	4,093	15,00	2,066	200	190,2	6,10
		L	COLLETTORE GC2		l	
12,268	0,725	5,91	0,990	200	190,2	3,83
13,618	2,043	15,00	0,990	200	190,2	6,10
54,438	0,721	1,3	0,990	200	190,2	1,80
		L	COLLETTORE G1			
19,978	2,997	15,00	1,015	200	190,2	6,10
		L	COLLETTORE G		l	
49,205	2,364	4,80	0,741	200	190,2	3,45
14,047	0,140	1,00	0,741	200	190,2	1,57
		l	COLLETTORE F			
28,742	0,287	1,00	3,957	200	190,2	1,57
		L	COLLETTORE I		l	
59,341	2,900	4,97	11,167	250	237,6	4,073
18,362	0,466	2,54	11,167	250	237,6	2,912
		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	COLLETTORE H		,	
93,333	1,339	1,43	0,866	200	190,2	1,883
86,296	0,531	1,00	0,866	200	190,2	1,575
	•		COLLETTORE 1	I		
326,476	3,265	1,00	1,583	250	237,6	1,827
		<u> </u>	COLLETTORE 2		<u>.                                      </u>	
96,518	2,967	3,07	1,916	200	190,2	2,76
		·	COLLETTORE 3		<u>.</u>	
36,579	1,335	3,65	13,948	250	237,6	3,49

L'Aquila, 07/12/2020