

COMMITTENTE:



PROGETTAZIONE:



DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

U.O. INFRASTRUTTURE CENTRO

PROGETTO DEFINITIVO

TRATTA NUOVA ENNA – DITTAINO (LOTTO 4b)

PIAZZALI

PT02 - Sottostazione Elettrica di Enna

SCAI A:

Relazione di calcolo muri

COMMESSA LOTTO EASE ENTE TIPO DOC OPERA/DISCIPLINA PROGR REV

R S 3 V 4 0 D 2 9 C L P T 0 2 0 0 0 0 1 A

File: RS3V40D29CLPT0200001A

n. Elab.: 488 1



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

2 di 151

INDICE

1... PREMESSA.....	4
2... NORME DI RIFERIMENTO	5
3... DESCRIZIONE DELLE OPERE	6
4... CARATTERISTICHE GEOTECNICHE DEL TERRENO	7
4.1... Stratigrafia di calcolo.....	7
5... CARATTERISTICHE DEI MATERIALI.....	9
5.1... Calcestruzzo per Muri	9
5.2... Acciaio per calcestruzzo armato.....	9
6... CARATTERIZZAZIONE SISMICA	11
7... CRITERI GENERALI DI PROGETTAZIONE E VERIFICA.....	15
7.1... Metodo agli Stati Limite ed Approcci di Progetto.....	15
7.2... Criteri di Analisi e Verifica di Muri di Sostegno	18
7.3... Verifiche di Stabilità Globale	19
7.4... Prescrizioni generali per le verifiche in fase sismica.....	20
8... ANALISI DEI CARICHI E COMBINAZIONI.....	22
8.1... Pesi Propri e Carichi permanenti	22
8.2... Vento	22
8.3... Spinte del terreno in fase statica	23
8.4... Coefficienti sismici.....	25
8.5... Spinte del terreno in Fase sismica	27
8.6... Carichi Accidentali	27
8.7... Urto.....	27
8.8... Combinazioni di Carico	27
9... CRITERI GENERALI DI VERIFICA DELLE OPERE	29
9.1... Verifiche geotecniche	29
9.1.1... Verifica allo scorrimento	29
9.1.2... Verifica a carico limite	31
9.1.3... Verifica a ribaltamento	33



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	3 di 151

9.1.4.-.. Stabilità Globale	34
9.2.-.. Verifiche strutturali.....	35
9.2.1.-.. VERIFICHE ALLO SLU	35
9.2.1.1.-.. Pressoflessione sezioni in c.a.	35
9.2.1.2.-.. Taglio sezioni in c.a.	36
9.2.2.-.. VERIFICA SLE.....	37
9.2.2.1.-.. Verifiche alle tensioni	37
9.2.2.2.-.. Verifiche a fessurazione.....	38
10.-.. ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO	40
11.-.. ANALISI E VERIFICHE MURO.....	41
11.1.-.. Modello di calcolo	41
11.2.-.. Risultati.....	42
11.3.-.. Verifica concio fuori terra	43
12.-.. TABULATI DI CALCOLO.....	48

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESSA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 4 di 151

1.-..PREMESSA

Nel presente documento è affrontato il dimensionamento dei muri di sostegno del piazzale PT02.



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

5 di 151

2.-..NORME DI RIFERIMENTO

- Norme Tecniche per le Costruzioni, DM del 17/01/2018;
- Legge 05/01/1971 n°1086: Norme per la disciplina delle opere di conglomerato cementizio armato, normale e precompresso, ed a struttura metallica;
- Legge 02/02/1974 n°64: Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche;
- C.M. 21/01/2019 n.7: Istruzioni per l'applicazione delle "Norme tecniche per le costruzioni";
- RFI DTC SI PS MA IFS 001 A del 30/12/2016: Manuale di progettazione delle opere civili – Parte II – Sezione 2 – Ponti e Strutture;
- RFI DTC SI PS SP IFS 001 A del 30/12/2016: Capitolato generale tecnico di appalto delle opere civili – Parte II – Sezione 6 – Opere in conglomerato cementizio e in acciaio;
- UNI EN 1991-1-4:2005: Eurocodice 1 – Azioni sulle strutture – Parte 1-4: Azioni in generale – Azioni del vento;
- UNI EN 1992-1-1:2005: Eurocodice 2 – Progettazione delle strutture di calcestruzzo – Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici;
- UNI EN 1992-2:2006: Eurocodice 2 – Progettazione delle strutture di calcestruzzo – Parte 2: Ponti;
- UNI EN 1993-1-1:2005: Eurocodice 3 – Progettazione delle strutture di acciaio – Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici;
- UNI EN 1993-2:2007: Eurocodice 3 – Progettazione delle strutture di acciaio – Parte 2: Ponti;
- UNI EN 1998-1:2005: Eurocodice 8 – Progettazione delle strutture per la resistenza sismica – Parte 1: Regole generali, azioni sismiche e regole per gli edifici;
- UNI EN 1998-2:2006: Eurocodice 8 – Progettazione delle strutture per la resistenza sismica – Parte 2: Ponti;
- STI 2014 –Regolamento (UE) N. 1299/2014 della Commissione del 18 novembre 2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema «infrastruttura» del sistema ferroviario dell'Unione europea, modificato dal Regolamento di esecuzione (UE) N° 2019/776 della Commissione del 16 maggio 2019;



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	6 di 151

3.-..DESCRIZIONE DELLE OPERE

Nel seguito si riportano le principali caratteristiche geometriche del muro in esame, ed a seguire alcune immagini rappresentative delle sezioni trasversali di calcolo analizzate:

	Paramento	Fondazione	
TIPO	H [m]	L [m]	S [m]
Sostegno	3.3	3.50	0.6

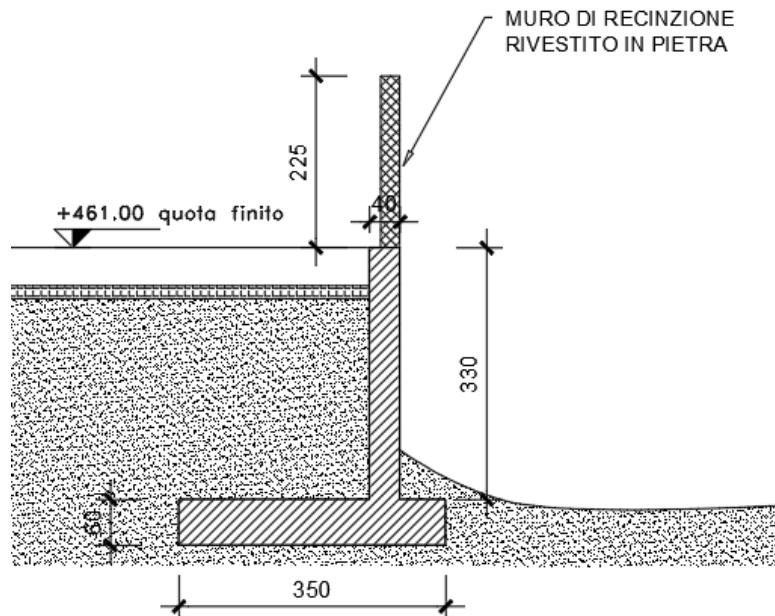


Figura 1. Sezione muro.



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	7 di 151

4.-..CARATTERISTICHE GEOTECNICHE DEL TERRENO

4.1.-..Stratigrafia di calcolo

Per la caratterizzazione geotecnica del terreno si rimanda alla Relazione Geotecnica e sulle Fondazioni.

Dalla scheda stratigrafica si desume la stratigrafia di progetto con i relativi parametri caratteristici:

STRATIGRAFIA	
Unità geotecnica	Profondità [m] da p.c.
cap-c/ba	0.0÷50.0

Cautelativamente si sono considerati gli strati più superficiali per tutti i muri.

Unità ba – Depositi alluvionali coesivi (limoso argillosi)

$\gamma = 18.0 \div 19.0 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

$c' = 0 \div 10 \text{ (5) kPa}$ coesione drenata (valore consigliato di progetto)

$\phi' = 24 \div 27 \text{ (25)}^\circ$ angolo di resistenza al taglio (valore consigliato di progetto)

$c_u = 30 \div 150 \text{ kPa}$ resistenza al taglio in condizioni non drenate

$E_o = 80 \div 200 \text{ MPa}$ modulo di deformazione elastico iniziale

Unità cap-c – Capellaccio coesivo costituente la parte alterata argilloso limosa della formazione di base

$\gamma = 20.0 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

$c' = 0 \div 10 \text{ kPa}$ coesione drenata

$\phi' = 23 \div 25^\circ$ angolo di resistenza al taglio

$c_u = 50 \div 350 \text{ kPa}$ resistenza al taglio in condizioni non drenate

$E_o = 120 \div 400 \text{ MPa}$ modulo di deformazione elastico iniziale

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	8 di 151

Si utilizzeranno pertanto i seguenti parametri:

 $\gamma = 19.0 \text{ kN/m}^3$ peso di volume naturale

 $c' = 5 \text{ kPa}$ coesione drenata

 $\phi' = 25^\circ$ angolo di resistenza al taglio

Riguardo infine il livello di falda da utilizzare nelle analisi, tenendo conto della relativa variabilità lungo i tratti interessati dalla realizzazione delle opere, come sintetizzato nella tabella precedente, nonché del livello medio di approfondimento del piano di posa delle fondazioni dei muri della tipologia di riferimento rispetto al piano campagna, è stato assunto cautelativamente un livello **di falda di progetto a -2.0m dal piano di posa della fondazione.**

Mentre per il terreno di rinfianco si considera il terreno da **Rilevato stradale** avente i seguenti parametri meccanici:

 $\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$.

 $\phi = 35^\circ$
 $c' = 0 \text{ kPa}$

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESMA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 9 di 151

5.-.. CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Di seguito sono riportati per ciascuno materiale, i valori delle resistenze e parametri generali da adottare in sede di calcolo secondo quanto stabilito dalla normativa vigente nonché delle specifiche dei documenti tecnici RFI:

5.1.-..Calcestruzzo per Muri

Per le strutture in esame si adotta un calcestruzzo con le caratteristiche riportate di seguito:

Classe d'esposizione	C30/37	Classe minima di consistenza
XC3	$f_{ck} \geq 30 \text{ MPa}$ $R_{ck} \geq 37 \text{ MPa}$	S3 – S4

In accordo con le norme vigenti, risulta per il materiale in esame:

Resistenza caratteristica cubica a 28 giorni	R_{ck}	37	N/mm ²
Resistenza caratteristica cilindrica a 28 giorni	$f_{ck} = 0.83 R_{ck}$	30.7	N/mm ²
Valore medio della resistenza cilindrica	$f_{cm} = f_{ck} + 8$	38.7	N/mm ²
Resistenza di calcolo breve durata	f_{cd} (Breve durata) = $f_{ck} / 1.5$	20.45	N/mm ²
Resistenza di calcolo lunga durata	f_{cd} (Lungo durata) = 0.85 f_{cd}	17.4	N/mm ²
Resistenza media a trazione assiale	$f_{ctm} = 0.3 (f_{ck})^{2/3}$ [Rck<50/60]	2.94	N/mm ²
Resistenza caratteristica a trazione	$f_{ctk,0,05} = 0.7 f_{ctm}$	2.06	N/mm ²
Resistenza media a trazione per flessione	$f_{cfm} = 1.2 f_{ctm}$	3.5	N/mm ²
Resistenza di calcolo a trazione	$f_{ctd} = f_{ctk,0,05} / 1.5$	1.37	N/mm ²
Modulo di Young	$E = 22000 (f_{cm}/10)^{0.3}$	33019	N/mm ²

Copriterro: 40mm

5.2.-..Acciaio per calcestruzzo armato

Acciaio per calcestruzzo armato tipo B 450 C secondo DM 18 avente le seguenti caratteristiche:

Modulo di elasticità longitudinale $E_s = 210000$ [MPa]



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 10 di 151

Coefficiente parziale di sicurezza

$\gamma_s = 1,15$ [-]

Tensione caratteristica di snervamento

$f_{yk} = 450$ [MPa]

Tensione caratteristica di rottura

$f_{tk} = 540$ [MPa]

Allungamento

$A_{gtk} \geq 7,50\%$ [-]

Resistenza di calcolo

$f_{yd} = 391,3$ [MPa]

Coefficiente sicurezza SLU

$\gamma_s = 1,15$

Resistenza di calcolo SLU

$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s = 391,30$ N/mm²

Tensione di calcolo SLE

$\sigma_{y,ad} = 0,80 f_{yk} = 360$ N/mm²



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

	COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
	RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	11 di 151

6.-..CARATTERIZZAZIONE SISMICA

Il valore dell'accelerazione orizzontale massima in condizioni sismiche è stato definito in accordo con le norme vigenti [NTC – 2018 - § 3.2]. Secondo tali norme, l'entità dell'azione sismica è innanzitutto funzione della sismicità dell'area in cui viene costruita l'opera e del periodo di ritorno dell'azione sismica.

L'opera viene progettata in funzione di una vita nominale pari a 75 anni relativa a “*opere ordinarie, ponti, opere infrastrutturali e dighe di dimensioni contenute o di importanza normale*” e rientra nella classe d'suo III relativa a “*reti ferroviarie la cui interruzione provochi situazioni di emergenza*”. Moltiplicando la vita nominale per il coefficiente di classe d'uso si valuta il periodo di riferimento per l'azione sismica:

$$V_R = V_N \cdot C_u = 75 \cdot 1.5 = 112.5 \text{ anni}$$

In funzione dello stato limite rispetto al quale viene verificata l'opera si definisce una probabilità di superamento P_{VR} nel periodo di riferimento. Per il progetto dell'opera in esame si farà essenzialmente riferimento allo stato limite di salvaguardia della vita (SLV), a cui è associata una P_{VR} pari al 10% [NTC 2018 – Tabella 3.2.I]. Nota le probabilità di superamento nel periodo di riferimento è possibile valutare il periodo di ritorno T_R , come previsto nell'allegato A alle norme tecniche per le costruzioni, secondo la seguente espressione:

$$T_R = -\frac{V_R}{\ln(1 - P_{VR})} = -\frac{112.5}{\ln(1 - 0.10)} = 1068 \text{ anni}$$

Per il calcolo dell'azione sismica si è utilizzato il metodo dell'analisi pseudostatica in cui l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico k , dipendente dall'accelerazione massima al sito a_g in condizioni rocciose e topografia orizzontale; tale parametro è uno dei tre indicatori che caratterizza la pericolosità sismica del sito ed è tanto più alto tanto più è ampio il periodo di ritorno al quale si riferisce.

Nello specifico, la Normativa attribuisce al generico sito una pericolosità sismica mediante la definizione dei seguenti tre parametri:



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	12 di 151

a_g accelerazione orizzontale massima al sito;

F_o valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale;

T_c^* valore di riferimento per la determinazione del periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

Nel caso in esame, per la determinazione dei parametri di pericolosità sismica da utilizzare per le Analisi, tenendo conto che l'opera oggetto di verifica nella presente relazione rappresenta una soluzione tipologica adottata in diversi tratti della linea in progetto ove è prevista la realizzazione di muri di sostegno, si è fatto riferimento all' area con la più alta sismicità.

Dall'esito di tutte le indagini sismiche effettuate, è possibile dunque inquadrare ai fini delle analisi il sottosuolo come di **tipo C** dal punto di vista sismico, ovvero "*Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti, con spessori superiori a 30m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di Vs,30 compresi tra 180 m/s e 360 m/s.*

Ulteriore parametro utile alla definizione della risposta sismica locale, è come detto, la categoria topografica, da individuare nell'ambito della classificazione di cui alla Tab 3.2.V della normativa vigente di seguito riportata per completezza:

Tab. 3.2.V – Valori massimi del coefficiente di amplificazione topografica S_T

Categoria topografica	Ubicazione dell'opera o dell'intervento	S_T
T1	-	1,0
T2	In corrispondenza della sommità del pendio	1,2
T3	In corrispondenza della cresta di un rilievo con pendenza media minore o uguale a 30°	1,2
T4	In corrispondenza della cresta di un rilievo con pendenza media maggiore di 30°	1,4

Per il caso in esame, si può ritenere di riferimento la Categoria **T1**.

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

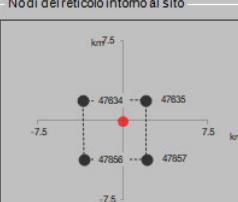
D 29 CL

PT 02 00 001

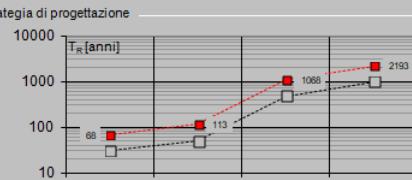
A

13 di 151

FASE 1. INDIVIDUAZIONE DELLA PERICOLOSITÀ DEL SITO

<input checked="" type="radio"/> Ricerca per coordinate	LONGITUDINE 14.47394	LATITUDINE 37.56292	
<input type="radio"/> Ricerca per comune			
REGIONE Sicilia	PROVINCIA Enna	COMUNE Enna	
<div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-bottom: 10px;"> Elaborazioni grafiche Grafici spettri di risposta Variabilità dei parametri </div> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-bottom: 10px;"> Elaborazioni numeriche Tabella parametri </div> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-bottom: 10px;"> Nodi del reticolo intorno al sito  </div> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-bottom: 10px;"> Reticolo di riferimento  </div> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-bottom: 10px;"> Controllo sul reticolo Sito esterno al reticolo Interpolazione su 3 nodi ● Interpolazione corretta </div> <div style="border: 1px solid black; padding: 5px; margin-bottom: 10px;"> Interpolazione media ponderata </div>			
INTRO	FASE 1	FASE 2	FASE 3

FASE 2. SCELTA DELLA STRATEGIA DI PROGETTAZIONE

Vita nominale della costruzione (in anni) - V_N	75	info	
Coefficiente d'uso della costruzione - c_u			
1.5			
Valori di progetto			
Periodo di riferimento per la costruzione (in anni) - V_R			
112.5			
info			
Periodi di ritorno per la definizione dell'azione sismica (in anni) - T_R			
info			
Stati limite di esercizio - SLE			
$\begin{cases} SLO - P_{VR} = 81\% \\ SLD - P_{VR} = 63\% \end{cases}$			
68 113			
Stati limite ultimi - SLU			
$\begin{cases} SLV - P_{VR} = 10\% \\ SLC - P_{VR} = 5\% \end{cases}$			
1068 2193			
Elaborazioni			
Grafici parametri azione Grafici spettri di risposta Tabella parametrizzazione			
Strategia di progettazione			
			
INTRO	FASE 1	FASE 2	FASE 3

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

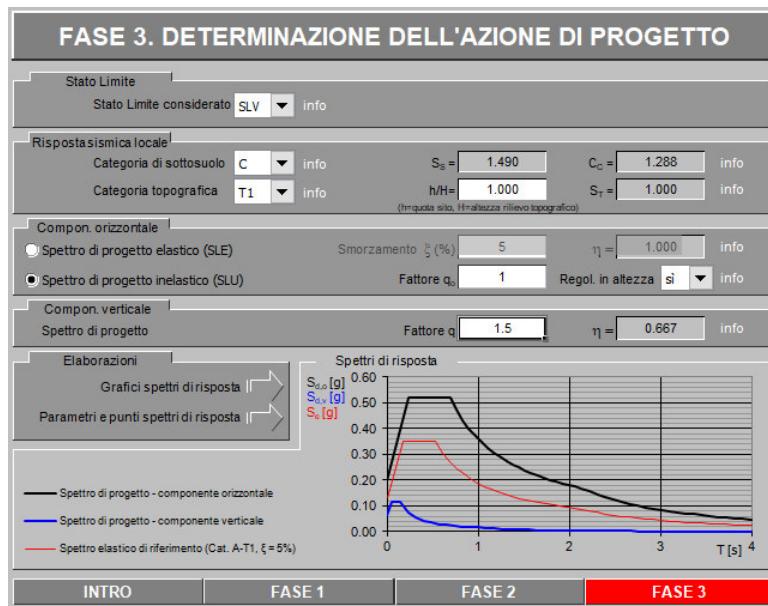
40

D 29 CL

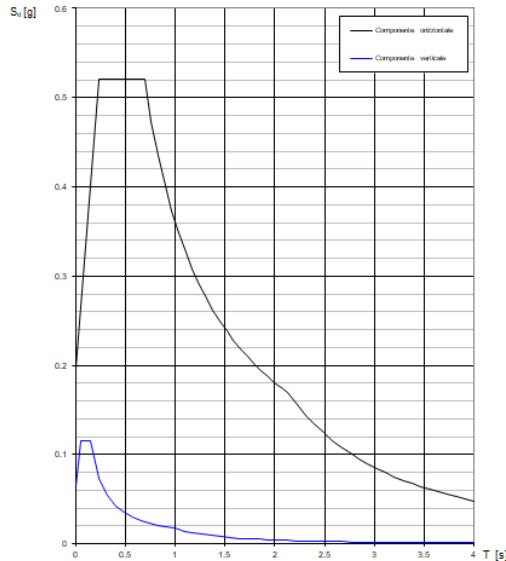
PT 02 00 001

A

14 di 151

**Parametri indipendenti**

STATO LIMITE	SLV
a_n	0.133 g
$F_{n,i}$	2.620
$T_{c,i}$	0.539 s
S_s	1.490
C_c	1.288
S_T	1.000
q	1.000

Spettri di risposta (componenti orizz. e vert.) per lo stato lim SLV**Parametri dipendenti**

S	1.490
η	1.000
T_R	0.231 s
T_c	0.694 s
T_D	2.133 s



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	15 di 151

7.-..CRITERI GENERALI DI PROGETTAZIONE E VERIFICA

Nel presente paragrafo sono riportate alcune indicazioni salienti della Normativa riguardanti criteri generali di progettazione e verifica delle opere strutturali e geotecniche, oltre a specifiche da adottare per il caso dei Muri di Sostegno.

7.1.-..*Metodo agli Stati Limite ed Approcci di Progetto*

Il progetto di opere strutturali e geotecniche va effettuato, come prescritto dal DM 17/01/18, con i criteri del metodo **semiprobabilistico agli stati limite** basati sull'impiego dei coefficienti parziali di sicurezza. Nel metodo semiprobabilistico agli stati limite, la sicurezza strutturale è verificata tramite il confronto tra la resistenza e l'effetto delle azioni.

La normativa distingue inoltre tra **Stati Limite Ultimi** e **Stati Limite di Esercizio**.

La verifica della sicurezza nei riguardi degli **stati limite ultimi** di resistenza è stata effettuata con il “metodo dei coefficienti parziali” di sicurezza espresso dalla equazione formale: $R_d \geq E_d$.

Dove:

R_d è la resistenza di progetto

$$R_d = \frac{1}{\gamma_R} R \left[\gamma_F F_k; \frac{X_k}{\gamma_M}; a_d \right]$$

E_d è il valore di progetto dell'effetto delle azioni,

$$E_d = E \left[\gamma_F F_k; \frac{X_k}{\gamma_M}; a_d \right] \quad \text{oppure} \quad E_d = \gamma_E \cdot E \left[F_k; \frac{X_k}{\gamma_M}, a_d \right]$$

Il coefficiente γ_R opera direttamente sulla resistenza del sistema.

I coefficienti parziali di sicurezza, $\gamma_M i$ e $\gamma_F j = \gamma_E j$, associati rispettivamente al materiale i -esimo e all'azione j -esima, tengono in conto la variabilità delle rispettive grandezze e le incertezze relative alle tolleranze geometriche e all'affidabilità del modello di calcolo.

In accordo a quanto stabilito al §2.6.1 del DM 17.01.18, le verifica della condizione $R_d \geq E_d$ deve essere effettuata impiegando diverse combinazioni di gruppi di coefficienti parziali, rispettivamente definiti per le azioni (A1 e A2), per i parametri geotecnici (M1 e M2) e per le resistenze (R1, R2 e R3). I diversi gruppi di coefficienti di sicurezza parziali sono scelti nell'ambito di due approcci progettuali distinti e alternativi.

Nel primo Approccio progettuale (**Approccio I**) le verifiche si eseguono con due diverse



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	16 di 151

combinazioni di gruppi di coefficienti ognuna delle quali può essere critica per differenti aspetti dello stesso progetto, convenzionalmente indicate come di seguito:

A1+M1+R1

A2+M2+R2

Nel secondo approccio progettuale (**Approccio 2**) le verifiche si eseguono con un'unica combinazione di gruppi di coefficienti.

Gli stati limite di verifica si distinguono in genere in:

EQU perdita di equilibrio della struttura fuori terra, considerata come corpo rigido.

STR raggiungimento della resistenza degli elementi strutturali.

GEO raggiungimento della resistenza del terreno interagente con la struttura con sviluppo di meccanismi di collasso dell'insieme terreno-struttura;

UPL perdita di equilibrio della struttura o del terreno, dovuta alla spinta dell'acqua (sollevamento per galleggiamento).

HYD erosione e sifonamento del terreno dovuta ai gradienti idraulici.

I coefficienti parziali da applicare alle azioni sono quelli definiti alla Tab 2.6.I del DM 18 di seguito riportata per chiarezza espositiva:

Tab. 2.6.I – Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni nelle verifiche SLU

		Coefficiente γ_F	EQU	A1	A2
Carichi permanenti G_1	Favorevoli	γ_{G1}	0,9	1,0	1,0
	Sfavorevoli		1,1	1,3	1,0
Carichi permanenti non strutturali $G_2^{(1)}$	Favorevoli	γ_{G2}	0,8	0,8	0,8
	Sfavorevoli		1,5	1,5	1,3
Azioni variabili Q	Favorevoli	γ_Q	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevoli		1,5	1,5	1,3

⁽¹⁾ Nel caso in cui l'intensità dei carichi permanenti non strutturali o di una parte di essi (ad es. carichi permanenti portati) sia ben definita in fase di progetto, per detti carichi o per la parte di essi nota si potranno adottare gli stessi coefficienti parziali validi per le azioni permanenti.

Nella Tab. 2.6.I il significato dei simboli è il seguente:

γ_{G1} coefficiente parziale dei carichi permanenti G_1 ;

γ_{G2} coefficiente parziale dei carichi permanenti non strutturali G_2 ;

γ_Q coefficiente parziale delle azioni variabili Q .

Nel caso in cui l'azione sia costituita dalla spinta del terreno, per la scelta dei coefficienti parziali di sicurezza valgono le indicazioni riportate nel Capitolo 6.

I valori dei coefficienti parziali da applicare ai materiali e/o alle caratteristiche dei terreni (M) sono definiti nelle specifiche sezioni della norma, ed in particolare al Cap. 4 per ciò che

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESSA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 17 di 151

concerne i coefficienti parziali da applicare ai materiali strutturali, mentre al Cap.6 sono indicati quelli da applicare alle caratteristiche meccaniche dei terreni.

I coefficienti parziali da applicare alle resistenze (R) sono infine unitari sulle capacità resistenti degli elementi strutturali, mentre assumono in genere valore diverso da 1 per ciò che concerne verifiche che attengono il controllo di meccanismi di stabilità locale o globale; i valori da adottare per ciascun meccanismo di verifica, sono definiti nelle specifiche sezioni di normativa dedicate al calcolo delle diverse opere geotecniche.

La verifica della sicurezza nei riguardi degli **stati limite di esercizio** viene effettuata invece controllando gli aspetti di funzionalità e lo stato tensionale e/o deformativo delle opere, con riferimento ad una combinazione di verifica caratterizzata da coefficienti parziali sulle azioni e sui materiali tutti unitari.

Al § 2.5.3 del DM 17.01.18, sono infine definiti i criteri con cui le diverse azioni presenti vanno combinate per ciascuno stato limite di verifica previsto dalla Normativa.

Nell'ambito della progettazione geotecnica, la normativa definisce inoltre nella Tab 6.2.II, i valori dei coefficienti parziali M1/M2 da applicare ai parametri caratteristici dei terreni nell'ambito delle diverse combinazioni contemplate dai due approcci di progetto come già illustrati al paragrafo precedente:

Tabella 6.2.II – Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

PARAMETRO	GRANDEZZA ALLA QUALE APPLICARE IL COEFFICIENTE PARZIALE	COEFFICIENTE PARZIALE γ_M	(M1)	(M2)
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \varphi'_k$	$\gamma_{\varphi'}$	1,0	1,25
Coesione efficace	c'_k	$\gamma_{c'}$	1,0	1,25
Resistenza non drenata	c_{uk}	γ_{cu}	1,0	1,4
Peso dell'unità di volume	γ	γ_{γ}	1,0	1,0

Tali valori agiscono sulle proprietà dei terreni, condizionando sia le azioni (spinte ed incrementi di spinta), sia le resistenze nei riguardi delle verifiche di stabilità dell'insieme opere-terreno con esse interagenti da effettuare caso per caso in funzione del tipo di opera. (Paratie, Muri, Pali di Fondazione ecc.)

Inoltre, ribadisce i valori dei coefficienti da applicare alle azioni nella Tab 6.2.II di seguito

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 18 di 151

riportata:

Tabella 6.2.I – Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni.

CARICHI	EFFETTO	Coefficiente Parziale γ_F (o γ_E)	EQU	(A1) STR	(A2) GEO
Permanenti	Favorevole	γ_{G1}	0,9	1,0	1,0
	Sfavorevole		1,1	1,3	1,0
Permanenti non strutturali ⁽¹⁾	Favorevole	γ_{G2}	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevole		1,5	1,5	1,3
Variabili	Favorevole	γ_{Qi}	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevole		1,5	1,5	1,3

(1) Nel caso in cui i carichi permanenti non strutturali (ad es. i carichi permanenti portati) siano compiutamente definiti, si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.

7.2.-..Criteri di Analisi e Verifica di Muri di Sostegno

Per i muri di sostegno o per altre strutture miste ad essi assimilabili devono essere effettuate le verifiche con riferimento almeno ai seguenti stati limite, accertando che la condizione $R_d \geq E_d$ come già descritta al paragrafo precedente sia soddisfatta per ogni stato limite considerato:

- **SLU di tipo geotecnica (GEO)**

- scorrimento sul piano di posa;
- collasso per carico limite del complesso fondazione-terreno;
- ribaltamento;
- stabilità globale del complesso opera di sostegno-terreno;

- **SLU di tipo strutturale (STR)**

- raggiungimento della resistenza negli elementi strutturali.

La verifica di stabilità globale del complesso opera di sostegno-terreno deve essere effettuata secondo la Combinazione 2 (**A2+M2+R2**) dell'Approccio 1, tenendo conto dei coefficienti parziali riportati nelle Tabelle 6.2.I, 6.2.II e 6.8.I del DM 18; in aggiunta a quanto già mostrato in precedenza nel documento, si riporta anche la Tab 6.8.I appena menzionata:

Tab. 6.8.I - Coefficienti parziali per le verifiche di sicurezza di opere di materiali sciolti e di fronti di scavo

COEFFICIENTE	R2
γ_R	1,1

Le rimanenti verifiche devono essere effettuate secondo l'Approccio 2, con la combinazione



ITALFERR

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	19 di 151

(AI+MI+R3), tenendo conto dei valori dei coefficienti parziali riportati nelle Tabelle 6.2.I, 6.2.II e 6.5.I (di seguito riportata).

Tab. 6.5.I - Coefficienti parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi di muri di sostegno

Verifica	Coefficiente parziale (R3)
Capacità portante della fondazione	$\gamma_R = 1,4$
Scorrimento	$\gamma_R = 1,1$
Ribaltamento	$\gamma_R = 1,15$
Resistenza del terreno a valle	$\gamma_R = 1,4$

Nella verifica a ribaltamento, i coefficienti R3 della Tab. 6.5.I, si applicano agli effetti delle azioni stabilizzanti.

Come già specificato al paragrafo precedente, trattandosi nel caso specifico di opere soggette ad azioni da traffico ferroviario, in luogo dei coefficienti generici di cui alle Tab 6.2.I, si è fatto riferimento a quelli di cui alle Tab. 5.II.V e 5.II.VII del già citato DM.

Le spinte devono tenere conto del sovraccarico e dell'inclinazione del piano campagna, dell'inclinazione del paramento rispetto alla verticale, delle pressioni interstiziali e degli effetti della filtrazione nel terreno; nel calcolo della spinta si può tenere conto dell'attrito che si sviluppa fra parete e terreno

Ai fini della verifica alla traslazione sul piano di posa di muri di sostegno con fondazioni superficiali, non si deve in generale considerare il contributo della resistenza passiva del terreno antistante il muro, salvo casi particolari in cui, in relazione caratteristiche meccaniche dei terreni ed alle modalità costruttive, è possibile portare in conto un'aliquota di tale resistenza, nella misura massima del 50% del valore teorico.

7.3.-. Verifiche di Stabilità Globale

Il DM 18 affronta il tema della Stabilità Globale distinguendo tra il caso dei Pendii Naturali (§ 6.3) e quello delle opere in terra in Materiali sciolti e Fronti di scavo (§ 6.8) fornendo prescrizioni differenti circa i criteri di verifica da adottare nei due casi.

Trattandosi nel caso in esame di valutare la Stabilità Globale di Opere a sostegno di scavi, si

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESMA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 20 di 151

ricade nel caso dei “Fronti di Scavo e rilevati”.

Il punto 6.8 del DM 18 è relativa circolare applicativa, tratta l'argomento della verifica di Stabilità di Materiali Sciolti e fronti di scavo, nella fattispecie, al punto 6.8.2 “Verifiche di Sicurezza (SLU)” viene prescritto quanto di seguito:

Le verifiche devono essere effettuate secondo l'Approccio 1 - Combinazione 2 (A2+M2+R2) tenendo conto dei valori dei coefficienti parziali riportati nelle Tabelle 6.2.I, 6.2.II e 6.8.I.

In aggiunta a quanto già riportato nei precedenti paragrafi, si riporta di seguito la Tab. 6.8.I, in cui è definito il valore del coefficiente parziale “R2” da applicare al valore della resistenza caratteristica calcolata per la generica superficie di potenziale scivolamento analizzata:

Tabella 6.8.I – Coefficienti parziali per le verifiche di sicurezza di opere di materiali sciolti e di fronti di scavo.

Coefficiente	R2
γ_R	1.1

7.4.-..Prescrizioni generali per le verifiche in fase sismica

Nell'ambito delle progettazione delle opere geotecniche soggette alle azioni Sismiche, il § 7.11 .1 del DM 18 specifica che le verifiche degli stati limite ultimi in presenza di azioni sismiche devono essere eseguite ponendo pari ad 1 i coefficienti parziali sulle azioni e sui parametri geotecnici e impiegando le resistenze di progetto, con i coefficienti parziali γ_R indicati nel Capitolo 7 dello Stesso DM, oppure con i γ_R indicati nel Capitolo 6 laddove non espressamente specificato.

Ciascuna combinazione di verifica in fase sismica, assume pertanto la seguente espressione generale: **1+1+R**

Riguardo i valori dei coefficienti parziali da applicare alle resistenze (**R**), per il caso dei muri di sostegno, la Tab. 7.11.III del già citato DM (di seguito riportata per completezza), definisce per ciascuna verifica di stabilità locale il relativo valore da considerare per la fase sismica:

Tab. 7.11.III - Coefficienti parziali γ_R per le verifiche degli stati limite (SLV) dei muri di sostegno.

Verifica	Coefficiente parziale γ_R
Carico limite	1.2
Scorrimento	1.0
Ribaltamento	1.0
Resistenza del terreno a valle	1.2



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	21 di 151

La Verifica di Stabilità Globale del complesso opera-terreno, vede invece effettuata tenendo conto delle prescrizioni del § 7.11.4 del già citato DM riferito al caso dei "Fronti di scavo e rilevati", ove viene specificato che il valore del fattore $R = \gamma_R$ sulla resistenza in fase sismica va assunto pari ad 1.2.

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESMA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 22 di 151

8.-.ANALISI DEI CARICHI E COMBINAZIONI

Nel presente paragrafo si descrivono i criteri di valutazione delle azioni sollecitanti le opere di sostegno e relative combinazioni di calcolo adottate.

8.1.-.Pesi Propri e Carichi permanenti

I pesi propri relativi alla struttura ed al terreno eventualmente gravante sulla fondazione nonché della piattaforma ferroviaria, sono valutati tenendo conto dei pesi dell'unità di volume specifici γ come di seguito definiti:

Calcestruzzo strutturale costituente il muro : $\gamma = 25 \text{ KN/m}^3$

Terreno in situ: come da caratterizzazione geotecnica di cui al paragrafo precedente

Per esigenze dovute al software di calcolo, il peso del concio fuori terra viene schematizzato con un carico concentrato, applicato alla testa del muro, con valore pari ad:

$$G1 = \gamma * s * h = 25 \text{ KN/m}^3 * 0.25\text{m} * 2.25\text{m} = 15\text{kN/m}$$

8.2.-.Vento

La spinta del vento agente sul concio fuori terra viene applicata alla testa del muro, con valore pari ad:

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 23 di 151

Azione del Vento - generale - NTC e EC 1-1-4:2005			
Altitudine sul livello del mare	as	200	m
Zona	Z	IV	
Parametri	V _{b,0}	28	m/s
Parametri	a ₀	500	m
Parametri	k _a	0.02	1/s
Velocità di riferimento (Tr=50anni)	v _b =v _{b,0} + k _a *(a _s -a ₀)	28	m/s
Periodo di ritorno considerato	TR	112.5	anni
	α _R	1.05	
Velocità di riferimento	V _b (TR)	29.28	m/s
Densità dell'aria	ρ	1.25	kg/m ³
Pressione cinetica di riferimento	q _b =0.5*ρ*v _b ²	0.54	kN/m ²
Classe di rugosità del terreno		D	
Distanza dalla costa		<30	km
Altitudine sul livello del mare		<500	m
Categoria di esposizione del sito	Cat	2	
Vento su impalcato			
Parametri	k _r	0.19	
Parametri	z ₀	0.05	m
Parametri	z _{min}	4	m
Altezza di riferimento	z	2.25	m
Coefficiente di topografia	c _t	1	
Coefficiente di esposizione (z)	c _{e(z)}	1.80	
Coefficiente di forza	0.8+0.4	1.20	
Riepilogo			
Pressione cinetica di riferimento	q _b	0.54	kN/m ²
Coefficiente di esposizione	c _e	1.80	
Coefficiente di forza	c _{f,x}	1.20	
Altezza di riferimento	d	2.25	m
Forza statica equivalente a m/l	f=prodotto	2.60	kN/m
Pressione statica equivalente	p=f/d	1.16	kN/m ²
Momento statico equivalente a m/l	f*z/2	2.93	kN*m/m

8.3.-. Spinte del terreno in fase statica

Le spinte esercitate dal terrapieno e dagli eventuali carichi presenti su di esso sono state valutate con il metodo di Culmann.

Il metodo di Culmann adotta le stesse ipotesi di base del metodo di Coulomb. La differenza

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

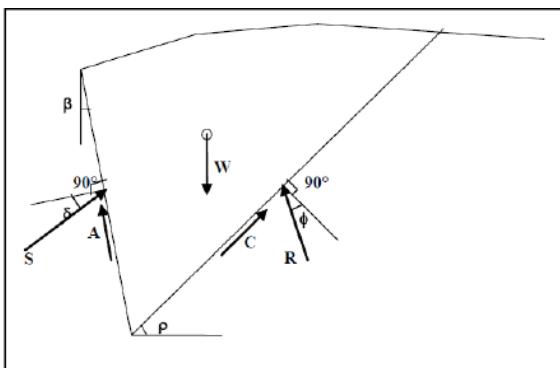
D 29 CL

PT 02 00 001

A

24 di 151

sostanziale è che mentre Coulomb considera un terrapieno con superficie a pendenza costante e carico uniformemente distribuito (il che permette di ottenere una espressione in forma chiusa per il coefficiente di spinta) il metodo di Culmann consente di analizzare situazioni con profilo di forma generica e carichi sia concentrati che distribuiti comunque disposti. Inoltre, rispetto al metodo di Coulomb, risulta più immediato e lineare tener conto della coesione del masso spingente.



Il metodo di Culmann, nato come metodo essenzialmente grafico, si è evoluto per essere trattato mediante analisi numerica (noto in questa forma come metodo del cuneo di tentativo). Come il metodo di Coulomb anche questo metodo considera una superficie di rottura rettilinea.

I passi del procedimento risolutivo sono i seguenti:

- si impone una superficie di rottura (angolo di inclinazione ρ rispetto all'orizzontale) e si considera il cuneo di spinta delimitato dalla superficie di rottura stessa, dalla parete su cui si calcola la spinta e dal profilo del terreno;
- si valutano tutte le forze agenti sul cuneo di spinta e cioè peso proprio del terreno tenendo conto anche dell'eventuale presenza della falda (W), carichi sul terrapieno, resistenza per attrito e per coesione lungo la superficie di rottura (R e C) e resistenza per coesione lungo la parete (A);
- dalle equazioni di equilibrio si ricava il valore della spinta S sulla parete.

Questo processo viene iterato fino a trovare l'angolo di rottura per cui la spinta risulta massima. La convergenza non si raggiunge se il terrapieno risulta inclinato di un angolo maggiore dell'angolo d'attrito del terreno. Nei casi in cui è applicabile il metodo di Coulomb (profilo a monte rettilineo e carico uniformemente distribuito) i risultati ottenuti col metodo di

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESMA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 25 di 151

Culmann coincidono con quelli del metodo di Coulomb.

Il metodo, per come è stato descritto, non permette di ricavare il diagramma delle pressioni agente sulla parete (e quindi le sollecitazioni lungo la parete) e inoltre risulta di difficile determinazione il punto di applicazione della spinta.

Nell'ambito dello specifico Software utilizzato, il procedimento è stato implementato suddividendo l'altezza della parete in tanti tratti di ampiezza dz , al fine di ricavare l'andamento delle pressioni lungo l'altezza del muro; in corrispondenza di ogni ordinata z_i si trova il cuneo di rottura e la spinta **S_i** ottenendo la distribuzione della spinta **S(z)** lungo l'altezza della parete.

Nota la distribuzione delle spinte lungo l'altezza della parete, la pressione ad una generica profondità z , rispetto alla sommità della parete, è espressa da:

$$\sigma(z) = \frac{ds}{dz}$$

Noto il diagramma delle pressioni è possibile ricavare il punto di applicazione della spinta. Inoltre dal diagramma delle pressioni è facile ricavare l'andamento delle sollecitazioni lungo la parete, con gli usuali metodi della scienza delle costruzioni.

Per l'attrito paramento – terreno si utilizza il valore $\delta = 0.6 \varphi'$ mentre per quanto riguarda l'attrito fondazione muro – terreno, in funzione dell'angolo d'attrito del terreno, si sono assunti i seguenti valori:

per $\varphi < 30^\circ \delta = \tan \varphi'$;

per $\varphi > 35^\circ \delta = 0.85 \tan \varphi'$;

per $30^\circ \leq \varphi \leq 35^\circ \delta$ si ricava per interpolazione lineare

Infine l'adesione ca terra-opera sarà considerata nulla.

8.4.-.. Coefficienti sismici

Il § 7.11.3.5.2 del DM 18, precisa che l'analisi della sicurezza dei muri di sostegno in condizioni sismiche, può essere eseguite mediante i metodi pseudo-statici o i metodi degli spostamenti. Nell'analisi pseudo-statica, l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico. Nelle verifiche, i



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

26 di 151

valori dei coefficienti sismici orizzontale k_h e verticale k_v possono essere valutati mediante le espressioni:

$$k_h = \beta_s \cdot \frac{a_{\max}}{g} \quad [7.11.3]$$

$$k_v = \pm 0,5 \cdot k_h \quad [7.11.4]$$

dove

β_s = coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito;

a_{\max} = accelerazione orizzontale massima attesa al sito;

g = accelerazione di gravità.

In assenza di analisi specifiche della risposta sismica locale, l'accelerazione massima attesa al sito può essere valutata con la relazione

$$a_{\max} = S \cdot a_g = (S_s \cdot S_T) \cdot a_g \quad [7.11.5]$$

dove

S = coefficiente che comprende l'effetto dell'amplificazione stratigrafica (S_s) e dell'amplificazione topografica (S_T), di cui al § 3.2.3.2;

a_g = accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido.

β_s : coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito, che assume i valori specificati di seguito:

Tab. 7.11.I – Coefficienti di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito

	Categoria di sottosuolo	
	A	B, C, D, E
	β_s	β_s
$0,2 < a_g (g) \leq 0,4$	0,30	0,28
$0,1 < a_g (g) \leq 0,2$	0,27	0,24
$a_g (g) \leq 0,1$	0,20	0,20

Nelle analisi eseguite con il metodo pseudostatico, i valori dei coefficienti sismici orizzontali e verticali, nelle verifiche allo stato limite ultimo, potranno essere assunti come definito al paragrafo 7.11.6.2.1 delle NTC anche per i muri su pali, con l'avvertenza di sostituire le relazioni 7.11.6 e 7.11.7 delle stesse norme tecniche con le espressioni di seguito riportate (Manuale RFI):

$$k_h = 2 \cdot \beta_m \cdot S_T \cdot S_s \cdot \frac{a_g}{g} \quad k_v = \frac{1}{2} \cdot k_h$$

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESSA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 27 di 151

8.5.-..Spinte del terreno in Fase sismica

In condizioni sismiche si adotta la formulazione di Culmann come già illustrata al precedente § **Errore. L'origine riferimento non è stata trovata.**, inserendo nell'equazione risolutiva anche la forza di inerzia del cuneo di spinta.

8.6.-..Carichi Accidentali

Le opere di sostegno oggetto di dimensionamento, sia nel caso di muri di sostegno che di sottoscarpa, sono soggette alle azioni accidentali da traffico veicolare.

I carichi variabili associati al passaggio dei veicoli, vengono schematizzati, ai fini del calcolo, con dei carichi uniformi $q_{vk} = 20\text{ kN/mq}$.

8.7.-..Urto

Si considerano, a favore di sicurezza, le sollecitazioni derivanti dall'azione dell'urto pari a $F_{urto} = 100 \text{ kN}$, applicata a 1.0m dal piano della pavimentazione.

8.8.-..Combinazioni di Carico

Sulla base della definizione dei carichi di cui sopra, in accordo a quanto prescritto dal DM 17/01/2018, sono state individuate le combinazioni di carico per le verifiche di stati limite ultimi e di esercizio in condizioni statiche e in condizioni sismiche.

- combinazione fondamentale (SLU)
- combinazione di esercizio (SLE)
- combinazione sismica (SLV): il coefficiente di combinazione per il carico variabile Q_1 è pari a 0

Ai fini della scelta dei coefficienti parziali da applicare alle azioni (γ), la norma definisce inoltre, per il caso specifiche delle opere di sostegno, due possibili approcci progettuali ovvero:

Ai fini della scelta dei coefficienti parziali da applicare alle azioni (γ), la norma definisce inoltre, per il caso specifiche delle opere di sostegno, due possibili approcci progettuali ovvero:

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESSA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 28 di 151

Approccio 1:

Fase Statica: A1+M1+R1 (STR – Combinazione per le verifiche strutturali)

A2+M2+R1 (GEO – Combinazione per le verifiche geotecniche)

Fase Sismica: 1+M1+R1 (EQK-STR – Combinazione per le verifiche strutturali in fase sismica)
 1+M2+R1 (EQK-GEO – Combinazione per le verifiche geotecniche in fase sismica)

Approccio 2:

Fase Statica: A1+M1+R3 (STR / GEO – Combinazione per le verifiche strutturali e geotecniche)

Fase Sismica: 1+M1+R3 (EQK- STR/GEO – Combinazione per le verifiche strutturali e geotecniche in fase sismica)
 essendo:

Nel caso in esame si opererà utilizzando l'APPROCCIO 2.

Per un riepilogo delle Combinazioni di Calcolo considerate nelle analisi si rimanda ai tabulati di calcolo in allegato.

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

 COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
 RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 29 di 151

9.-..CRITERI GENERALI DI VERIFICA DELLE OPERE

Nel seguente paragrafo si riporta una descrizione riguardante procedure e criteri di calcolo adottati per l'effettuazione di tutte le verifiche prescritte dalla normativa vigente.

9.1.-..Verifiche geotecniche

Le verifiche geotecniche sono quelle che coinvolgono la resistenza del terreno nell'ambito di quelle prescritte dalla normativa e come già illustrate al paragrafo precedente.

9.1.1.-..Verifica allo scorrimento

Per la verifica a scorrimento del muro lungo il piano di fondazione deve risultare che la somma di tutte le forze parallele al piano di posa che tendono a fare scorrere il muro, sia minore di tutte le forze resistenti lungo la stessa direzione.

La verifica a scorrimento risulta in particolare soddisfatta se il rapporto fra la risultante delle forze resistenti allo scivolamento (**Fr**) fattorizzata secondo un opportuno coefficiente parziale γ_r stabilito dalla normativa e la risultante delle forze mobilitanti (**Fs**) risulti non inferiore all'unità:

$$(F_r / \gamma_r) / F_s \geq 1$$

ovvero che il rapporto Fr/Fs risulti non inferiore di γ_r , fissato dalla normativa pari ad 1,1 per verifiche in fase statica e pari ad 1,0, per le verifiche in fase sismica.

Le forze che intervengono nella **Fs** sono: la componente della spinta parallela al piano di fondazione e la componente delle forze d'inerzia parallela al piano di fondazione.

La forza resistente è data dalla resistenza d'attrito e dalla resistenza per adesione lungo la base della fondazione.

Detta **N** la componente normale al piano di fondazione del carico totale gravante in fondazione e indicando con δ_f l'angolo d'attrito terreno-fondazione, con **c_a** l'adesione terreno-fondazione e con **B_r** la larghezza della fondazione reagente, la forza resistente può esprimersi come

$$F_r = N \operatorname{tg} \delta_f + c_a B_r$$

In casi particolari specificati dalla normativa, come già descritto al precedente § **Errore. L'origine riferimento non è stata trovata.**, è possibile eventualmente tener conto della

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

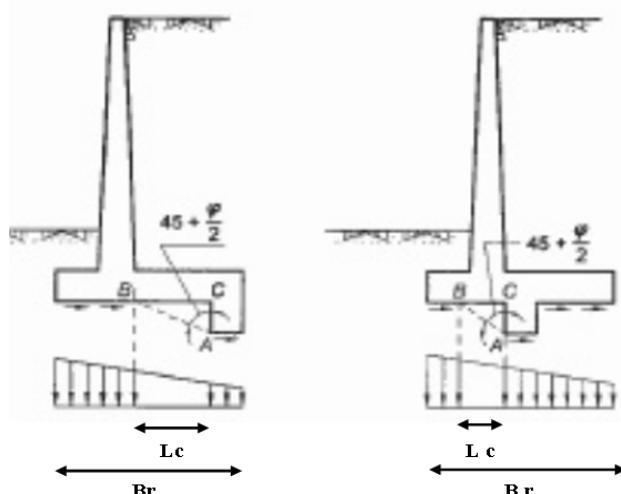
A

30 di 151

resistenza passiva S_p del terreno a valle del muro.

Come già ampiamente illustrato al paragrafo precedente, la valutazione delle azioni resistenti e di quelle mobilitanti, dovrà tener conto dei coefficienti A ed M fissati dalla normativa per la combinazioni di verifica specifica.

Nel caso di fondazione con dente, è possibile in linea generale tener conto della resistenza passiva sviluppatasi lungo il cuneo passante per lo spigolo inferiore del dente, secondo quanto riportato negli schemi delle figure seguenti:



Il procedimento utilizzato dal Software fa riferimento in particolare alle teorie di Lancellotta-Calavera, per i cui dettagli si rimanda alla letteratura tecnica; nella fattispecie, la procedura di calcolo implementata, prevede la definizione dello schema geometrico del cuneo di rottura, attraverso un procedimento iterativo volto a determinare il coefficiente di sicurezza a scorrimento minimo.

In dipendenza della geometria della fondazione e del dente, dei parametri geotecnici del terreno e del carico risultante in fondazione, tale cuneo può avere forma triangolare o trapezoidale.

Detta pertanto \mathbf{N} la componente normale del carico agente sul piano di posa della fondazione, \mathbf{Q} l'aliquota di carico gravante sul cuneo passivo, \mathbf{S}_p la resistenza passiva, \mathbf{L}_c l'ampiezza del cuneo e indicando con δ_f l'angolo d'attrito terreno-fondazione, con c_a l'adesione terreno-fondazione e con B_r la larghezza della fondazione reagente, la forza resistente può esprimersi

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESMA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 31 di 151

come:

$$Fr = (N - Q) \cdot \operatorname{tg}(\delta_f) + Sp + ca \cdot Lr$$

con $Lr = Br - Lc$

Per quanto riguarda l'attrito fondazione muro – terreno considerato ai fini delle verifiche di scorrimento sul piano di posa della fondazione, si è assunto quanto segue:

per $\phi < 30^\circ$ $\mu = \operatorname{tg} \phi'$;

per $\phi > 35^\circ$ $\mu = 0.85 \operatorname{tg} \phi'$;

per $30^\circ \leq \phi \leq 35^\circ$ μ si ricava per interpolazione lineare

Infine l'adesione **ca** terra-opera è stata assunta pari al valore di coesione del terreno di fondazione.

9.1.2.-..Verifica a carico limite

Per la valutazione del carico limite delle fondazioni dirette si utilizza il criterio di Brinch-Hansen di cui nel seguito si riporta la relativa trattazione teorica:

Dette:

c Coesione

ca Adesione lungo la base della fondazione ($ca \leq c$)

V Azione tagliante

φ Angolo d'attrito

δ Angolo di attrito terreno fondazione

γ Peso specifico del terreno

K_p Coefficiente di spinta passiva espresso da $K_p = \tan 2(45^\circ + \varphi/2)$

B Larghezza della fondazione

L Lunghezza della fondazione

D Profondità del piano di posa della fondazione

η inclinazione piano posa della fondazione

P Pressione geostatica in corrispondenza del piano di posa della fondazione

qult Carico ultimo della fondazione

Risulta:

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	32 di 151

Caso generale

$$q_{ult} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q + 0.5 \cdot B \cdot \gamma \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot d_\gamma \cdot i_\gamma \cdot g_\gamma \cdot b_\gamma$$

Caso di terreno puramente coesivo $\phi = 0$

$$q_{ult} = 5.14 \cdot c \cdot (1 + s_c + d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c) + q$$

in cui d_c , d_q e d_γ sono i fattori di profondità, s_c , s_q e s_γ sono i fattori di forma, i_c , i_q e i_γ sono i fattori di inclinazione del carico, b_c , b_q e b_γ , sono i fattori di inclinazione del piano di posa e g_c , g_q e g_γ sono fattori che tengono conto del fatto che la fondazione poggi su un terreno in pendenza.

I fattori N_c , N_q , N_γ sono espressi come:

$$N_q = K_p e^{\pi \operatorname{tg} \varphi}$$

$$N_c = (N_q - 1) \operatorname{ctg} \varphi$$

$$N_\gamma = 1.5(N_q - 1) \operatorname{tg} \varphi$$

Fattori di forma

per $\phi = 0$	per $\phi > 0$
$s_c = 0.2 \frac{B}{L}$ $s_q = 1 + \frac{N_q B}{N_c L}$ $s_\gamma = 1 - 0.4 \frac{B}{L}$	$s_c = 1 + \frac{B}{L} \operatorname{tg} \phi$ $s_q = 1 + \frac{B}{L} \operatorname{tg} \phi$ $s_\gamma = 1 - 0.4 \frac{B}{L}$

Fattori di profondità

$$k = \frac{D}{B} \quad \text{se} \quad \frac{D}{B} \leq 1$$

$$k = \operatorname{arctg} \frac{D}{B} \quad \text{se} \quad \frac{D}{B} > 1$$

Fattori inclinazione del carico

Indicando con V e H le componenti del carico rispettivamente perpendicolare e parallela alla base e con Af l'area efficace della fondazione ottenuta come $Af = B' \times L'$ (B' e L' sono legate alle dimensioni effettive della fondazione B, L e all'eccentricità del carico eB, eL dalle relazioni $B' = B - 2e_B$ $L' = L - 2e_L$) con η l'angolo di inclinazione della fondazione espresso in gradi ($\eta=0$ per fondazione orizzontale).

I fattori di inclinazione del carico si esprimono come:

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

33 di 151

per $\phi = 0$	per $\phi > 0$
$i_c = \frac{1}{2} \left(1 - \sqrt{1 - \frac{H}{A_f c_a}} \right)$	$i_c = i_q - \frac{1 - i_q}{N_q - 1}$
	$i_q = \left(1 - \frac{0.5H}{V + A_f c_a \cot \phi} \right)^5$
Per $\eta = 0$	$i_\gamma = \left(1 - \frac{0.7H}{V + A_f c_a \cot \phi} \right)^5$
Per $\eta > 0$	$i_\gamma = \left(1 - \frac{(0.7 - \eta^\circ / 450^\circ)H}{V + A_f c_a \cot \phi} \right)^5$

Fattori inclinazione del piano di posa della fondazione

per $\phi = 0$	per $\phi > 0$
$b_c = \frac{\eta^\circ}{147^\circ}$	$b_c = 1 - \frac{\eta^\circ}{147^\circ}$ $b_q = e^{-2\eta g \phi}$ $b_\gamma = e^{-2.7\eta g \phi}$

Fattori di inclinazione del terreno

per $\phi = 0$	per $\phi > 0$
$g_c = \frac{\beta^\circ}{147^\circ}$	$g_c = 1 - \frac{\beta^\circ}{147^\circ}$ $g_q = g_\gamma = (1 - 0.5 \operatorname{tg} \beta)^5$

Si precisa infine che, in relazione alle specifiche di normativa di cui al precedente § **Errore. L'origine riferimento non è stata trovata.**, ai fini delle verifiche, al valore di q_{ult} determinato con i criteri di cui sopra, va applicato un coefficiente parziale di sicurezza R pari ad **1.4** per le verifiche in fase statica ovvero pari ad **1.2** per le verifiche in fase sismica, ovvero, equivalentemente, i coefficienti di sicurezza q_{ult}/q_d , dovranno risultare non inferiori ai predetti valori nelle due fasi di verifica citate.

9.1.3... Verifica a ribaltamento

La verifica al ribaltamento dell'opera di sostegno, prevede la valutazione del coefficiente di sicurezza nei confronti del meccanismo di rotazione dell'opera rispetto al vertice esterno della fondazione.

Nella fattispecie, detti:

M_{rib} : momento delle azioni ribaltanti;

M_{sta} : momento delle azioni stabilizzanti

occorrerà verificare quanto segue:

$$M_{sta} / R \geq M_{rib}$$

Con R pari ad 1.15 per le verifiche statiche e 1.00 per le verifiche in fase sismica, ovvero,



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

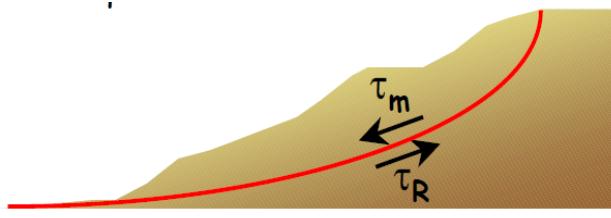
A

34 di 151

equivalentemente, il rapporto M_{sta}/M_{rib} dovrà risultare non inferiore ai predetti valori nelle due fasi di verifica citate.

9.1.4.-..Stabilità Globale

Nel presente paragrafo sono illustrati i Criteri generali adottati per l'effettuazione delle Verifiche di Stabilità Globale prescritte dalla normativa. In generale, ciascuno metodo va alla ricerca dei potenziali superfici di scivolamento, generalmente di forma circolare, in qualche caso anche di forma diversa, rispetto a cui effettuare un equilibrio alla rotazione (o roto-traslazione) della potenziale massa di terreno coinvolta nel possibile movimento e quindi alla determinazione di un coefficiente di sicurezza coefficiente di sicurezza disponibile, espresso in via generale tra la resistenza al taglio disponibile lungo la superficie S e quella effettivamente mobilitata lungo la stessa superficie, ovvero:



$$FS = \frac{\int \tau_{rott}}{\int \tau_{mob}}$$

Si procede generalmente suddividendo la massa di terreno coinvolta nella verifica in una serie di conci di dimensione b, interessati da azioni taglienti e normali sulle superfici di delimitazione dello stesso come di seguito rappresentato.

Per il caso in esame, le verifiche sono state effettuate rispetto a superfici di forma circolare, utilizzando il metodo di **Bishop**, per i cui dettagli si rimanda a quanto esposto a riguardo nella letteratura tecnica.

Le verifiche sono state effettuate rispetto a famiglie di superfici potenziali di rottura disegnate in maniera tale da non intersecare le opere, escludendo quindi ai fini della stabilità la resistenza al taglio locale offerta dalle opere, fermo restando tutte le prescrizioni definite dalla normativa per questo tipo di verifica, come già illustrate precedentemente; riguardo quest'ultimo aspetto, si segnala, come già ampiamente illustrato in precedenza, che la norma impone di fattorizzare con un coefficiente parziale R le resistenze, che assume valore 1.1 per le verifiche statiche ed 1.2 per le verifiche in fase sismica, ovvero, equivalentemente, che il

valore di F_s come precedentemente definito, risultati non inferiore ai predetti valori.

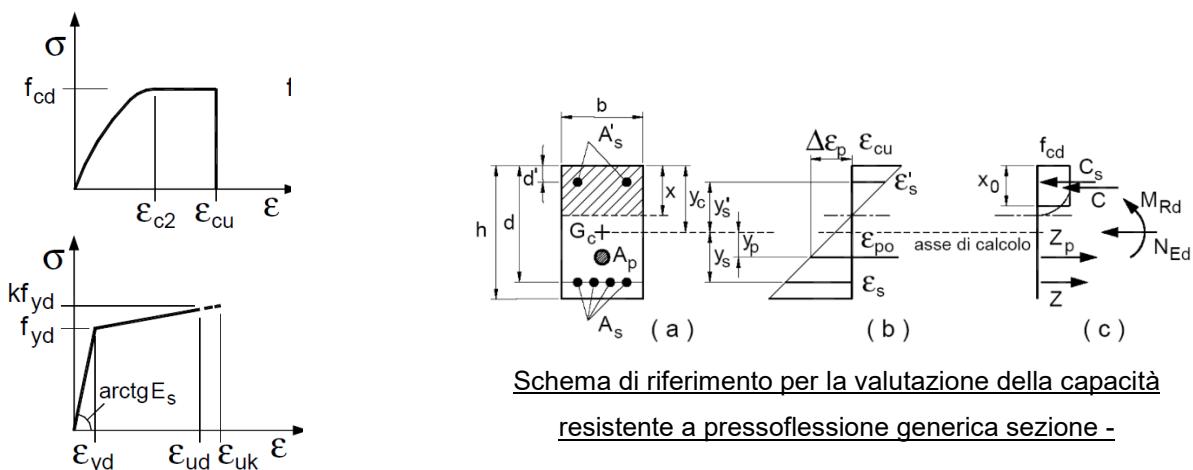
9.2.-. Verifiche strutturali

I criteri generali di verifica utilizzati per la valutazione delle capacità resistenti delle sezioni, per la condizione SLU, e per le massime tensioni nei materiali nonché per il controllo della fessurazione, relativamente agli SLE, sono quelli definiti al p.to 4.1.2 del DM 17.01.18.

9.2.1.-. VERIFICHE ALLO SLU

9.2.1.1.-. Pressoflessione sezioni in c.a.

La determinazione della capacità resistente a flessione/pressoflessione della generica sezione in c.a., viene effettuata con i criteri di cui al punto 4.1.2.3.4.2 del DM 18, secondo quanto riportato schematicamente nelle figure seguito, tenendo conto dei valori delle resistenze e deformazioni di calcolo riportate al paragrafo dedicato alle caratteristiche dei materiali:



Schema di riferimento per la valutazione della capacità resistente a pressoflessione generica sezione -

Legami costitutivi Calcestruzzo ed Acciaio

La verifica consiste nel controllare il soddisfacimento della seguente condizione:

$$M_{Rd} = M_{Rd}(N_{Ed}) \geq M_{Ed}$$

dove

M_{Rd} è il valore di calcolo del momento resistente corrispondente a N_{Ed} ;

N_{Ed} è il valore di calcolo della componente assiale (sforzo normale) dell'azione;

M_{Ed} è il valore di calcolo della componente flettente dell'azione.



ITALFERR

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

36 di 151

9.2.1.2.-. Taglio sezioni in c.a.

La resistenza a taglio VRd degli elementi strutturali in c.a., può essere valutata secondo le formulazioni fornite al § 4.1.2.3.5 del DM 17.01.18, riferite sia al caso di “elementi privi di armatura a taglio” sia al caso di “elementi armati a taglio”. Per il caso di una membratura priva di armatura specifica, risulta pari a:

$$V_{Rd} = \left\{ 0.18 \cdot k \cdot \frac{(100 \cdot \rho_1 \cdot f_{ck})^{1/3}}{\gamma_c + 0.15 \cdot \sigma_{cp}} \right\} \cdot b_w \cdot d \geq v_{min} + 0.15 \cdot \sigma_{cp} \cdot b_w d$$

- $v_{min} = 0.035 \cdot k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$;
- $k = 1 + (200/d)^{1/2} \leq 2$;
- $\rho_1 = A_{sw}/(b_w \cdot d)$
- $d =$ altezza utile per piedritti soletta superiore ed inferiore;
- $b_w = 1000$ mm larghezza utile della sezione ai fini del taglio.

In presenza di armatura, invece, la resistenza a taglio VRd è il minimo tra la resistenza a taglio trazione VRsd e la resistenza a taglio compressione VRcd, che assumono nell'ordine le seguenti espressioni:

$$V_{Rsd} = 0.9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot (\cot \alpha + \cot \theta) \cdot \sin \alpha ; \quad V_{Rcd} = 0.9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f'_{cd} \cdot \frac{(\cot \alpha + \cot \theta)}{(1 + \cot^2 \theta)}$$

Essendo: $1 \leq \cot \theta \leq 2,5$

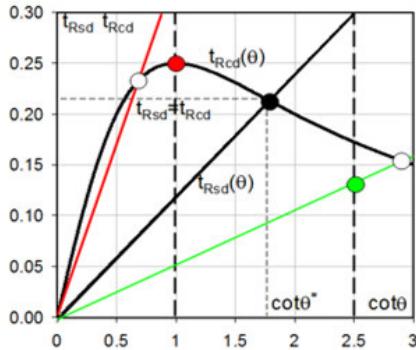
Per quanto riguarda in particolare le verifiche a taglio per elementi armati a taglio, si è fatto riferimento al metodo del traliccio ad inclinazione variabile, in accordo a quanto prescritto al punto 4.1.2.3.5.2 del DM 17.01.18 considerando ai fini delle verifiche, un angolo θ di inclinazione delle bielle compresse del traliccio resistente tale da rispettare la condizione $1 \leq \cot \theta \leq 2,5$ $45^\circ \geq \theta \geq 21.8^\circ$.

L'angolo effettivo di inclinazione delle bielle (θ) assunto nelle verifiche è stato in particolare valutato, nell'ambito di un problema di verifica, tenendo conto di quanto di seguito indicato :

$$\cot \theta^* = \sqrt{\frac{V \cdot \alpha_c}{\omega_{sw}}} - 1$$

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	37 di 151



- Se la $\cot\theta^*$ è compresa nell'intervallo (1,0-2,5) è possibile valutare il taglio resistente $V_{Rd}(=V_{Rcd}=V_{Rsd})$
- Se la $\cot\theta^*$ è maggiore di 2,5 la crisi è da attribuirsi all'armatura trasversale e il taglio resistente $V_{Rd}(=V_{Rsd})$ coincide con il massimo taglio sopportato dalle armature trasversali valutabile per una $\cot\theta=2,5$.
- Se la $\cot\theta^*$ è minore di 1,0 la crisi è da attribuirsi alle bielle compresse e taglio resistente $V_{Rd}(=V_{Rcd})$ coincide con il massimo taglio sopportato dalle bielle di calcestruzzo valutabile per una $\cot\theta=1,0$.

(θ^* angolo di inclinazione delle bielle cui corrisponde la crisi contemporanea di bielle compresse ed armature)

Dove:

$$v = f'cd / fcd = 0.5$$

$f'cd$ = resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo d'anima

$f cd$ = resistenza a compressione di calcestruzzo d'anima

α_c	coefficiente maggiorativo pari a	1	per membrature non compresse
		$1 + \sigma_{cp}/f_{cd}$	per $0 \leq \sigma_{cp} < 0,25 f_{cd}$
		1,25	per $0,25 f_{cd} \leq \sigma_{cp} \leq 0,5 f_{cd}$
		$2,5(1 - \sigma_{cp}/f_{cd})$	per $0,5 f_{cd} < \sigma_{cp} < f_{cd}$

$$\omega_{sw} : \text{Percentuale meccanica di armatura trasversale. } \omega_{sw} = \frac{A_{sw} f_{yd}}{A_c f_{cd}}$$

9.2.2.-. VERIFICA SLE

La verifica nei confronti degli Stati limite di esercizio, consiste nel controllare, con riferimento alle sollecitazioni di calcolo corrispondenti alle Combinazioni di Esercizio il tasso di Lavoro nei Materiali e l'ampiezza delle fessure attesa, secondo quanto di seguito specificato.

9.2.2.1.-. Verifiche alle tensioni

La verifica delle tensioni in esercizio consiste nel controllare il rispetto dei limiti tensionali previsti per il calcestruzzo e per l'acciaio per ciascuna delle combinazioni di carico caratteristiche "Rara" / "Frequente" e "Quasi Permanente"; i valori tensionali nei materiali sono valutati secondo le note teorie di analisi delle sezioni in c.a. in campo elastico e con calcestruzzo "non reagente", adottando come limiti di riferimento, trattandosi nel caso in

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 38 di 151					

specie di opere Ferroviarie, quelli indicati nel documento di RFI “ Manuale di Progettazione delle Opere Civili – Parte II – Sezione 2 / Ponti e Strutture – RFI DTC SI PS MA IFS 001 B, che al § 2.5.1.8.3.2.1 indica quanto segue:

Strutture in C.A.

Tensioni di compressione del calcestruzzo

Devono essere rispettati i seguenti limiti per le tensioni di compressione nel calcestruzzo:

- Per combinazione di carico caratteristica (rara): 0,55 f_{ck} ;
- Per combinazioni di carico quasi permanente: 0,40 f_{ck} ;
- Per spessori minori di 5 cm, le tensioni normali limite di esercizio sono ridotte del 30%.

Tensioni di trazione nell'acciaio

Per le armature ordinarie, la massima tensione di trazione sotto la combinazione di carico caratteristica (rara) non deve superare 0,75 f_{yk} .

9.2.2.2.-.. Verifiche a fessurazione

La verifica di fessurazione consiste nel controllare l'ampiezza dell'apertura delle fessure sotto combinazione di carico frequente e combinazione quasi permanente. Essendo la struttura a contatto col terreno si considerano condizioni ambientali aggressive; le armature di acciaio ordinario sono ritenute poco sensibili [NTC – Tabella 4.1.IV]

In relazione all'aggressività ambientale e alla sensibilità dell'acciaio, l'apertura limite delle fessure è riportato nel prospetto seguente:

Tabella 1 – Criteri di scelta dello stato limite di fessurazione e Condizioni Ambientali

Gruppi di esigenza	Condizioni ambientali	Combinazione di azione	Armatura			
			Sensibile		Poco sensibile	
			Stato limite	wd	Stato limite	wd
a	Ordinarie	frequente	ap. fessure	$\leq w_2$	ap. fessure	$\leq w_3$
		quasi permanente	ap. fessure	$\leq w_1$	ap. fessure	$\leq w_2$
b	Aggressive	frequente	ap. fessure	$\leq w_1$	ap. fessure	$\leq w_2$
		quasi permanente	decompressione	-	ap. fessure	$\leq w_1$
c	Molto Aggressive	frequente	formazione fessure	-	ap. fessure	$\leq w_1$
		quasi permanente	decompressione	-	ap. fessure	$\leq w_1$

 ITALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO PIAZZALI					
RELAZIONE DI CALCOLO MURI	COMMESMA RS3V	LOTTO 40	CODIFICA D 29 CL	DOCUMENTO PT 02 00 001	REV. A	FOGLIO 39 di 151

Tabella 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

CONDIZIONI AMBIENTALI	CLASSE DI ESPOSIZIONE
Ordinarie	X0, XC1, XC2, XC3, XF1
Aggressive	XC4, XD1, XS1, XA1, XA2, XF2, XF3
Molto aggressive	XD2, XD3, XS2, XS3, XA3, XF4

Risultando:

$$w_1 = 0.2 \text{ mm}$$

$$w_2 = 0.3 \text{ mm}$$

$$w_3 = 0.4 \text{ mm}$$

Data la maggior restrittività, alle prescrizioni normative presenti in NTC si sostituiscono in tal caso quelle fornite dal “*Manuale di Progettazione delle Opere Civili*” secondo cui la verifica nei confronti dello stato limite di apertura delle fessure va effettuata utilizzando le sollecitazioni derivanti dalla combinazione caratteristica (rara).

Per strutture in condizioni ambientali aggressive o molto aggressive, qual è il caso delle strutture in esame così come identificate nel DM 17.1.2018, per tutte le strutture a permanente contatto con il terreno e per le zone non ispezionabili di tutte le strutture, l'apertura convenzionale delle fessure dovrà risultare:

- Combinazione Caratteristica (Rara) $\delta_f \leq w_1 = 0.2 \text{ mm}$

Riguardo infine il valore di calcolo delle fessure da confrontare con i valori limite fissati dalla norma, si è utilizzata la procedura riportata al C4.1.2.2.4.5 della Circolare n. 7/19.



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	40 di 151

10.-..ORIGINE E CARATTERISTICHE DEI CODICI DI CALCOLO

Tutte le Analisi e Verifiche esposte nel presente documento sono state effettuate con l'Ausilio dei seguenti Software di calcolo:

•“ MAX - ver 15” (Analisi e Calcolo Muri di Sostegno) prodotto e distribuito dalla Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS)

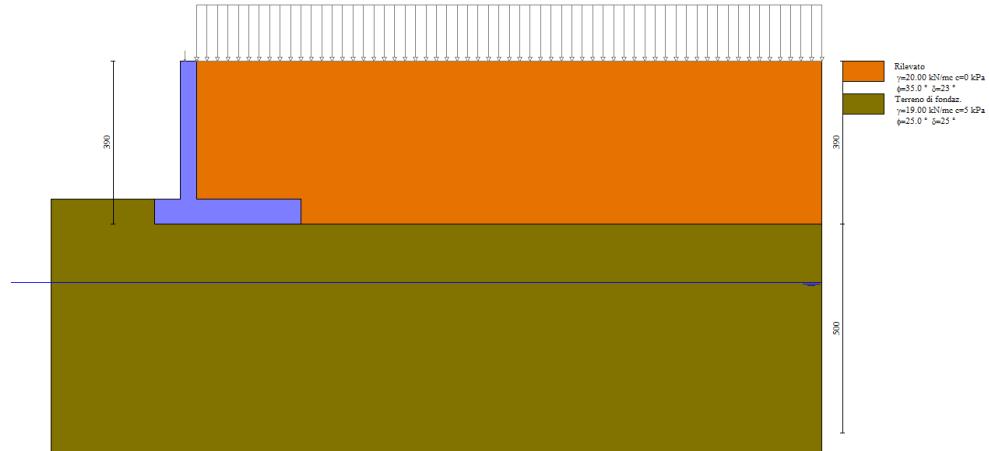
RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	41 di 151

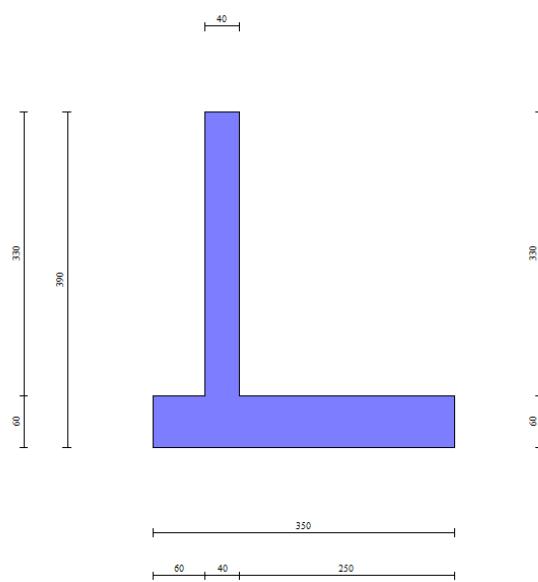
11.-..ANALISI E VERIFICHE MURO

Di seguito si riportano i risultati delle analisi dei muri in oggetto.

11.1.-..Modello di calcolo



Modello di calcolo muro



Geometria muro

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

42 di 151

11.2.-..Risultati



Sintesi FS verifiche globali

	n°	Combinazione	Sismica	FSsco	FSqlim	FSrib	FSstab	FShyd	FSupl
*	1	STR (A1-M1-R3)		2.421	2.221	--	--	--	--
	2	STR (A1-M1-R3)		2.443	2.324	--	--	--	--
	3	STR (A1-M1-R3)	H + V	2.202	2.498	--	--	--	--
	4	STR (A1-M1-R3)	H - V	2.139	2.607	--	--	--	--
	5	STR (A1-M1-R3)		2.915	1.972	--	--	--	--
	6	STR (A1-M1-R3)		2.749	2.000	--	--	--	--
	7	STR (A1-M1-R3)		2.587	2.126	--	--	--	--
	8	STR (A1-M1-R3)		2.970	2.112	--	--	--	--
	9	STR (A1-M1-R3)		2.792	2.145	--	--	--	--
	10	STR (A1-M1-R3)		2.620	2.209	--	--	--	--
	11	GEO (A2-M2-R2)		--	--	--	1.447	--	--
	12	GEO (A2-M2-R2)		--	--	--	1.499	--	--
	13	GEO (A2-M2-R2)	H + V	--	--	--	1.811	--	--
	14	GEO (A2-M2-R2)	H - V	--	--	--	1.809	--	--
	15	EQU (A1-M1-R3)		--	--	6.538	--	--	--
	16	EQU (A1-M1-R3)		--	--	6.331	--	--	--
	17	EQU (A1-M1-R3)	H + V	--	--	5.023	--	--	--
	18	EQU (A1-M1-R3)	H - V	--	--	3.977	--	--	--

Sintesi risultati verifiche Geotecniche

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

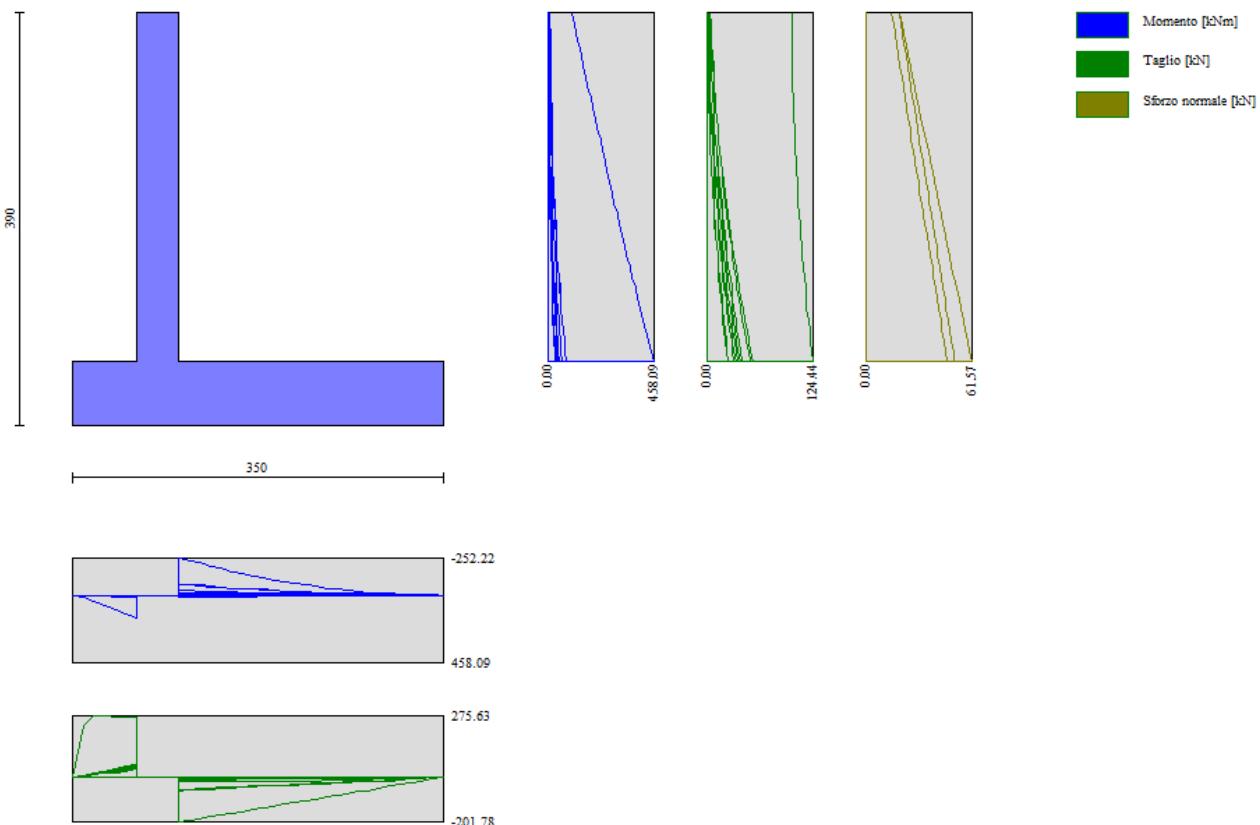
40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

43 di 151


Inviluppo sollecitazioni sul muro

11.3...Verifica concio fuori terra

$$\text{Med} = 2.93 \text{kN}\cdot\text{m} \cdot 1.5 = 4.4 \text{kN}\cdot\text{m}$$

$$\text{Ved} = 2.60 \text{kN} \cdot 1.5 = 3.9 \text{kN}$$

$$\text{Med rara} = 2.93 \text{kN}\cdot\text{m}$$

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

CALCESTRUZZO -	Classe:	C30/37
	Resis. compr. di progetto fcd:	17.000 MPa
	Resis. compr. ridotta fcd':	8.500 MPa
	Def.unit. max resistenza ec2:	0.0020
	Def.unit. ultima ecu:	0.0035
	Diagramma tensione-deformaz.:	Parabola-Rettangolo
	Modulo Elastico Normale Ec:	32836.0 MPa
	Resis. media a trazione fctm:	2.900 MPa
	Coeff. Omogen. S.L.E.:	15.00

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	44 di 151

Coeff. Omogen. S.L.E.: 15.00

ACCIAIO -	Tipo:	B450C
	Resist. caratt. snervam. fyk:	450.00 MPa
	Resist. caratt. rottura ftk:	450.00 MPa
	Resist. snerv. di progetto fyd:	391.30 MPa
	Resist. ultima di progetto ftd:	391.30 MPa
	Deform. ultima di progetto Epu:	0.068
	Modulo Elastico Ef	2000000 daN/cm ²
	Diagramma tensione-deformaz.:	Bilineare finito
	Coeff. Aderenza istantaneo $\beta_1^*\beta_2$:	1.00
	Coeff. Aderenza differente $\beta_1^*\beta_2$:	0.50
	Sf limite S.L.E. Comb. Rare:	337.50 MPa

CARATTERISTICHE DOMINIO CONGLOMERATO

Forma del Dominio: Poligonale
Classe Conglomerato: C30/37

N°vertice:	X [cm]	Y [cm]
1	-50.0	0.0
2	-50.0	25.0
3	50.0	25.0
4	50.0	0.0

DATI BARRE ISOLATE

N°Barra	X [cm]	Y [cm]	DiamØ[mm]
1	-42.5	7.5	12
2	-42.5	17.5	12
3	42.5	17.5	12
4	42.5	7.5	12

DATI GENERAZIONI LINEARI DI BARRE

N°Gen. Numero assegnato alla singola generazione lineare di barre
 N°Barra Ini. Numero della barra iniziale cui si riferisce la generazione
 N°Barra Fin. Numero della barra finale cui si riferisce la generazione
 N°Barre Numero di barre generate equidistanti cui si riferisce la generazione
 Ø Diametro in mm delle barre della generazione

N°Gen.	N°Barra Ini.	N°Barra Fin.	N°Barre	Ø
1	1	4	3	12
2	2	3	3	12

ARMATURE A TAGLIO

Diametro staffe: 8 mm
 Passo staffe: 14.3 cm
 Staffe: Una sola staffa chiusa perimetrale

CALCOLO DI RESISTENZA - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNAVA

N Sforzo normale [kN] applicato nel Baric. (+ se di compressione)
 Mx Momento flettente [daNm] intorno all'asse X di riferimento delle coordinate



DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	45 di 151

Vy con verso positivo se tale da comprimere il lembo sup. della sez.
Componente del Taglio [kN] parallela all'asse Y di riferimento delle coordinate

N°Comb.	N	Mx	Vy
1	0.00	4.40	3.90

COMB. RARE (S.L.E.) - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNA

N Sforzo normale [kN] applicato nel Baricentro (+ se di compressione)
Mx Momento flettente [kNm] intorno all'asse X di riferimento (tra parentesi Mom.Fessurazione)
con verso positivo se tale da comprimere il lembo superiore della sezione

N°Comb.	N	Mx	My
1	0.00	2.93	0.00

RISULTATI DEL CALCOLO

Sezione verificata per tutte le combinazioni assegnate

Coprifero netto minimo barre longitudinali: 6.9 cm
Interferro netto minimo barre longitudinali: 8.8 cm
Coprifero netto minimo staffe: 6.1 cm

VERIFICHE DI RESISTENZA IN PRESSO-TENSO FLESSIONE ALLO STATO LIMITE ULTIMO

Ver	S = combinazione verificata / N = combin. non verificata
N	Sforzo normale assegnato [kN] nel baricentro B sezione cls.(positivo se di compressione)
Mx	Componente del momento assegnato [kNm] riferito all'asse x princ. d'inerzia
N Res	Sforzo normale resistente [kN] nel baricentro B sezione cls.(positivo se di compress.)
Mx Res	Momento flettente resistente [kNm] riferito all'asse x princ. d'inerzia
Mis.Sic.	Misura sicurezza = rapporto vettoriale tra (N r,Mx Res,My Res) e (N,Mx,My)
As Totale	Verifica positiva se tale rapporto risulta >=1.000
	Area totale barre longitudinali [cm ²]. [Tra parentesi il valore minimo di normativa]

N°Comb	Ver	N	Mx	N Res	Mx Res	Mis.Sic.	As Totale
1	S	0.00	4.40	0.00	49.42	11.23	11.3(7.5)

METODO AGLI STATI LIMITE ULTIMI - DEFORMAZIONI UNITARIE ALLO STATO ULTIMO

ec max	Deform. unit. massima del conglomerato a compressione
	Deform. unit. massima del conglomerato a compressione
Xc max	Ascissa in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)
Yc max	Ordinata in cm della fibra corrisp. a ec max (sistema rif. X,Y,O sez.)
es min	Deform. unit. minima nell'acciaio (negativa se di trazione)
Xs min	Ascissa in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
Ys min	Ordinata in cm della barra corrisp. a es min (sistema rif. X,Y,O sez.)
es max	Deform. unit. massima nell'acciaio (positiva se di compress.)
Xs max	Ascissa in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)
Ys max	Ordinata in cm della barra corrisp. a es max (sistema rif. X,Y,O sez.)

N°Comb	ec max	Xc max	Yc max	es min	Xs min	Ys min	es max	Xs max	Ys max
1	0.00350	-50.0	25.0	-0.00459	42.5	17.5	-0.01538	-42.5	7.5

POSIZIONE ASSE NEUTRO PER OGNI COMB. DI RESISTENZA

a, b, c Coeff. a, b, c nell'eq. dell'asse neutro aX+bY+c=0 nel rif. X,Y,O gen.



**DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO
NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA
PROGETTO DEFINITIVO
PIAZZALI**

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	46 di 151

x/d Rapp. di duttilità (travi e solette)[§ 4.1.2.1.2.1 NTC]: deve essere < 0.45
C.Rid. Coeff. di riduz. momenti per sola flessione in travi continue

N°Comb	a	b	c	x/d	C.Rid.
1	0.000000000	0.001079120	-0.023477992		

VERIFICHE A TAGLIO

Diam. Staffe: 8 mm
Passo staffe: 14.3 cm [Passo massimo di normativa = 14.4 cm]

Ver	S = comb. verificata a taglio / N = comb. non verificata
Ved	Taglio di progetto [kN] = Vy ortogonale all'asse neutro
Vcd	Taglio compressione resistente [kN] lato conglomerato [formula (4.1.28)NTC]
Vwd	Taglio resistente [kN] assorbito dalle staffe [(4.1.18) NTC]
d z	Altezza utile media pesata sezione ortogonale all'asse neutro Braccio coppia interna [cm] Vengono prese nella media le strisce con almeno un estremo compresso. I pesi della media sono costituiti dalle stesse lunghezze delle strisce.
bw	Larghezza media resistente a taglio [cm] misurate parallel. all'asse neutro E' data dal rapporto tra l'area delle sopradette strisce resistenti e Dmed.
Ctg	Cotangente dell'angolo di inclinazione dei puntini di conglomerato
Acw	Coefficiente maggiorativo della resistenza a taglio per compressione
Ast	Area staffe+legature strettam. necessarie a taglio per metro di pil.[cm ² /m]
A.Eff	Area staffe+legature efficaci nella direzione del taglio di combinaz.[cm ² /m] Tra parentesi è indicata la quota dell'area relativa alle sole legature. L'area della legatura è ridotta col fattore L/d_max con L=lungh.legat.proiettata sulla direz. del taglio e d_max= massima altezza utile nella direz.del taglio.

N°Comb	Ver	Ved	Vcd	Vwd	d z	bw	Ctg	Acw	Ast	A.Eff
1	S	3.90	474.91	111.43	23.7 16.2	100.0	2.500	1.000	0.2	7.0(0.0)

COMBINAZIONI RARE IN ESERCIZIO - MASSIME TENSIONI NORMALI ED APERTURA FESSURE (NTC/EC2)

Ver	S = comb. verificata/ N = comb. non verificata
Sc max	Massima tensione (positiva se di compressione) nel conglomerato [Mpa]
Xc max, Yc max	Ascissa, Ordinata [cm] del punto corrisp. a Sc max (sistema rif. X,Y,O)
Sf min	Minima tensione (negativa se di trazione) nell'acciaio [Mpa]
Xs min, Ys min	Ascissa, Ordinata [cm] della barra corrisp. a Sf min (sistema rif. X,Y,O)
Ac eff.	Area di calcestruzzo [cm ²] in zona tesa considerata aderente alle barre
As eff.	Area barre [cm ²] in zona tesa considerate efficaci per l'apertura delle fessure

N°Comb	Ver	Sc max	Xc max	Yc max	Sf min	Xs min	Ys min	Ac eff.	As eff.
1	S	0.82	-50.0	25.0	-30.5	-42.5	7.5	607	5.7

COMBINAZIONI RARE IN ESERCIZIO - APERTURA FESSURE [§ 7.3.4 EC2]

Ver.	La sezione viene assunta sempre fessurata anche nel caso in cui la trazione minima del calcestruzzo sia inferiore a fctm
e1	Esito della verifica
e2	Massima deformazione unitaria di trazione nel calcestruzzo (trazione -) valutata in sezione fessurata
k1	Minima deformazione unitaria di trazione nel calcestruzzo (trazione -) valutata in sezione fessurata
kt	= 0.8 per barre ad aderenza migliorata [eq.(7.11)EC2]
k2	= 0.4 per comb. quasi permanenti / = 0.6 per comb.frequenti [cfr. eq.(7.9)EC2]
k3	= 0.5 per flessione; =(e1 + e2)/(2*e1) per trazione eccentrica [eq.(7.13)EC2]
k4	= 3.400 Coeff. in eq.(7.11) come da annessi nazionali
Ø	= 0.425 Coeff. in eq.(7.11) come da annessi nazionali
Cf	Diametro [mm] equivalente delle barre tese comprese nell'area efficace Ac eff [eq.(7.11)EC2]
e sm - e cm	Coprifero [mm] netto calcolato con riferimento alla barra più tesa
sr max	Differenza tra le deformazioni medie di acciaio e calcestruzzo [(7.8)EC2 e (C4.1.7)NTC] Tra parentesi: valore minimo = 0.6 Smax / Es [(7.9)EC2 e (C4.1.8)NTC]
	Massima distanza tra le fessure [mm]



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	47 di 151

wk Apertura fessure in mm calcolata = sr max*(e_sm - e_cm) [(7.8)EC2 e (C4.1.7)NTC]. Valore limite tra parentesi
 Mx fess. Componente momento di prima fessurazione intorno all'asse X [kNm]
 My fess. Componente momento di prima fessurazione intorno all'asse Y [kNm]

Comb.	Ver	e1	e2	k2	Ø	Cf	e sm - e cm	sr max	wk	Mx fess	My fess
1	S	-0.00024	0	0.500	12.0	69	0.00009 (0.00009)	453	0.042 (0.20)	31.19	0.00

Incidenza ferri : 70kg/m3

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	48 di 151

12.-..TABULATI DI CALCOLO

Dati

Materiali

Simbologia adottata

n°	Indice materiale
Descr	Descrizione del materiale
Calcestruzzo armato	
C	Classe di resistenza del cls
A	Classe di resistenza dell'acciaio
γ	Peso specifico, espresso in [kN/mc]
R _{ck}	Resistenza caratteristica a compressione, espressa in [kPa]
E	Modulo elastico, espresso in [kPa]
v	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls tesocompresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R _{ck} [kPa]	E [kPa]	v	n	ntc
1	C30/37	C30/37	B450C	24.5170	35000	32587986	0.30	15.00	0.50

Acciai

Descr	f _{yk} [kPa]	f _{uk} [kPa]
B450C	450000	540000

Geometria profilo terreno a monte del muro

Simbologia adottata

(Sistema di riferimento con origine in testa al muro, ascissa X positiva verso monte, ordinata Y positiva verso l'alto)

n°	numero ordine del punto
X	ascissa del punto espresso in [m]
Y	ordinata del punto espresso in [m]
A	inclinazione del tratto espresso in [°]

n°	X [m]	Y [m]	A [°]
1	0.00	0.00	0.000
2	15.00	0.00	0.000

Inclinazione terreno a valle del muro rispetto all'orizzontale 0.000 [°]

Falda

Simbologia adottata

(Sistema di riferimento con origine in testa al muro, ascissa X positiva verso monte, ordinata Y positiva verso l'alto)

n°	numero ordine del punto
X	ascissa del punto espresso in [m]
Y	ordinata del punto espresso in [m]
A	inclinazione del tratto espresso in [°]

n°	X [m]	Y [m]	A [°]

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	49 di 151

n°	X [m]	Y [m]	A [°]
1	-5.00	-5.30	0.000
2	-0.35	-5.30	0.000
3	10.00	-5.30	0.000
4	15.00	-5.30	0.000

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Paramento

Materiale	C30/37
Altezza paramento	3.30 [m]
Altezza paramento libero	3.30 [m]
Spessore in sommità	0.40 [m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.40 [m]
Inclinazione paramento esterno	0.00 [°]
Inclinazione paramento interno	0.00 [°]

Fondazione

Materiale	C30/37
Lunghezza mensola di valle	0.60 [m]
Lunghezza mensola di monte	2.50 [m]
Lunghezza totale	3.50 [m]
Inclinazione piano di posa	0.00 [°]
Spessore	0.60 [m]
Spessore magrone	0.00 [m]

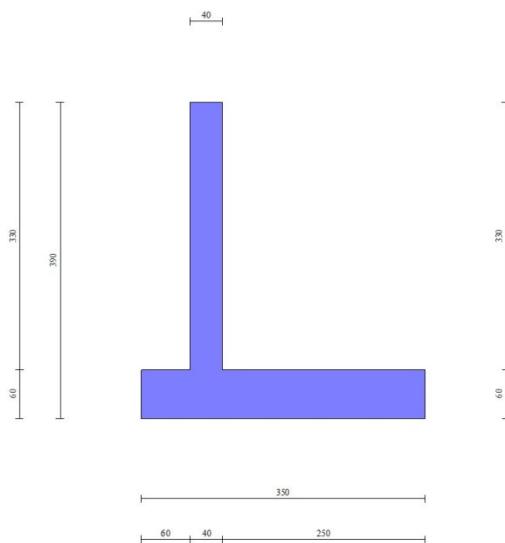


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione terreni

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	50 di 151

Parametri di resistenza
Simbologia adottata

n°	Indice del terreno
Descr	Descrizione terreno
γ	Peso di volume del terreno espresso in [kN/mc]
γ_s	Peso di volume saturo del terreno espresso in [kN/mc]
ϕ	Angolo d'attrito interno espresso in [$^{\circ}$]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [$^{\circ}$]
c	Coesione espressa in [kPa]
c_a	Adesione terra-muro espressa in [kPa]
<u>Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix</u>	
Cesp	Coeff. di espansione laterale (solo per il metodo di Bustamante-Doix)
τ_l	Tensione tangenziale limite, espressa in [kPa]

n°	Descr	γ [kN/mc]	γ_s [kN/mc]	ϕ [$^{\circ}$]	δ [$^{\circ}$]	c [kPa]	c_a [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]
1	Rilevato	20.0000	20.0000	35.000	23.330	0	0		
2	Terreno di fondaz.	19.0000	19.0000	25.000	25.000	5	0		

Stratigrafia
Simbologia adottata

n°	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
α	Inclinazione espresso in [$^{\circ}$]
Terreno	Terreno dello strato
Kwn, Kwt	Costante di Winkler normale e tangenziale alla superficie espressa in Kg/cm ² /cm
<u>Per calcolo pali (solo se presenti)</u>	
Kw	Costante di Winkler orizzontale espressa in Kg/cm ² /cm
Ks	Coefficiente di spinta
Cesp	Coefficiente di espansione laterale (per tutti i metodi tranne il metodo di Bustamante-Doix)
<u>Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')</u>	
Kststa, Kstsis	Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [$^{\circ}$]	Terreno	Kwn [Kg/cm ²]	Kwt [Kg/cm ²]	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kststa	Kstsis
1	3.90	0.000	Rilevato	0.000	0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000
2	5.00	30.000	Terreno di fondaz.	10.000	0.000	0.000	0.000	1.000	0.000	0.000



Fig. 2 - Stratigrafia

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	51 di 151

Condizioni di carico

Simbologia adottata

Carichi verticali positivi verso il basso.

Carichi orizzontali positivi verso sinistra.

Momento positivo senso antiorario.

X	Ascissa del punto di applicazione del carico concentrato espressa in [m]
F _x	Componente orizzontale del carico concentrato espressa in [kN]
F _y	Componente verticale del carico concentrato espressa in [kN]
M	Momento espresso in [kNm]
X _i	Ascissa del punto iniziale del carico ripartito espresso in [m]
X _f	Ascissa del punto finale del carico ripartito espresso in [m]
Q _i	Intensità del carico per x=X _i espresso in [kN]
Q _f	Intensità del carico per x=X _f espresso in [kN]

Condizione n° 1 (perm) - PERMANENTE

Carichi sul muro

n°	Tipo	Dest	X; Y [m]	F _x [kN]	F _y [kN]	M [kNm]	X _i [m]	X _f [m]	Q _i [kN]	Q _f [kN]
1	Concentrato	Paramento	-0.28; 0.00	0.0000	15.0000	0.0000				

Condizione n° 2 (veicolo) - VARIABILE TF

Coeff. di combinazione $\Psi_0=0.75 - \Psi_1=0.75 - \Psi_2=0.00$

Carichi sul terreno

n°	Tipo	X [m]	F _x [kN]	F _y [kN]	M [kNm]	X _i [m]	X _f [m]	Q _i [kN]	Q _f [kN]
1	Distribuito					0.00	15.00	20.0000	20.0000

Condizione n° 3 (vento) - VARIABILE

Coeff. di combinazione $\Psi_0=0.60 - \Psi_1=0.20 - \Psi_2=0.00$

Carichi sul muro

n°	Tipo	Dest	X; Y [m]	F _x [kN]	F _y [kN]	M [kNm]	X _i [m]	X _f [m]	Q _i [kN]	Q _f [kN]
1	Concentrato	Paramento	0.00; 0.00	2.6000	0.0000	3.0000				

Condizione n° 4 (urto) - ECCEZIONALE

Carichi sul muro

n°	Tipo	Dest	X; Y [m]	F _x [kN]	F _y [kN]	M [kNm]	X _i [m]	X _f [m]	Q _i [kN]	Q _f [kN]
1	Concentrato	Paramento	0.00; 0.00	100.0000	0.0000	100.0000				

Normativa

Normativa usata: **Norme Tecniche sulle Costruzioni 2018 (D.M. 17.01.2018) + Circolare C.S.LL.PP. 21/01/2019 n.7**

Coeff. parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni

Carichi	Effetto		Combinazioni statiche					Combinazioni sismiche		
			HYD	UPL	EQU	A1	A2	EQU	A1	A2
Permanenti strutturali	Favorevoli	$\gamma_{G1,fav}$	1.00	0.90	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Permanenti strutturali	Sfavorevoli	$\gamma_{G1,sfav}$	1.00	1.10	1.30	1.30	1.00	1.00	1.00	1.00
Permanenti non strutturali	Favorevoli	$\gamma_{G2,fav}$	0.00	0.80	0.80	0.80	0.80	0.00	0.00	0.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevoli	$\gamma_{G2,sfav}$	1.00	1.50	1.50	1.50	1.30	1.00	1.00	1.00
Variabili	Favorevoli	$\gamma_{Q,fav}$	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevoli	$\gamma_{Q,sfav}$	1.00	1.50	1.50	1.50	1.30	1.00	1.00	1.00

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMessa	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	52 di 151

Carichi	Effetto	Combinazioni statiche						Combinazioni sismiche		
		HYD	UPL	EQU	A1	A2	EQU	A1	A2	
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT,fav}$	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
Variabili da traffico	Sfavorevoli	$\gamma_{QT,sfav}$	1.00	1.50	1.35	1.35	1.15	1.00	1.00	

Coeff. parziali per i parametri geotecnici del terreno

Parametro		Combinazioni statiche		Combinazioni sismiche	
		M1	M2	M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma \tan(\phi)$	1.00	1.25	1.00	1.00
Coesione efficace	$\gamma' c$	1.00	1.25	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γcu	1.00	1.40	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ	1.00	1.00	1.00	1.00

Coeff. parziali γ_R per le verifiche agli stati limite ultimi STR e GEO

Verifica	Combinazioni statiche			Combinazioni sismiche		
	R1	R2	R3	R1	R2	R3
Capacità portante	--	--	1.40	--	--	1.20
Scorrimento	--	--	1.10	--	--	1.00
Resistenza terreno a valle	--	--	1.40	--	--	1.20
Ribalzarmeno	--	--	1.15	--	--	1.00
Stabilità fronte di scavo	--	1.10	--	--	1.20	--

Descrizione combinazioni di carico

Con riferimento alle azioni elementari prima determinate, si sono considerate le seguenti combinazioni di carico:

- Combinazione fondamentale, impiegata per gli stati limite ultimi (SLU):

$$\gamma_{G1} G_1 + \gamma_{G2} G_2 + \gamma_{Q1} Q_{k1} + \gamma_{Q2} Q_{k2} + \gamma_{Q3} Q_{k3} + \dots$$

- Combinazione caratteristica, cosiddetta rara, impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili:

$$G_1 + G_2 + Q_{k1} + \Psi_{0,2} Q_{k2} + \Psi_{0,3} Q_{k3} + \dots$$

- Combinazione frequente, impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili:

$$G_1 + G_2 + \Psi_{1,1} Q_{k1} + \Psi_{2,2} Q_{k2} + \Psi_{2,3} Q_{k3} + \dots$$

- Combinazione quasi permanente, impiegata per gli effetti di lungo periodo:

$$G_1 + G_2 + \Psi_{2,1} Q_{k1} + \Psi_{2,2} Q_{k2} + \Psi_{2,3} Q_{k3} + \dots$$

- Combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi connessi all'azione sismica E:

$$E + G_1 + G_2 + \Psi_{2,1} Q_{k1} + \Psi_{2,2} Q_{k2} + \Psi_{2,3} Q_{k3} + \dots$$

- Combinazione eccezionale, impiegata per gli stati limite ultimi connessi alle azioni eccezionali Ad:

$$G_1 + G_2 + A_d + \Psi_{2,1} Q_{k1} + \Psi_{2,2} Q_{k2} + \Psi_{2,3} Q_{k3} + \dots$$

I valori dei coeff. $\Psi_{0,j}$, $\Psi_{1,j}$, $\Psi_{2,j}$ sono definiti nelle singole condizioni variabili. I valori dei coeff. γ_G e γ_Q , sono definiti nella tabella normativa.

In particolare si sono considerate le seguenti combinazioni:

Simbologia adottata

γ Coefficiente di partecipazione della condizione
 Ψ Coefficiente di combinazione della condizione

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	53 di 151

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	1.00	Sfavorevole
vento	1.50	0.60	Sfavorevole

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	0.75	Sfavorevole
vento	1.50	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 3 - STR (A1-M1-R3) H + V

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 4 - STR (A1-M1-R3) H - V

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 5 - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.30	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.30	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	1.00	Sfavorevole
vento	1.50	0.60	Sfavorevole

Combinazione n° 6 - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.30	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	1.00	Sfavorevole
vento	1.50	0.60	Sfavorevole

Combinazione n° 7 - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.30	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	1.00	Sfavorevole
vento	1.50	0.60	Sfavorevole

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 54 di 151

Combinazione n° 8 - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.30	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.30	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	0.75	Sfavorevole
vento	1.50	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 9 - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.30	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	0.75	Sfavorevole
vento	1.50	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 10 - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.30	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	0.75	Sfavorevole
vento	1.50	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 11 - GEO (A2-M2-R2)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole
veicolo	1.15	1.00	Sfavorevole
vento	1.30	0.60	Sfavorevole

Combinazione n° 12 - GEO (A2-M2-R2)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole
veicolo	1.15	0.75	Sfavorevole
vento	1.30	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 13 - GEO (A2-M2-R2) H + V

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 14 - GEO (A2-M2-R2) H - V

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 55 di 151

Condizione	γ	Ψ	Effetto
perm	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 15 - EQU (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	1.00	Sfavorevole
vento	1.50	0.60	Sfavorevole

Combinazione n° 16 - EQU (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
perm	1.30	--	Sfavorevole
veicolo	1.35	0.75	Sfavorevole
vento	1.50	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 17 - EQU (A1-M1-R3) H + V

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 18 - EQU (A1-M1-R3) H - V

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 19 - ECC

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole
urto	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 20 - SLER

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole
veicolo	1.00	1.00	Sfavorevole
vento	1.00	0.60	Sfavorevole

Combinazione n° 21 - SLEF

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 56 di 151

Condizione	γ	Ψ	Effetto
perm	1.00	--	Sfavorevole
veicolo	1.00	0.75	Sfavorevole

Combinazione n° 22 - SLEQ

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 23 - SLER

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole
veicolo	1.00	0.75	Sfavorevole
vento	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 24 - SLEF

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
perm	1.00	--	Sfavorevole
vento	1.00	0.20	Sfavorevole

Dati sismici

	Simbolo	U.M.	SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_g	[m/s ²]	1.310	0.000
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]	0.134	0.000
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0		2.620	2.430
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*		0.539	0.370
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		C	1.490
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T1	1.000

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	0.380	7.561	3.780
Ultimo - Ribaltamento	0.570	11.341	5.671
Esercizio	0.470	0.000	0.000

Forma diagramma incremento sismico **Stessa forma del diagramma statico**

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	57 di 151

Opzioni di calcolo
Spinta

Metodo di calcolo della spinta

Culmann

Tipo di spinta

Spinta attiva

Terreno a bassa permeabilità

NO

Superficie di spinta limitata

NO

Capacità portante

Metodo di calcolo della portanza

Meyerhof

Criterio di media calcolo del terreno equivalente (terreni stratificati)

Ponderata

Criterio di riduzione per eccentricità della portanza

Bowles

Criterio di riduzione per rottura locale (punzonamento)

Nessuna

 Larghezza fondazione nel terzo termine della formula del carico limite ($0.5B_yN_c$) Larghezza ridotta (B')

Fattori di forma e inclinazione del carico

Solo i fattori di inclinazione

Se la fondazione ha larghezza superiore a 2.0 m viene applicato il fattore di riduzione per comportamento a piastra

Stabilità globale

Metodo di calcolo della stabilità globale

Bishop

Altro

Partecipazione spinta passiva terreno antistante

0.00

Partecipazione resistenza passiva dente di fondazione

50.00

Componente verticale della spinta nel calcolo delle sollecitazioni

NO

Considera terreno sulla fondazione di valle

SI

Considera spinta e peso acqua fondazione di valle

NO

Spostamenti

Non è stato richiesto il calcolo degli spostamenti

Cedimenti

Non è stato richiesto il calcolo dei cedimenti

Specifiche per le verifiche nelle combinazioni allo Stato Limite Ultimo (SLU)

	SLU	Eccezionale
Coefficiente di sicurezza calcestruzzo a compressione	1.50	1.00
Coefficiente di sicurezza acciaio	1.15	1.00
Fattore di riduzione da resistenza cubica a cilindrica	0.83	0.83
Fattore di riduzione per carichi di lungo periodo	0.85	0.85
Coefficiente di sicurezza per la sezione	1.00	1.00

Specifiche per le verifiche nelle combinazioni allo Stato Limite di Esercizio (SLE)
Paramento e fondazione muro

Condizioni ambientali

Ordinarie

Armatura ad aderenza migliorata

SI

Verifica a fessurazione

Sensibilità armatura

Poco sensibile

Metodo di calcolo aperture delle fessure

NTC 2018 - CIRCOLARE 21 gennaio 2019, n. 7 C.S.LL.PP.

Valori limite aperture delle fessure:

 $w_1=0.20$
 $w_2=0.20$
 $w_3=0.20$
Verifica delle tensioni

Valori limite delle tensioni nei materiali:

Combinazione	Calcestruzzo	Acciaio
Rara	0.55 f_{ck}	0.75 f_{yk}
Frequente	0.55 f_{ck}	0.75 f_{yk}
Quasi permanente	0.40 f_{ck}	0.75 f_{yk}



GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	58 di 151

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	59 di 151

Risultati per combinazione

Spinta e forze

Simbologia adottata

Ic	Indice della combinazione
A	Tipo azione
I	Inclinazione della spinta, espressa in [°]
V	Valore dell'azione, espressa in [kN]
Cx, Cy	Componente in direzione X ed Y dell'azione, espressa in [kN]
Px, Py	Coordinata X ed Y del punto di applicazione dell'azione, espressa in [m]

Ic	A	V [kN]	I [°]	Cx [kN]	Cy [kN]	Px [m]	Py [m]
1	Spinta statica	74.07	23.33	68.01	29.33	2.50	-2.37
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	232.50/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			2.34	19.50	--	--
2	Spinta statica	67.63	23.33	62.10	26.78	2.50	-2.41
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	215.63/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			3.90	19.50	--	--
3	Spinta statica	37.18	23.33	34.14	14.72	2.50	-2.60
	Incremento di spinta sismica		8.28	7.60	3.28	2.50	-2.60
	Peso/Inerzia muro			6.34	83.85/3.17	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			12.48	165.00/6.24	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			1.13	15.00	--	--
4	Spinta statica	37.18	23.33	34.14	14.72	2.50	-2.60
	Incremento di spinta sismica		5.51	5.06	2.18	2.50	-2.60
	Peso/Inerzia muro			6.34	83.85/-3.17	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			12.48	165.00/-6.24	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			1.13	15.00	--	--
5	Spinta statica	74.07	23.33	68.01	29.33	2.50	-2.37
	Peso/Inerzia muro			0.00	109.00/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	282.00/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			2.34	19.50	--	--
6	Spinta statica	74.07	23.33	68.01	29.33	2.50	-2.37
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	282.00/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			2.34	19.50	--	--
7	Spinta statica	74.07	23.33	68.01	29.33	2.50	-2.37
	Peso/Inerzia muro			0.00	109.00/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	232.50/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			2.34	19.50	--	--
8	Spinta statica	67.63	23.33	62.10	26.78	2.50	-2.41
	Peso/Inerzia muro			0.00	109.00/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	265.13/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			3.90	19.50	--	--
9	Spinta statica	67.63	23.33	62.10	26.78	2.50	-2.41
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMessa LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 60 di 151

Ic	A	V [kN]	I [°]	Cx [kN]	Cy [kN]	Px [m]	Py [m]
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	265.13/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			3.90	19.50	--	--
10	Spinta statica	67.63	23.33	62.10	26.78	2.50	-2.41
	Peso/Inerzia muro			0.00	109.00/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	215.63/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			3.90	19.50	--	--
19	Spinta statica	37.18	23.33	34.14	14.72	2.50	-2.60
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	165.00/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			100.00	15.00	--	--
20	Spinta statica	56.24	23.33	51.64	22.27	2.50	-2.38
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	215.00/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			1.56	15.00	--	--
21	Spinta statica	51.48	23.33	47.27	20.39	2.50	-2.42
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	202.50/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			0.00	15.00	--	--
22	Spinta statica	37.18	23.33	34.14	14.72	2.50	-2.60
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	165.00/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			0.00	15.00	--	--
23	Spinta statica	51.48	23.33	47.27	20.39	2.50	-2.42
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	202.50/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			2.60	15.00	--	--
24	Spinta statica	37.18	23.33	34.14	14.72	2.50	-2.60
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	165.00/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			0.52	15.00	--	--



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

61 di 151

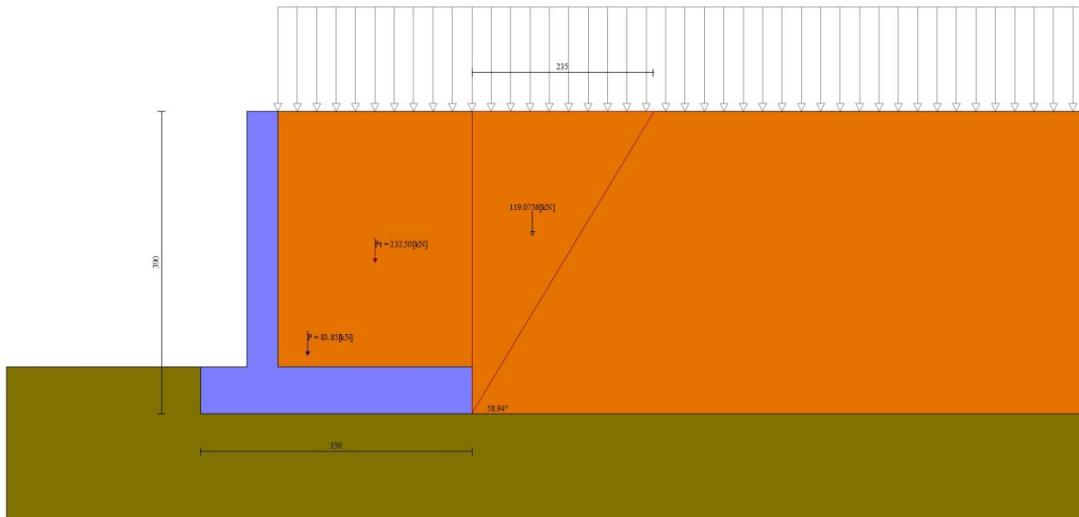


Fig. 3 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

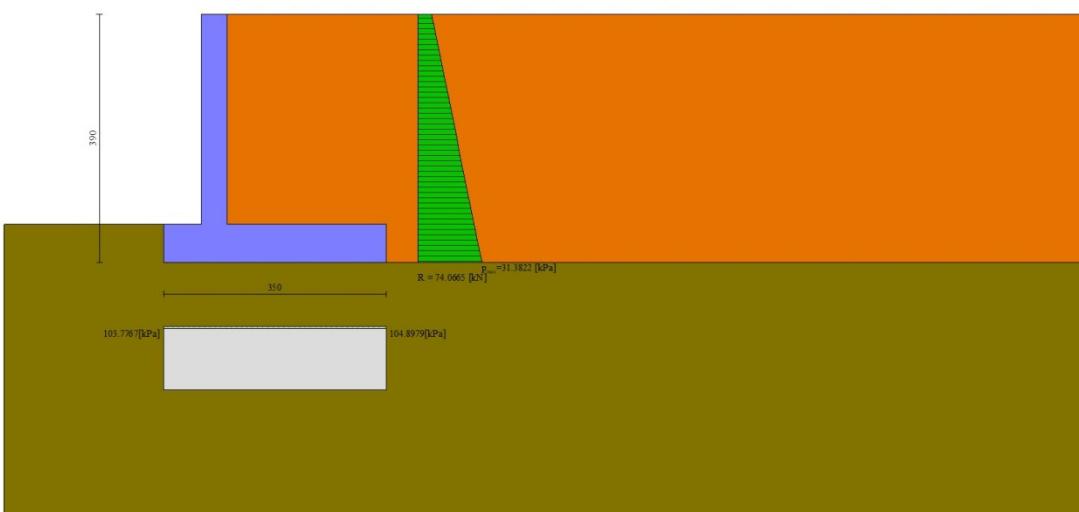


Fig. 4 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)



ITALFERR
GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE

DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	62 di 151

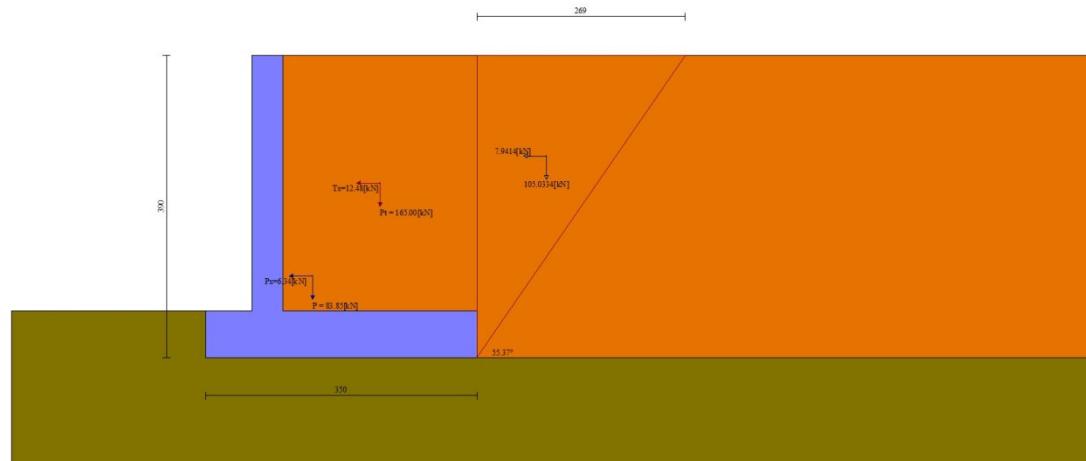


Fig. 5 - Cuneo di spinta (combinazione sismica) (Combinazione n° 3)

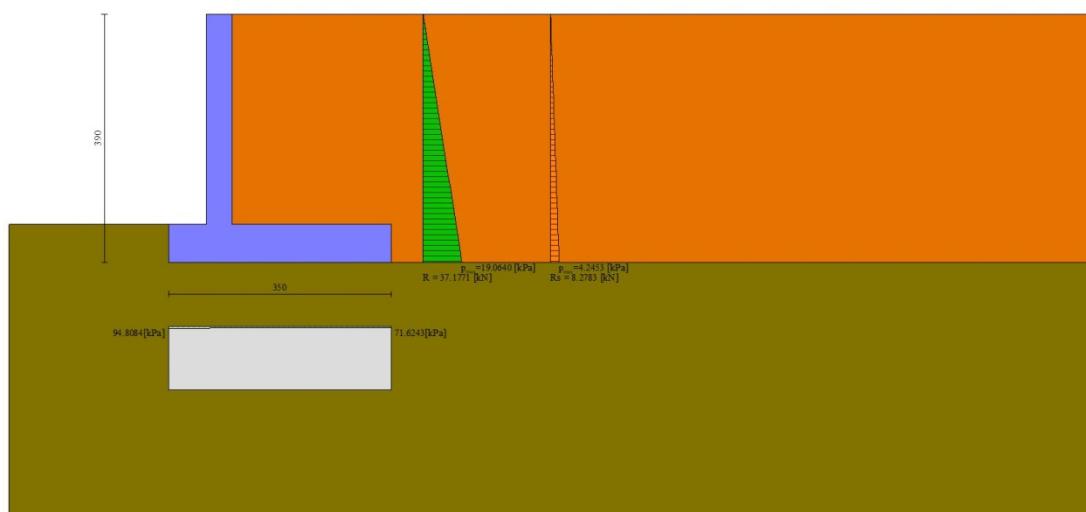


Fig. 6 - Diagramma delle pressioni (combinazione sismica) (Combinazione n° 3)

Verifiche geotecniche

Quadro riassuntivo coeff. di sicurezza calcolati

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
S	Sisma (H: componente orizzontale, V: componente verticale)
FSSCO	Coeff. di sicurezza allo scorrimento
FSRIB	Coeff. di sicurezza al ribaltamento

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	63 di 151

FSQLIM Coeff. di sicurezza a carico limite
FSSTAB Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FSHYD Coeff. di sicurezza a sifonamento
FSUPL Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FSsco	FSrib	FSqlim	Fsstab	Fshyd	Fsupl
1 - STR (A1-M1-R3)		2.421		2.221			
2 - STR (A1-M1-R3)		2.443		2.324			
3 - STR (A1-M1-R3)	H + V	2.202		2.498			
4 - STR (A1-M1-R3)	H - V	2.139		2.607			
5 - STR (A1-M1-R3)		2.915		1.972			
6 - STR (A1-M1-R3)		2.749		2.000			
7 - STR (A1-M1-R3)		2.587		2.126			
8 - STR (A1-M1-R3)		2.970		2.112			
9 - STR (A1-M1-R3)		2.792		2.145			
10 - STR (A1-M1-R3)		2.620		2.209			
11 - GEO (A2-M2-R2)					1.447		
12 - GEO (A2-M2-R2)					1.499		
13 - GEO (A2-M2-R2)	H + V				1.811		
14 - GEO (A2-M2-R2)	H - V				1.809		
15 - EQU (A1-M1-R3)			6.538				
16 - EQU (A1-M1-R3)			6.331				
17 - EQU (A1-M1-R3)	H + V		5.023				
18 - EQU (A1-M1-R3)	H - V		3.977				

Verifica a scorrimento fondazione
Simbologia adottata

n° Indice combinazione
Rsa Resistenza allo scorrimento per attrito, espresso in [kN]
Rpt Resistenza passiva terreno antistante, espresso in [kN]
Rps Resistenza passiva sperone, espresso in [kN]
Rp Resistenza a carichi orizzontali pali (solo per fondazione mista), espresso in [kN]
Rt Resistenza a carichi orizzontali tiranti (solo se presenti), espresso in [kN]
R Resistenza allo scorrimento (somma di Rsa+Rpt+Rps+Rp), espresso in [kN]
T Carico parallelo al piano di posa, espresso in [kN]
FS Fattore di sicurezza (rapporto R/T)

n°	Rsa [kN]	Rpt [kN]	Rps [kN]	Rp [kN]	Rt [kN]	R [kN]	T [kN]	FS
1 - STR (A1-M1-R3)	170.29	0.00	0.00	--	--	170.29	70.35	2.421
2 - STR (A1-M1-R3)	161.23	0.00	0.00	--	--	161.23	66.00	2.443
3 - STR (A1-M1-R3) H + V	135.82	0.00	0.00	--	--	135.82	61.69	2.202
4 - STR (A1-M1-R3) H - V	126.53	0.00	0.00	--	--	126.53	59.15	2.139
5 - STR (A1-M1-R3)	205.10	0.00	0.00	--	--	205.10	70.35	2.915
6 - STR (A1-M1-R3)	193.37	0.00	0.00	--	--	193.37	70.35	2.749
7 - STR (A1-M1-R3)	182.02	0.00	0.00	--	--	182.02	70.35	2.587
8 - STR (A1-M1-R3)	196.04	0.00	0.00	--	--	196.04	66.00	2.970
9 - STR (A1-M1-R3)	184.31	0.00	0.00	--	--	184.31	66.00	2.792
10 - STR (A1-M1-R3)	172.96	0.00	0.00	--	--	172.96	66.00	2.620

Verifica a carico limite
Simbologia adottata

n° Indice combinazione
N Carico normale totale al piano di posa, espresso in [kN]
Qu carico limite del terreno, espresso in [kN]
Qd Portanza di progetto, espresso in [kN]
FS Fattore di sicurezza (rapporto tra portanza di progetto e carico agente al piano di posa)

n°	N [kN]	Qu [kN]	Qd [kN]	FS
1 - STR (A1-M1-R3)	365.18	811.10	579.35	2.221
2 - STR (A1-M1-R3)	345.76	803.54	573.95	2.324
3 - STR (A1-M1-R3) H + V	291.26	727.56	606.30	2.498
4 - STR (A1-M1-R3) H - V	271.35	707.52	589.60	2.607

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	64 di 151

n°	N [kN]	Qu [kN]	Qd [kN]	FS
5 - STR (A1-M1-R3)	439.83	867.56	619.69	1.972
6 - STR (A1-M1-R3)	414.68	829.22	592.30	2.000
7 - STR (A1-M1-R3)	390.33	829.66	592.61	2.126
8 - STR (A1-M1-R3)	420.41	887.84	634.17	2.112
9 - STR (A1-M1-R3)	395.26	847.98	605.70	2.145
10 - STR (A1-M1-R3)	370.91	819.52	585.37	2.209

Dettagli calcolo portanza
Simbologia adottata

n°	Indice combinazione
Nc, Nq, Ny	Fattori di capacità portante
ic, iq, ly	Fattori di inclinazione del carico
dc, dq, dy	Fattori di profondità del piano di posa
gc, gq, gy	Fattori di inclinazione del profilo topografico
bc, bq, by	Fattori di inclinazione del piano di posa
sc, sq, sy	Fattori di forma della fondazione
pc, pq, py	Fattori di riduzione per punzonamento secondo Vesic
rγ	Fattori per tener conto dell'effetto piastra. Per fondazioni che hanno larghezza maggiore di 2 m, il terzo termine della formula trinomia $0.5B\gamma/N$, viene moltiplicato per questo fattore
D	Affondamento del piano di posa, espresso in [m]
B'	Larghezza fondazione ridotta, espresso in [m]
H	Altezza del cuneo di rottura, espresso in [m]
γ	Peso di volume del terreno medio, espresso in [kN/mc]
ϕ	Angolo di attrito del terreno medio, espresso in [°]
c	Coesione del terreno medio, espresso in [kPa]

Per i coeff. che in tabella sono indicati con il simbolo '--' sono coeff. non presenti nel metodo scelto (Meyerhof).

n°	Nc Nq Ny	ic iq ly	dc dq	gc gq gy	bc bq by	sc sq sy	pc pq py	rγ	D	B' H	γ	ϕ	c
									[m]	[m]	[kN/mc]	[°]	[kPa]
1	20.721 10.662 6.766	0.772 0.772 0.318	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.49 2.75	14.19	25.00	5
2	20.721 10.662 6.766	0.774 0.774 0.322	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.45 2.75	14.19	25.00	5
3	20.721 10.662 6.766	0.752 0.752 0.272	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.34 2.75	14.19	25.00	5
4	20.721 10.662 6.766	0.745 0.745 0.258	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.31 2.75	14.19	25.00	5
5	20.721 10.662 6.766	0.808 0.808 0.405	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.42 2.75	14.19	25.00	5
6	20.721 10.662 6.766	0.797 0.797 0.378	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.38 2.75	14.19	25.00	5
7	20.721 10.662 6.766	0.786 0.786 0.350	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.46 2.75	14.19	25.00	5
8	20.721 10.662 6.766	0.812 0.812 0.414	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.46 2.75	14.19	25.00	5
9	20.721 10.662 6.766	0.800 0.800 0.385	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.42 2.75	14.19	25.00	5
10	20.721 10.662 6.766	0.788 0.788 0.356	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.41 2.75	14.19	25.00	5

Verifica a ribaltamento
Simbologia adottata

n°	Indice combinazione
Ms	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
FS	Fattore di sicurezza (rapporto tra momento stabilizzante e momento ribaltante)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	65 di 151

La verifica viene eseguita rispetto allo spigolo inferiore esterno della fondazione

n°	Ms [kNm]	Mr [kNm]	FS
15 - EQU (A1-M1-R3)	755.82	115.61	6.538
16 - EQU (A1-M1-R3)	708.93	111.97	6.331
17 - EQU (A1-M1-R3) H + V	595.01	118.47	5.023
18 - EQU (A1-M1-R3) H - V	561.77	141.27	3.977

Verifica stabilità globale muro + terreno

Simbologia adottata

Ic	Indice/Tipo combinazione
C	Centro superficie di scorrimento, espresso in [m]
R	Raggio, espresso in [m]
FS	Fattore di sicurezza

Ic	C [m]	R [m]	FS
11 - GEO (A2-M2-R2)	-1.00; 1.00	6.03	1.447
12 - GEO (A2-M2-R2)	-1.00; 1.00	6.03	1.499
13 - GEO (A2-M2-R2) H + V	-1.00; 2.50	7.30	1.811
14 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-1.00; 2.50	7.30	1.809

Dettagli strisce verifiche stabilità

Simbologia adottata

Le ascisse X sono considerate positive verso monte
Le ordinate Y sono considerate positive verso l'alto
Origine in testa al muro (spigolo contro terra)
W peso della striscia espresso in [kN]
Qy carico sulla striscia espresso in [kN]
 α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [$^{\circ}$] (positivo antiorario)
 ϕ angolo d'attrito del terreno lungo la base della striscia
c coesione del terreno lungo la base della striscia espressa in [kPa]
b larghezza della striscia espressa in [m]
u pressione neutra lungo la base della striscia espressa in [kPa]
Tx; Ty Resistenza al taglio fornita dai tiranti in direzione X ed Y espressa in [kPa]

Combinazione n° 11 - GEO (A2-M2-R2)

n°	W [kN]	Qy [kN]	b [m]	α [$^{\circ}$]	ϕ [$^{\circ}$]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	5.55	9.38	4.96 - 0.41	73.314	29.256	0	0.0	
2	14.33	9.38	0.41	62.723	29.256	0	0.0	
3	19.95	9.38	0.41	55.102	29.256	0	0.0	
4	24.24	9.38	0.41	48.771	29.256	0	0.0	
5	27.70	9.38	0.41	43.172	29.256	0	0.0	
6	30.56	9.38	0.41	38.052	29.256	0	0.0	
7	32.62	9.38	0.41	33.272	20.458	4	0.0	
8	35.91	9.38	0.41	28.743	20.458	4	0.0	
9	37.50	9.38	0.41	24.404	20.458	4	0.0	
10	38.79	9.38	0.41	20.210	20.458	4	0.0	
11	39.83	9.38	0.41	16.127	20.458	4	0.0	
12	40.63	9.38	0.41	12.127	20.458	4	0.0	
13	46.35	16.43	0.41	8.186	20.458	4	0.0	
14	17.10	0.00	0.41	4.284	20.458	4	0.0	
15	14.31	0.00	0.41	0.402	20.458	4	0.0	
16	13.56	0.00	0.41	-3.478	20.458	4	0.0	
17	13.25	0.00	0.41	-7.374	20.458	4	0.0	
18	12.73	0.00	0.41	-11.305	20.458	4	0.0	
19	11.99	0.00	0.41	-15.291	20.458	4	0.0	
20	11.00	0.00	0.41	-19.354	20.458	4	0.0	
21	9.75	0.00	0.41	-23.523	20.458	4	0.0	
22	8.23	0.00	0.41	-27.828	20.458	4	0.0	
23	6.40	0.00	0.41	-32.314	20.458	4	0.0	

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	66 di 151

n°	W [kN]	Qy [kN]	b [m]	α [°]	ϕ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
24	4.16	0.00	0.41	-37.035	20.458	4	0.0	
25	1.41	0.00	-5.24 - 0.41	-41.153	20.458	4	0.0	

Combinazione n° 12 - GEO (A2-M2-R2)

n°	W [kN]	Qy [kN]	b [m]	α [°]	ϕ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	5.55	7.04	4.96 - 0.41	73.314	29.256	0	0.0	
2	14.33	7.04	0.41	62.723	29.256	0	0.0	
3	19.95	7.04	0.41	55.102	29.256	0	0.0	
4	24.24	7.04	0.41	48.771	29.256	0	0.0	
5	27.70	7.04	0.41	43.172	29.256	0	0.0	
6	30.56	7.04	0.41	38.052	29.256	0	0.0	
7	32.62	7.04	0.41	33.272	20.458	4	0.0	
8	35.91	7.04	0.41	28.743	20.458	4	0.0	
9	37.50	7.04	0.41	24.404	20.458	4	0.0	
10	38.79	7.04	0.41	20.210	20.458	4	0.0	
11	39.83	7.04	0.41	16.127	20.458	4	0.0	
12	40.63	7.04	0.41	12.127	20.458	4	0.0	
13	46.35	16.08	0.41	8.186	20.458	4	0.0	
14	17.10	0.00	0.41	4.284	20.458	4	0.0	
15	14.31	0.00	0.41	0.402	20.458	4	0.0	
16	13.56	0.00	0.41	-3.478	20.458	4	0.0	
17	13.25	0.00	0.41	-7.374	20.458	4	0.0	
18	12.73	0.00	0.41	-11.305	20.458	4	0.0	
19	11.99	0.00	0.41	-15.291	20.458	4	0.0	
20	11.00	0.00	0.41	-19.354	20.458	4	0.0	
21	9.75	0.00	0.41	-23.523	20.458	4	0.0	
22	8.23	0.00	0.41	-27.828	20.458	4	0.0	
23	6.40	0.00	0.41	-32.314	20.458	4	0.0	
24	4.16	0.00	0.41	-37.035	20.458	4	0.0	
25	1.41	0.00	-5.24 - 0.41	-41.153	20.458	4	0.0	

Combinazione n° 13 - GEO (A2-M2-R2) H + V

n°	W [kN]	Qy [kN]	b [m]	α [°]	ϕ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	4.45	0.00	5.87 - 0.45	65.242	35.000	0	0.0	
2	12.21	0.00	0.45	58.155	35.000	0	0.0	
3	18.14	0.00	0.45	51.903	35.000	0	0.0	
4	22.91	0.00	0.45	46.442	35.000	0	0.0	
5	26.89	0.00	0.45	41.489	35.000	0	0.0	
6	30.25	0.00	0.45	36.893	35.000	0	0.0	
7	33.10	0.00	0.45	32.561	35.000	0	0.0	
8	34.58	0.00	0.45	28.430	25.000	5	0.0	
9	38.68	0.00	0.45	24.456	25.000	5	0.0	
10	40.31	0.00	0.45	20.605	25.000	5	0.0	
11	41.63	0.00	0.45	16.848	25.000	5	0.0	
12	42.68	0.00	0.45	13.166	25.000	5	0.0	
13	42.23	0.00	0.45	9.538	25.000	5	0.0	
14	45.09	15.00	0.45	5.948	25.000	5	0.0	
15	14.37	0.00	0.45	2.382	25.000	5	0.0	
16	13.39	0.00	0.45	-1.175	25.000	5	0.0	
17	12.98	0.00	0.45	-4.736	25.000	5	0.0	
18	12.53	0.00	0.45	-8.316	25.000	5	0.0	
19	11.84	0.00	0.45	-11.929	25.000	5	0.0	
20	10.88	0.00	0.45	-15.591	25.000	5	0.0	
21	9.65	0.00	0.45	-19.320	25.000	5	0.0	
22	8.13	0.00	0.45	-23.137	25.000	5	0.0	
23	6.30	0.00	0.45	-27.066	25.000	5	0.0	
24	4.06	0.00	0.45	-31.139	25.000	5	0.0	
25	1.36	0.00	-5.45 - 0.45	-34.467	25.000	5	0.0	

Combinazione n° 14 - GEO (A2-M2-R2) H - V

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	67 di 151

n°	W [kN]	Qy [kN]	b [m]	α [°]	ϕ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	4.45	0.00	5.87 - 0.45	65.242	35.000	0	0.0	
2	12.21	0.00	0.45	58.155	35.000	0	0.0	
3	18.14	0.00	0.45	51.903	35.000	0	0.0	
4	22.91	0.00	0.45	46.442	35.000	0	0.0	
5	26.89	0.00	0.45	41.489	35.000	0	0.0	
6	30.25	0.00	0.45	36.893	35.000	0	0.0	
7	33.10	0.00	0.45	32.561	35.000	0	0.0	
8	34.58	0.00	0.45	28.430	25.000	5	0.0	
9	38.68	0.00	0.45	24.456	25.000	5	0.0	
10	40.31	0.00	0.45	20.605	25.000	5	0.0	
11	41.63	0.00	0.45	16.848	25.000	5	0.0	
12	42.68	0.00	0.45	13.166	25.000	5	0.0	
13	42.23	0.00	0.45	9.538	25.000	5	0.0	
14	45.09	15.00	0.45	5.948	25.000	5	0.0	
15	14.37	0.00	0.45	2.382	25.000	5	0.0	
16	13.39	0.00	0.45	-1.175	25.000	5	0.0	
17	12.98	0.00	0.45	-4.736	25.000	5	0.0	
18	12.53	0.00	0.45	-8.316	25.000	5	0.0	
19	11.84	0.00	0.45	-11.929	25.000	5	0.0	
20	10.88	0.00	0.45	-15.591	25.000	5	0.0	
21	9.65	0.00	0.45	-19.320	25.000	5	0.0	
22	8.13	0.00	0.45	-23.137	25.000	5	0.0	
23	6.30	0.00	0.45	-27.066	25.000	5	0.0	
24	4.06	0.00	0.45	-31.139	25.000	5	0.0	
25	1.36	0.00	-5.45 - 0.45	-34.467	25.000	5	0.0	

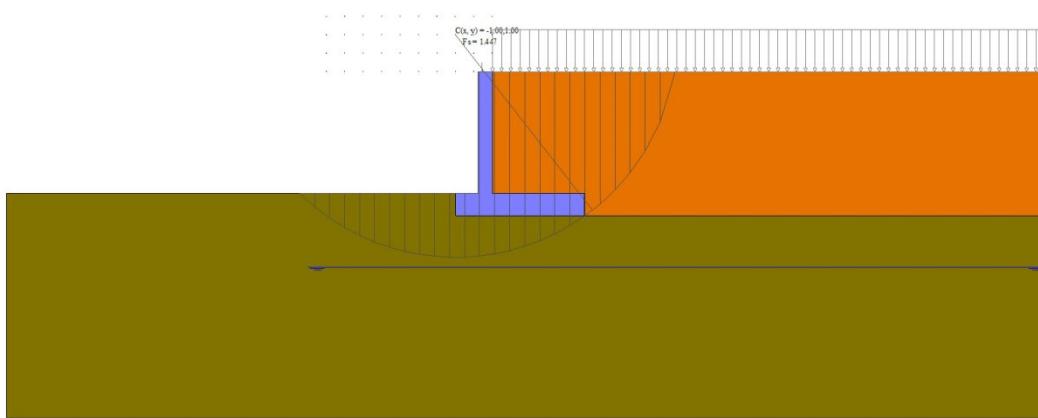


Fig. 7 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 11)

Sollecitazioni
Elementi calcolati a trave
Simbologia adottata

- N Sforzo normale, espresso in [kN]. Positivo se di compressione.
T Taglio, espresso in [kN]. Positivo se diretto da monte verso valle
M Momento, espresso in [kNm]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 68 di 151

Paramento
Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	19.50	2.34	4.26
2	-0.10	20.48	2.98	4.53
3	-0.20	21.46	3.67	4.86
4	-0.30	22.44	4.42	5.26
5	-0.40	23.42	5.23	5.74
6	-0.50	24.40	6.10	6.31
7	-0.60	25.38	7.03	6.97
8	-0.70	26.36	8.01	7.72
9	-0.80	27.35	9.06	8.57
10	-0.90	28.33	10.16	9.53
11	-1.00	29.31	11.32	10.60
12	-1.10	30.29	12.54	11.80
13	-1.20	31.27	13.82	13.11
14	-1.30	32.25	15.15	14.56
15	-1.40	33.23	16.54	16.15
16	-1.50	34.21	18.00	17.87
17	-1.60	35.19	19.51	19.75
18	-1.70	36.17	21.08	21.78
19	-1.80	37.15	22.70	23.96
20	-1.90	38.13	24.39	26.32
21	-2.00	39.11	26.13	28.84
22	-2.10	40.09	27.93	31.55
23	-2.20	41.07	29.79	34.43
24	-2.30	42.06	31.71	37.51
25	-2.40	43.04	33.69	40.78
26	-2.50	44.02	35.73	44.25
27	-2.60	45.00	37.82	47.93
28	-2.70	45.98	39.97	51.81
29	-2.80	46.96	42.18	55.92
30	-2.90	47.94	44.45	60.25
31	-3.00	48.92	46.78	64.81
32	-3.10	49.90	49.17	69.61
33	-3.20	50.88	51.61	74.65
34	-3.30	51.86	54.11	79.93

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	19.50	3.90	6.06
2	-0.10	20.48	4.38	6.47
3	-0.20	21.46	4.93	6.94
4	-0.30	22.44	5.53	7.46
5	-0.40	23.42	6.19	8.05
6	-0.50	24.40	6.90	8.70
7	-0.60	25.38	7.68	9.43
8	-0.70	26.36	8.51	10.24
9	-0.80	27.35	9.41	11.13
10	-0.90	28.33	10.36	12.12
11	-1.00	29.31	11.37	13.21
12	-1.10	30.29	12.43	14.40
13	-1.20	31.27	13.56	15.70
14	-1.30	32.25	14.74	17.11
15	-1.40	33.23	15.98	18.65
16	-1.50	34.21	17.28	20.31
17	-1.60	35.19	18.64	22.10
18	-1.70	36.17	20.06	24.04
19	-1.80	37.15	21.54	26.12
20	-1.90	38.13	23.07	28.35

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

69 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
21	-2.00	39.11	24.66	30.73
22	-2.10	40.09	26.31	33.28
23	-2.20	41.07	28.02	36.00
24	-2.30	42.06	29.79	38.89
25	-2.40	43.04	31.62	41.96
26	-2.50	44.02	33.50	45.21
27	-2.60	45.00	35.44	48.66
28	-2.70	45.98	37.44	52.30
29	-2.80	46.96	39.50	56.15
30	-2.90	47.94	41.62	60.21
31	-3.00	48.92	43.79	64.48
32	-3.10	49.90	46.03	68.97
33	-3.20	50.88	48.32	73.68
34	-3.30	51.86	50.67	78.63

Combinazione n° 3 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	15.00	1.13	1.20
2	-0.10	15.98	1.24	1.32
3	-0.20	16.96	1.39	1.45
4	-0.30	17.94	1.61	1.60
5	-0.40	18.92	1.87	1.77
6	-0.50	19.90	2.19	1.97
7	-0.60	20.88	2.57	2.21
8	-0.70	21.86	3.00	2.49
9	-0.80	22.85	3.49	2.81
10	-0.90	23.83	4.03	3.19
11	-1.00	24.81	4.62	3.62
12	-1.10	25.79	5.27	4.12
13	-1.20	26.77	5.98	4.68
14	-1.30	27.75	6.74	5.31
15	-1.40	28.73	7.55	6.03
16	-1.50	29.71	8.42	6.83
17	-1.60	30.69	9.35	7.71
18	-1.70	31.67	10.33	8.70
19	-1.80	32.65	11.36	9.78
20	-1.90	33.63	12.45	10.97
21	-2.00	34.61	13.60	12.27
22	-2.10	35.59	14.79	13.69
23	-2.20	36.57	16.05	15.23
24	-2.30	37.56	17.36	16.90
25	-2.40	38.54	18.72	18.71
26	-2.50	39.52	20.14	20.65
27	-2.60	40.50	21.61	22.74
28	-2.70	41.48	23.14	24.97
29	-2.80	42.46	24.73	27.37
30	-2.90	43.44	26.36	29.92
31	-3.00	44.42	28.06	32.64
32	-3.10	45.40	29.81	35.53
33	-3.20	46.38	31.61	38.60
34	-3.30	47.36	33.47	41.86

Combinazione n° 4 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	15.00	1.13	1.20
2	-0.10	15.98	1.23	1.32
3	-0.20	16.96	1.39	1.45
4	-0.30	17.94	1.59	1.60
5	-0.40	18.92	1.85	1.77
6	-0.50	19.90	2.15	1.97

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

70 di 151

n°	x [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
7	-0.60	20.88	2.51	2.20
8	-0.70	21.86	2.92	2.47
9	-0.80	22.85	3.38	2.79
10	-0.90	23.83	3.89	3.15
11	-1.00	24.81	4.46	3.57
12	-1.10	25.79	5.07	4.04
13	-1.20	26.77	5.74	4.58
14	-1.30	27.75	6.46	5.19
15	-1.40	28.73	7.23	5.87
16	-1.50	29.71	8.05	6.64
17	-1.60	30.69	8.92	7.49
18	-1.70	31.67	9.84	8.42
19	-1.80	32.65	10.82	9.46
20	-1.90	33.63	11.85	10.59
21	-2.00	34.61	12.93	11.83
22	-2.10	35.59	14.06	13.18
23	-2.20	36.57	15.24	14.64
24	-2.30	37.56	16.47	16.23
25	-2.40	38.54	17.76	17.94
26	-2.50	39.52	19.10	19.78
27	-2.60	40.50	20.49	21.76
28	-2.70	41.48	21.93	23.88
29	-2.80	42.46	23.42	26.15
30	-2.90	43.44	24.96	28.56
31	-3.00	44.42	26.56	31.14
32	-3.10	45.40	28.20	33.88
33	-3.20	46.38	29.90	36.78
34	-3.30	47.36	31.65	39.86

Combinazione n° 5 - STR (A1-M1-R3)

n°	x [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	19.50	2.34	4.26
2	-0.10	20.77	2.98	4.53
3	-0.20	22.05	3.67	4.86
4	-0.30	23.32	4.42	5.26
5	-0.40	24.60	5.23	5.74
6	-0.50	25.87	6.10	6.31
7	-0.60	27.15	7.03	6.97
8	-0.70	28.42	8.01	7.72
9	-0.80	29.70	9.06	8.57
10	-0.90	30.97	10.16	9.53
11	-1.00	32.25	11.32	10.60
12	-1.10	33.52	12.54	11.80
13	-1.20	34.80	13.82	13.11
14	-1.30	36.07	15.15	14.56
15	-1.40	37.35	16.54	16.15
16	-1.50	38.62	18.00	17.87
17	-1.60	39.90	19.51	19.75
18	-1.70	41.17	21.08	21.78
19	-1.80	42.45	22.70	23.96
20	-1.90	43.72	24.39	26.32
21	-2.00	45.00	26.13	28.84
22	-2.10	46.27	27.93	31.55
23	-2.20	47.55	29.79	34.43
24	-2.30	48.82	31.71	37.51
25	-2.40	50.10	33.69	40.78
26	-2.50	51.37	35.73	44.25
27	-2.60	52.65	37.82	47.93
28	-2.70	53.92	39.97	51.81
29	-2.80	55.20	42.18	55.92
30	-2.90	56.47	44.45	60.25
31	-3.00	57.75	46.78	64.81

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	71 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
32	-3.10	59.02	49.17	69.61
33	-3.20	60.30	51.61	74.65
34	-3.30	61.57	54.11	79.93

Combinazione n° 6 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	19.50	2.34	4.26
2	-0.10	20.48	2.98	4.53
3	-0.20	21.46	3.67	4.86
4	-0.30	22.44	4.42	5.26
5	-0.40	23.42	5.23	5.74
6	-0.50	24.40	6.10	6.31
7	-0.60	25.38	7.03	6.97
8	-0.70	26.36	8.01	7.72
9	-0.80	27.35	9.06	8.57
10	-0.90	28.33	10.16	9.53
11	-1.00	29.31	11.32	10.60
12	-1.10	30.29	12.54	11.80
13	-1.20	31.27	13.82	13.11
14	-1.30	32.25	15.15	14.56
15	-1.40	33.23	16.54	16.15
16	-1.50	34.21	18.00	17.87
17	-1.60	35.19	19.51	19.75
18	-1.70	36.17	21.08	21.78
19	-1.80	37.15	22.70	23.96
20	-1.90	38.13	24.39	26.32
21	-2.00	39.11	26.13	28.84
22	-2.10	40.09	27.93	31.55
23	-2.20	41.07	29.79	34.43
24	-2.30	42.06	31.71	37.51
25	-2.40	43.04	33.69	40.78
26	-2.50	44.02	35.73	44.25
27	-2.60	45.00	37.82	47.93
28	-2.70	45.98	39.97	51.81
29	-2.80	46.96	42.18	55.92
30	-2.90	47.94	44.45	60.25
31	-3.00	48.92	46.78	64.81
32	-3.10	49.90	49.17	69.61
33	-3.20	50.88	51.61	74.65
34	-3.30	51.86	54.11	79.93

Combinazione n° 7 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	19.50	2.34	4.26
2	-0.10	20.77	2.98	4.53
3	-0.20	22.05	3.67	4.86
4	-0.30	23.32	4.42	5.26
5	-0.40	24.60	5.23	5.74
6	-0.50	25.87	6.10	6.31
7	-0.60	27.15	7.03	6.97
8	-0.70	28.42	8.01	7.72
9	-0.80	29.70	9.06	8.57
10	-0.90	30.97	10.16	9.53
11	-1.00	32.25	11.32	10.60
12	-1.10	33.52	12.54	11.80
13	-1.20	34.80	13.82	13.11
14	-1.30	36.07	15.15	14.56
15	-1.40	37.35	16.54	16.15
16	-1.50	38.62	18.00	17.87
17	-1.60	39.90	19.51	19.75

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

72 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
18	-1.70	41.17	21.08	21.78
19	-1.80	42.45	22.70	23.96
20	-1.90	43.72	24.39	26.32
21	-2.00	45.00	26.13	28.84
22	-2.10	46.27	27.93	31.55
23	-2.20	47.55	29.79	34.43
24	-2.30	48.82	31.71	37.51
25	-2.40	50.10	33.69	40.78
26	-2.50	51.37	35.73	44.25
27	-2.60	52.65	37.82	47.93
28	-2.70	53.92	39.97	51.81
29	-2.80	55.20	42.18	55.92
30	-2.90	56.47	44.45	60.25
31	-3.00	57.75	46.78	64.81
32	-3.10	59.02	49.17	69.61
33	-3.20	60.30	51.61	74.65
34	-3.30	61.57	54.11	79.93

Combinazione n° 8 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	19.50	3.90	6.06
2	-0.10	20.77	4.38	6.47
3	-0.20	22.05	4.93	6.94
4	-0.30	23.32	5.53	7.46
5	-0.40	24.60	6.19	8.05
6	-0.50	25.87	6.90	8.70
7	-0.60	27.15	7.68	9.43
8	-0.70	28.42	8.51	10.24
9	-0.80	29.70	9.41	11.13
10	-0.90	30.97	10.36	12.12
11	-1.00	32.25	11.37	13.21
12	-1.10	33.52	12.43	14.40
13	-1.20	34.80	13.56	15.70
14	-1.30	36.07	14.74	17.11
15	-1.40	37.35	15.98	18.65
16	-1.50	38.62	17.28	20.31
17	-1.60	39.90	18.64	22.10
18	-1.70	41.17	20.06	24.04
19	-1.80	42.45	21.54	26.12
20	-1.90	43.72	23.07	28.35
21	-2.00	45.00	24.66	30.73
22	-2.10	46.27	26.31	33.28
23	-2.20	47.55	28.02	36.00
24	-2.30	48.82	29.79	38.89
25	-2.40	50.10	31.62	41.96
26	-2.50	51.37	33.50	45.21
27	-2.60	52.65	35.44	48.66
28	-2.70	53.92	37.44	52.30
29	-2.80	55.20	39.50	56.15
30	-2.90	56.47	41.62	60.21
31	-3.00	57.75	43.79	64.48
32	-3.10	59.02	46.03	68.97
33	-3.20	60.30	48.32	73.68
34	-3.30	61.57	50.67	78.63

Combinazione n° 9 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	19.50	3.90	6.06
2	-0.10	20.48	4.38	6.47
3	-0.20	21.46	4.93	6.94

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	73 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
4	-0.30	22.44	5.53	7.46
5	-0.40	23.42	6.19	8.05
6	-0.50	24.40	6.90	8.70
7	-0.60	25.38	7.68	9.43
8	-0.70	26.36	8.51	10.24
9	-0.80	27.35	9.41	11.13
10	-0.90	28.33	10.36	12.12
11	-1.00	29.31	11.37	13.21
12	-1.10	30.29	12.43	14.40
13	-1.20	31.27	13.56	15.70
14	-1.30	32.25	14.74	17.11
15	-1.40	33.23	15.98	18.65
16	-1.50	34.21	17.28	20.31
17	-1.60	35.19	18.64	22.10
18	-1.70	36.17	20.06	24.04
19	-1.80	37.15	21.54	26.12
20	-1.90	38.13	23.07	28.35
21	-2.00	39.11	24.66	30.73
22	-2.10	40.09	26.31	33.28
23	-2.20	41.07	28.02	36.00
24	-2.30	42.06	29.79	38.89
25	-2.40	43.04	31.62	41.96
26	-2.50	44.02	33.50	45.21
27	-2.60	45.00	35.44	48.66
28	-2.70	45.98	37.44	52.30
29	-2.80	46.96	39.50	56.15
30	-2.90	47.94	41.62	60.21
31	-3.00	48.92	43.79	64.48
32	-3.10	49.90	46.03	68.97
33	-3.20	50.88	48.32	73.68
34	-3.30	51.86	50.67	78.63

Combinazione n° 10 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	19.50	3.90	6.06
2	-0.10	20.77	4.38	6.47
3	-0.20	22.05	4.93	6.94
4	-0.30	23.32	5.53	7.46
5	-0.40	24.60	6.19	8.05
6	-0.50	25.87	6.90	8.70
7	-0.60	27.15	7.68	9.43
8	-0.70	28.42	8.51	10.24
9	-0.80	29.70	9.41	11.13
10	-0.90	30.97	10.36	12.12
11	-1.00	32.25	11.37	13.21
12	-1.10	33.52	12.43	14.40
13	-1.20	34.80	13.56	15.70
14	-1.30	36.07	14.74	17.11
15	-1.40	37.35	15.98	18.65
16	-1.50	38.62	17.28	20.31
17	-1.60	39.90	18.64	22.10
18	-1.70	41.17	20.06	24.04
19	-1.80	42.45	21.54	26.12
20	-1.90	43.72	23.07	28.35
21	-2.00	45.00	24.66	30.73
22	-2.10	46.27	26.31	33.28
23	-2.20	47.55	28.02	36.00
24	-2.30	48.82	29.79	38.89
25	-2.40	50.10	31.62	41.96
26	-2.50	51.37	33.50	45.21
27	-2.60	52.65	35.44	48.66
28	-2.70	53.92	37.44	52.30

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

74 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
29	-2.80	55.20	39.50	56.15
30	-2.90	56.47	41.62	60.21
31	-3.00	57.75	43.79	64.48
32	-3.10	59.02	46.03	68.97
33	-3.20	60.30	48.32	73.68
34	-3.30	61.57	50.67	78.63

Combinazione n° 19 - ECC

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	15.00	100.00	101.20
2	-0.10	15.98	100.02	111.20
3	-0.20	16.96	100.09	121.21
4	-0.30	17.94	100.20	131.22
5	-0.40	18.92	100.36	141.25
6	-0.50	19.90	100.56	151.29
7	-0.60	20.88	100.81	161.36
8	-0.70	21.86	101.10	171.46
9	-0.80	22.85	101.44	181.58
10	-0.90	23.83	101.82	191.75
11	-1.00	24.81	102.25	201.95
12	-1.10	25.79	102.72	212.20
13	-1.20	26.77	103.23	222.49
14	-1.30	27.75	103.80	232.85
15	-1.40	28.73	104.40	243.26
16	-1.50	29.71	105.05	253.73
17	-1.60	30.69	105.75	264.27
18	-1.70	31.67	106.49	274.88
19	-1.80	32.65	107.27	285.57
20	-1.90	33.63	108.10	296.34
21	-2.00	34.61	108.98	307.19
22	-2.10	35.59	109.90	318.13
23	-2.20	36.57	110.86	329.17
24	-2.30	37.56	111.87	340.31
25	-2.40	38.54	112.93	351.55
26	-2.50	39.52	114.03	362.89
27	-2.60	40.50	115.17	374.35
28	-2.70	41.48	116.36	385.93
29	-2.80	42.46	117.60	397.63
30	-2.90	43.44	118.88	409.45
31	-3.00	44.42	120.20	421.40
32	-3.10	45.40	121.57	433.49
33	-3.20	46.38	122.98	445.72
34	-3.30	47.36	124.44	458.09

Combinazione n° 20 - SLER

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	15.00	1.56	3.00
2	-0.10	15.98	2.03	3.18
3	-0.20	16.96	2.55	3.41
4	-0.30	17.94	3.11	3.69
5	-0.40	18.92	3.72	4.03
6	-0.50	19.90	4.37	4.44
7	-0.60	20.88	5.06	4.91
8	-0.70	21.86	5.80	5.45
9	-0.80	22.85	6.59	6.07
10	-0.90	23.83	7.42	6.77
11	-1.00	24.81	8.30	7.55
12	-1.10	25.79	9.22	8.43
13	-1.20	26.77	10.18	9.40
14	-1.30	27.75	11.19	10.47

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

75 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
15	-1.40	28.73	12.24	11.64
16	-1.50	29.71	13.34	12.92
17	-1.60	30.69	14.49	14.31
18	-1.70	31.67	15.68	15.82
19	-1.80	32.65	16.91	17.45
20	-1.90	33.63	18.19	19.20
21	-2.00	34.61	19.52	21.09
22	-2.10	35.59	20.89	23.11
23	-2.20	36.57	22.30	25.26
24	-2.30	37.56	23.76	27.57
25	-2.40	38.54	25.26	30.02
26	-2.50	39.52	26.81	32.62
27	-2.60	40.50	28.40	35.38
28	-2.70	41.48	30.04	38.30
29	-2.80	42.46	31.73	41.39
30	-2.90	43.44	33.45	44.65
31	-3.00	44.42	35.23	48.08
32	-3.10	45.40	37.04	51.70
33	-3.20	46.38	38.91	55.49
34	-3.30	47.36	40.81	59.48

Combinazione n° 21 - SLEF

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	15.00	0.00	1.20
2	-0.10	15.98	0.36	1.22
3	-0.20	16.96	0.76	1.27
4	-0.30	17.94	1.21	1.37
5	-0.40	18.92	1.71	1.52
6	-0.50	19.90	2.25	1.71
7	-0.60	20.88	2.83	1.97
8	-0.70	21.86	3.46	2.28
9	-0.80	22.85	4.13	2.66
10	-0.90	23.83	4.85	3.11
11	-1.00	24.81	5.61	3.63
12	-1.10	25.79	6.42	4.23
13	-1.20	26.77	7.27	4.92
14	-1.30	27.75	8.17	5.69
15	-1.40	28.73	9.11	6.55
16	-1.50	29.71	10.10	7.51
17	-1.60	30.69	11.13	8.58
18	-1.70	31.67	12.21	9.74
19	-1.80	32.65	13.33	11.02
20	-1.90	33.63	14.50	12.41
21	-2.00	34.61	15.71	13.92
22	-2.10	35.59	16.97	15.56
23	-2.20	36.57	18.27	17.32
24	-2.30	37.56	19.62	19.21
25	-2.40	38.54	21.01	21.24
26	-2.50	39.52	22.44	23.41
27	-2.60	40.50	23.93	25.73
28	-2.70	41.48	25.45	28.20
29	-2.80	42.46	27.02	30.82
30	-2.90	43.44	28.64	33.61
31	-3.00	44.42	30.30	36.55
32	-3.10	45.40	32.01	39.67
33	-3.20	46.38	33.76	42.96
34	-3.30	47.36	35.55	46.42

Combinazione n° 22 - SLEQ

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

76 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	15.00	0.00	1.20
2	-0.10	15.98	0.02	1.20
3	-0.20	16.96	0.09	1.21
4	-0.30	17.94	0.20	1.22
5	-0.40	18.92	0.36	1.25
6	-0.50	19.90	0.56	1.29
7	-0.60	20.88	0.81	1.36
8	-0.70	21.86	1.10	1.46
9	-0.80	22.85	1.44	1.58
10	-0.90	23.83	1.82	1.75
11	-1.00	24.81	2.25	1.95
12	-1.10	25.79	2.72	2.20
13	-1.20	26.77	3.23	2.49
14	-1.30	27.75	3.80	2.85
15	-1.40	28.73	4.40	3.26
16	-1.50	29.71	5.05	3.73
17	-1.60	30.69	5.75	4.27
18	-1.70	31.67	6.49	4.88
19	-1.80	32.65	7.27	5.57
20	-1.90	33.63	8.10	6.34
21	-2.00	34.61	8.98	7.19
22	-2.10	35.59	9.90	8.13
23	-2.20	36.57	10.86	9.17
24	-2.30	37.56	11.87	10.31
25	-2.40	38.54	12.93	11.55
26	-2.50	39.52	14.03	12.89
27	-2.60	40.50	15.17	14.35
28	-2.70	41.48	16.36	15.93
29	-2.80	42.46	17.60	17.63
30	-2.90	43.44	18.88	19.45
31	-3.00	44.42	20.20	21.40
32	-3.10	45.40	21.57	23.49
33	-3.20	46.38	22.98	25.72
34	-3.30	47.36	24.44	28.09

Combinazione n° 23 - SLER

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	15.00	2.60	4.20
2	-0.10	15.98	2.96	4.48
3	-0.20	16.96	3.36	4.79
4	-0.30	17.94	3.81	5.15
5	-0.40	18.92	4.31	5.56
6	-0.50	19.90	4.85	6.01
7	-0.60	20.88	5.43	6.53
8	-0.70	21.86	6.06	7.10
9	-0.80	22.85	6.73	7.74
10	-0.90	23.83	7.45	8.45
11	-1.00	24.81	8.21	9.23
12	-1.10	25.79	9.02	10.09
13	-1.20	26.77	9.87	11.04
14	-1.30	27.75	10.77	12.07
15	-1.40	28.73	11.71	13.19
16	-1.50	29.71	12.70	14.41
17	-1.60	30.69	13.73	15.74
18	-1.70	31.67	14.81	17.16
19	-1.80	32.65	15.93	18.70
20	-1.90	33.63	17.10	20.35
21	-2.00	34.61	18.31	22.12
22	-2.10	35.59	19.57	24.02
23	-2.20	36.57	20.87	26.04
24	-2.30	37.56	22.22	28.19
25	-2.40	38.54	23.61	30.48

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

77 di 151

n°	x [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
26	-2.50	39.52	25.04	32.91
27	-2.60	40.50	26.53	35.49
28	-2.70	41.48	28.05	38.22
29	-2.80	42.46	29.62	41.10
30	-2.90	43.44	31.24	44.15
31	-3.00	44.42	32.90	47.35
32	-3.10	45.40	34.61	50.73
33	-3.20	46.38	36.36	54.28
34	-3.30	47.36	38.15	58.00

Combinazione n° 24 - SLFF

n°	x [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	15.00	0.52	1.80
2	-0.10	15.98	0.54	1.85
3	-0.20	16.96	0.61	1.91
4	-0.30	17.94	0.72	1.98
5	-0.40	18.92	0.88	2.06
6	-0.50	19.90	1.08	2.15
7	-0.60	20.88	1.33	2.27
8	-0.70	21.86	1.62	2.42
9	-0.80	22.85	1.96	2.60
10	-0.90	23.83	2.34	2.81
11	-1.00	24.81	2.77	3.07
12	-1.10	25.79	3.24	3.37
13	-1.20	26.77	3.75	3.72
14	-1.30	27.75	4.32	4.12
15	-1.40	28.73	4.92	4.58
16	-1.50	29.71	5.57	5.11
17	-1.60	30.69	6.27	5.70
18	-1.70	31.67	7.01	6.36
19	-1.80	32.65	7.79	7.10
20	-1.90	33.63	8.62	7.92
21	-2.00	34.61	9.50	8.83
22	-2.10	35.59	10.42	9.82
23	-2.20	36.57	11.38	10.91
24	-2.30	37.56	12.39	12.10
25	-2.40	38.54	13.45	13.39
26	-2.50	39.52	14.55	14.79
27	-2.60	40.50	15.69	16.31
28	-2.70	41.48	16.88	17.93
29	-2.80	42.46	18.12	19.68
30	-2.90	43.44	19.40	21.56
31	-3.00	44.42	20.72	23.56
32	-3.10	45.40	22.09	25.70
33	-3.20	46.38	23.50	27.98
34	-3.30	47.36	24.96	30.41

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

78 di 151

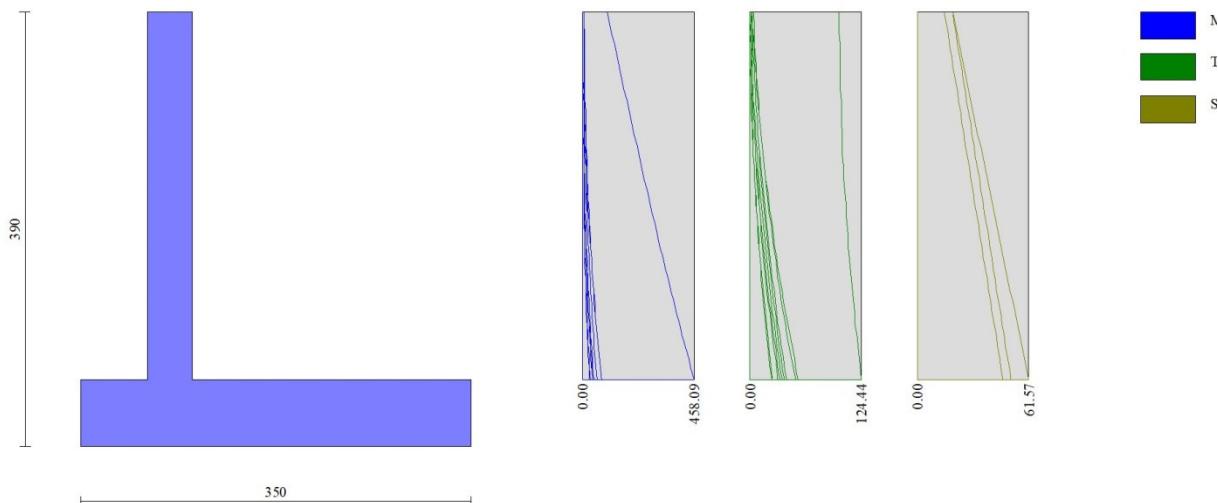


Fig. 8 - Paramento (Inviluppo)

Fondazione

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	x [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	8.91	0.45
3	-0.80	0.00	17.82	1.78
4	-0.70	0.00	26.73	4.01
5	-0.60	0.00	35.65	7.13
6	-0.50	0.00	44.57	11.14
7	-0.40	0.00	53.50	16.04
8	0.00	0.00	-57.53	-71.50
9	0.10	0.00	-55.19	-65.86
10	0.20	0.00	-52.86	-60.46
11	0.30	0.00	-50.52	-55.29
12	0.40	0.00	-48.19	-50.35
13	0.50	0.00	-45.87	-45.65
14	0.60	0.00	-43.54	-41.18
15	0.70	0.00	-41.22	-36.94
16	0.80	0.00	-38.90	-32.94
17	0.90	0.00	-36.59	-29.16
18	1.00	0.00	-34.28	-25.62
19	1.10	0.00	-31.97	-22.31
20	1.20	0.00	-29.67	-19.22
21	1.30	0.00	-27.37	-16.37
22	1.40	0.00	-25.07	-13.75
23	1.50	0.00	-22.77	-11.36
24	1.60	0.00	-20.48	-9.20
25	1.70	0.00	-18.19	-7.26
26	1.80	0.00	-15.91	-5.56
27	1.90	0.00	-13.63	-4.08
28	2.00	0.00	-11.35	-2.83
29	2.10	0.00	-9.07	-1.81
30	2.20	0.00	-6.80	-1.02
31	2.30	0.00	-4.53	-0.45
32	2.40	0.00	-2.26	-0.11

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	79 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	8.79	0.44
3	-0.80	0.00	17.57	1.76
4	-0.70	0.00	26.31	3.95
5	-0.60	0.00	35.04	7.02
6	-0.50	0.00	43.74	10.96
7	-0.40	0.00	52.42	15.77
8	0.00	0.00	-57.77	-75.17
9	0.10	0.00	-55.73	-69.49
10	0.20	0.00	-53.67	-64.02
11	0.30	0.00	-51.59	-58.76
12	0.40	0.00	-49.48	-53.71
13	0.50	0.00	-47.35	-48.87
14	0.60	0.00	-45.20	-44.24
15	0.70	0.00	-43.03	-39.83
16	0.80	0.00	-40.83	-35.63
17	0.90	0.00	-38.61	-31.66
18	1.00	0.00	-36.37	-27.91
19	1.10	0.00	-34.10	-24.39
20	1.20	0.00	-31.81	-21.09
21	1.30	0.00	-29.50	-18.03
22	1.40	0.00	-27.17	-15.19
23	1.50	0.00	-24.81	-12.60
24	1.60	0.00	-22.43	-10.23
25	1.70	0.00	-20.03	-8.11
26	1.80	0.00	-17.61	-6.23
27	1.90	0.00	-15.16	-4.59
28	2.00	0.00	-12.69	-3.20
29	2.10	0.00	-10.20	-2.05
30	2.20	0.00	-7.68	-1.16
31	2.30	0.00	-5.14	-0.52
32	2.40	0.00	-2.58	-0.13
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 3 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	7.98	0.40
3	-0.80	0.00	15.89	1.59
4	-0.70	0.00	23.73	3.57
5	-0.60	0.00	31.51	6.34
6	-0.50	0.00	39.22	9.87
7	-0.40	0.00	46.87	14.18
8	0.00	0.00	-2.01	-11.14
9	0.10	0.00	-2.73	-10.91
10	0.20	0.00	-3.38	-10.60
11	0.30	0.00	-3.96	-10.23
12	0.40	0.00	-4.47	-9.81
13	0.50	0.00	-4.92	-9.34
14	0.60	0.00	-5.31	-8.83
15	0.70	0.00	-5.62	-8.28
16	0.80	0.00	-5.87	-7.71
17	0.90	0.00	-6.06	-7.11
18	1.00	0.00	-6.18	-6.50
19	1.10	0.00	-6.23	-5.87
20	1.20	0.00	-6.21	-5.25

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	80 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
21	1.30	0.00	-6.13	-4.63
22	1.40	0.00	-5.99	-4.03
23	1.50	0.00	-5.77	-3.44
24	1.60	0.00	-5.49	-2.87
25	1.70	0.00	-5.15	-2.34
26	1.80	0.00	-4.74	-1.85
27	1.90	0.00	-4.26	-1.40
28	2.00	0.00	-3.71	-1.00
29	2.10	0.00	-3.10	-0.66
30	2.20	0.00	-2.43	-0.38
31	2.30	0.00	-1.68	-0.17
32	2.40	0.00	-0.88	-0.04
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 4 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	7.53	0.38
3	-0.80	0.00	14.98	1.50
4	-0.70	0.00	22.36	3.37
5	-0.60	0.00	29.67	5.97
6	-0.50	0.00	36.91	9.30
7	-0.40	0.00	44.07	13.35
8	0.00	0.00	-17.12	-30.95
9	0.10	0.00	-17.32	-29.23
10	0.20	0.00	-17.44	-27.49
11	0.30	0.00	-17.49	-25.74
12	0.40	0.00	-17.46	-23.99
13	0.50	0.00	-17.36	-22.25
14	0.60	0.00	-17.19	-20.52
15	0.70	0.00	-16.95	-18.81
16	0.80	0.00	-16.63	-17.14
17	0.90	0.00	-16.24	-15.49
18	1.00	0.00	-15.77	-13.89
19	1.10	0.00	-15.23	-12.34
20	1.20	0.00	-14.62	-10.85
21	1.30	0.00	-13.94	-9.42
22	1.40	0.00	-13.18	-8.06
23	1.50	0.00	-12.35	-6.78
24	1.60	0.00	-11.44	-5.59
25	1.70	0.00	-10.46	-4.50
26	1.80	0.00	-9.41	-3.50
27	1.90	0.00	-8.29	-2.62
28	2.00	0.00	-7.09	-1.85
29	2.10	0.00	-5.82	-1.20
30	2.20	0.00	-4.47	-0.69
31	2.30	0.00	-3.06	-0.31
32	2.40	0.00	-1.56	-0.08
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 5 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	9.86	0.49
3	-0.80	0.00	19.77	1.97
4	-0.70	0.00	29.72	4.45
5	-0.60	0.00	39.72	7.92
6	-0.50	0.00	49.77	12.39
7	-0.40	0.00	59.87	17.88
8	0.00	0.00	-9.81	-6.18

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

81 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
9	0.10	0.00	-8.86	-5.25
10	0.20	0.00	-7.95	-4.41
11	0.30	0.00	-7.09	-3.66
12	0.40	0.00	-6.28	-2.99
13	0.50	0.00	-5.51	-2.40
14	0.60	0.00	-4.79	-1.89
15	0.70	0.00	-4.12	-1.44
16	0.80	0.00	-3.50	-1.06
17	0.90	0.00	-2.92	-0.74
18	1.00	0.00	-2.39	-0.48
19	1.10	0.00	-1.90	-0.26
20	1.20	0.00	-1.46	-0.10
21	1.30	0.00	-1.07	0.03
22	1.40	0.00	-0.72	0.12
23	1.50	0.00	-0.42	0.18
24	1.60	0.00	-0.17	0.21
25	1.70	0.00	0.03	0.21
26	1.80	0.00	0.19	0.20
27	1.90	0.00	0.31	0.18
28	2.00	0.00	0.37	0.14
29	2.10	0.00	0.39	0.10
30	2.20	0.00	0.36	0.06
31	2.30	0.00	0.29	0.03
32	2.40	0.00	0.17	0.01
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 6 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	9.14	0.46
3	-0.80	0.00	18.36	1.83
4	-0.70	0.00	27.65	4.13
5	-0.60	0.00	37.01	7.36
6	-0.50	0.00	46.45	11.54
7	-0.40	0.00	55.96	16.66
8	0.00	0.00	-13.52	-7.46
9	0.10	0.00	-12.11	-6.18
10	0.20	0.00	-10.77	-5.03
11	0.30	0.00	-9.50	-4.02
12	0.40	0.00	-8.31	-3.13
13	0.50	0.00	-7.19	-2.36
14	0.60	0.00	-6.14	-1.69
15	0.70	0.00	-5.17	-1.13
16	0.80	0.00	-4.26	-0.66
17	0.90	0.00	-3.43	-0.27
18	1.00	0.00	-2.67	0.03
19	1.10	0.00	-1.99	0.27
20	1.20	0.00	-1.38	0.43
21	1.30	0.00	-0.83	0.54
22	1.40	0.00	-0.37	0.60
23	1.50	0.00	0.03	0.62
24	1.60	0.00	0.35	0.60
25	1.70	0.00	0.60	0.55
26	1.80	0.00	0.78	0.48
27	1.90	0.00	0.89	0.40
28	2.00	0.00	0.92	0.31
29	2.10	0.00	0.88	0.21
30	2.20	0.00	0.77	0.13
31	2.30	0.00	0.59	0.06
32	2.40	0.00	0.33	0.02
33	2.50	0.00	0.00	0.00

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	82 di 151

Combinazione n° 7 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	9.62	0.48
3	-0.80	0.00	19.23	1.92
4	-0.70	0.00	28.81	4.33
5	-0.60	0.00	38.36	7.68
6	-0.50	0.00	47.90	12.00
7	-0.40	0.00	57.41	17.26
8	0.00	0.00	-53.82	-70.22
9	0.10	0.00	-51.94	-64.94
10	0.20	0.00	-50.04	-59.84
11	0.30	0.00	-48.11	-54.93
12	0.40	0.00	-46.16	-50.21
13	0.50	0.00	-44.19	-45.70
14	0.60	0.00	-42.19	-41.38
15	0.70	0.00	-40.18	-37.26
16	0.80	0.00	-38.14	-33.34
17	0.90	0.00	-36.08	-29.63
18	1.00	0.00	-33.99	-26.13
19	1.10	0.00	-31.88	-22.83
20	1.20	0.00	-29.75	-19.75
21	1.30	0.00	-27.60	-16.89
22	1.40	0.00	-25.42	-14.23
23	1.50	0.00	-23.23	-11.80
24	1.60	0.00	-21.00	-9.59
25	1.70	0.00	-18.76	-7.60
26	1.80	0.00	-16.50	-5.84
27	1.90	0.00	-14.21	-4.30
28	2.00	0.00	-11.90	-3.00
29	2.10	0.00	-9.56	-1.92
30	2.20	0.00	-7.21	-1.09
31	2.30	0.00	-4.83	-0.48
32	2.40	0.00	-2.42	-0.12
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 8 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	9.75	0.49
3	-0.80	0.00	19.51	1.95
4	-0.70	0.00	29.30	4.39
5	-0.60	0.00	39.11	7.81
6	-0.50	0.00	48.94	12.21
7	-0.40	0.00	58.79	17.60
8	0.00	0.00	-10.05	-9.86
9	0.10	0.00	-9.40	-8.88
10	0.20	0.00	-8.77	-7.98
11	0.30	0.00	-8.16	-7.13
12	0.40	0.00	-7.57	-6.35
13	0.50	0.00	-7.00	-5.62
14	0.60	0.00	-6.45	-4.94
15	0.70	0.00	-5.93	-4.33
16	0.80	0.00	-5.42	-3.76
17	0.90	0.00	-4.94	-3.24
18	1.00	0.00	-4.47	-2.77
19	1.10	0.00	-4.03	-2.35
20	1.20	0.00	-3.61	-1.96
21	1.30	0.00	-3.20	-1.62
22	1.40	0.00	-2.82	-1.32
23	1.50	0.00	-2.46	-1.06
24	1.60	0.00	-2.12	-0.83

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	83 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
25	1.70	0.00	-1.80	-0.63
26	1.80	0.00	-1.51	-0.47
27	1.90	0.00	-1.23	-0.33
28	2.00	0.00	-0.97	-0.22
29	2.10	0.00	-0.74	-0.14
30	2.20	0.00	-0.52	-0.07
31	2.30	0.00	-0.33	-0.03
32	2.40	0.00	-0.15	-0.01
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 9 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	9.03	0.45
3	-0.80	0.00	18.11	1.81
4	-0.70	0.00	27.23	4.07
5	-0.60	0.00	36.40	7.26
6	-0.50	0.00	45.62	11.36
7	-0.40	0.00	54.88	16.38
8	0.00	0.00	-13.75	-11.13
9	0.10	0.00	-12.65	-9.81
10	0.20	0.00	-11.58	-8.60
11	0.30	0.00	-10.57	-7.49
12	0.40	0.00	-9.60	-6.48
13	0.50	0.00	-8.68	-5.57
14	0.60	0.00	-7.80	-4.75
15	0.70	0.00	-6.97	-4.01
16	0.80	0.00	-6.19	-3.35
17	0.90	0.00	-5.45	-2.77
18	1.00	0.00	-4.76	-2.26
19	1.10	0.00	-4.12	-1.82
20	1.20	0.00	-3.52	-1.44
21	1.30	0.00	-2.97	-1.11
22	1.40	0.00	-2.47	-0.84
23	1.50	0.00	-2.01	-0.62
24	1.60	0.00	-1.60	-0.44
25	1.70	0.00	-1.24	-0.30
26	1.80	0.00	-0.92	-0.19
27	1.90	0.00	-0.65	-0.11
28	2.00	0.00	-0.42	-0.06
29	2.10	0.00	-0.25	-0.02
30	2.20	0.00	-0.11	-0.01
31	2.30	0.00	-0.03	0.00
32	2.40	0.00	0.01	0.00
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 10 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	9.51	0.48
3	-0.80	0.00	18.97	1.90
4	-0.70	0.00	28.38	4.27
5	-0.60	0.00	37.75	7.58
6	-0.50	0.00	47.07	11.82
7	-0.40	0.00	56.33	16.99
8	0.00	0.00	-54.06	-73.90
9	0.10	0.00	-52.48	-68.57
10	0.20	0.00	-50.85	-63.40
11	0.30	0.00	-49.18	-58.40
12	0.40	0.00	-47.45	-53.57

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

84 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
13	0.50	0.00	-45.68	-48.91
14	0.60	0.00	-43.85	-44.43
15	0.70	0.00	-41.98	-40.14
16	0.80	0.00	-40.06	-36.04
17	0.90	0.00	-38.09	-32.13
18	1.00	0.00	-36.08	-28.42
19	1.10	0.00	-34.01	-24.92
20	1.20	0.00	-31.90	-21.62
21	1.30	0.00	-29.74	-18.54
22	1.40	0.00	-27.52	-15.68
23	1.50	0.00	-25.26	-13.04
24	1.60	0.00	-22.96	-10.63
25	1.70	0.00	-20.60	-8.45
26	1.80	0.00	-18.19	-6.51
27	1.90	0.00	-15.74	-4.81
28	2.00	0.00	-13.24	-3.36
29	2.10	0.00	-10.69	-2.16
30	2.20	0.00	-8.09	-1.22
31	2.30	0.00	-5.44	-0.55
32	2.40	0.00	-2.74	-0.14
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 19 - ECC

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	235.04	13.49
3	-0.80	0.00	275.63	40.23
4	-0.70	0.00	274.16	67.72
5	-0.60	0.00	272.69	95.06
6	-0.50	0.00	271.22	122.26
7	-0.40	0.00	269.75	149.31
8	0.00	0.00	-201.78	-252.22
9	0.10	0.00	-193.70	-232.45
10	0.20	0.00	-185.63	-213.48
11	0.30	0.00	-177.56	-195.32
12	0.40	0.00	-169.49	-177.97
13	0.50	0.00	-161.42	-161.42
14	0.60	0.00	-153.35	-145.68
15	0.70	0.00	-145.28	-130.75
16	0.80	0.00	-137.21	-116.63
17	0.90	0.00	-129.14	-103.31
18	1.00	0.00	-121.07	-90.80
19	1.10	0.00	-112.99	-79.10
20	1.20	0.00	-104.92	-68.20
21	1.30	0.00	-96.85	-58.11
22	1.40	0.00	-88.78	-48.83
23	1.50	0.00	-80.71	-40.36
24	1.60	0.00	-72.64	-32.69
25	1.70	0.00	-64.57	-25.83
26	1.80	0.00	-56.50	-19.77
27	1.90	0.00	-48.43	-14.53
28	2.00	0.00	-40.36	-10.09
29	2.10	0.00	-32.28	-6.46
30	2.20	0.00	-24.21	-3.63
31	2.30	0.00	-16.14	-1.61
32	2.40	0.00	-8.07	-0.40
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 20 - SLER

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

85 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	7.47	0.37
3	-0.80	0.00	14.98	1.50
4	-0.70	0.00	22.53	3.37
5	-0.60	0.00	30.12	6.00
6	-0.50	0.00	37.75	9.40
7	-0.40	0.00	45.41	13.55
8	0.00	0.00	-6.83	-3.48
9	0.10	0.00	-6.09	-2.84
10	0.20	0.00	-5.39	-2.26
11	0.30	0.00	-4.73	-1.76
12	0.40	0.00	-4.11	-1.32
13	0.50	0.00	-3.52	-0.93
14	0.60	0.00	-2.98	-0.61
15	0.70	0.00	-2.47	-0.34
16	0.80	0.00	-2.00	-0.11
17	0.90	0.00	-1.58	0.07
18	1.00	0.00	-1.19	0.20
19	1.10	0.00	-0.84	0.30
20	1.20	0.00	-0.52	0.37
21	1.30	0.00	-0.25	0.41
22	1.40	0.00	-0.02	0.42
23	1.50	0.00	0.18	0.41
24	1.60	0.00	0.34	0.39
25	1.70	0.00	0.46	0.35
26	1.80	0.00	0.53	0.30
27	1.90	0.00	0.57	0.24
28	2.00	0.00	0.58	0.18
29	2.10	0.00	0.54	0.13
30	2.20	0.00	0.46	0.08
31	2.30	0.00	0.35	0.04
32	2.40	0.00	0.19	0.01
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 21 - SLEF

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	6.73	0.34
3	-0.80	0.00	13.53	1.35
4	-0.70	0.00	20.38	3.04
5	-0.60	0.00	27.29	5.43
6	-0.50	0.00	34.25	8.50
7	-0.40	0.00	41.28	12.28
8	0.00	0.00	-2.21	4.80
9	0.10	0.00	-1.42	4.98
10	0.20	0.00	-0.70	5.09
11	0.30	0.00	-0.03	5.12
12	0.40	0.00	0.58	5.09
13	0.50	0.00	1.14	5.01
14	0.60	0.00	1.63	4.87
15	0.70	0.00	2.07	4.68
16	0.80	0.00	2.45	4.46
17	0.90	0.00	2.77	4.20
18	1.00	0.00	3.03	3.91
19	1.10	0.00	3.23	3.59
20	1.20	0.00	3.38	3.26
21	1.30	0.00	3.47	2.92
22	1.40	0.00	3.50	2.57
23	1.50	0.00	3.47	2.22
24	1.60	0.00	3.39	1.88
25	1.70	0.00	3.24	1.54
26	1.80	0.00	3.04	1.23

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	86 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
27	1.90	0.00	2.78	0.94
28	2.00	0.00	2.46	0.68
29	2.10	0.00	2.09	0.45
30	2.20	0.00	1.65	0.26
31	2.30	0.00	1.16	0.12
32	2.40	0.00	0.61	0.03
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 22 - SLEQ

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	5.65	0.28
3	-0.80	0.00	11.34	1.13
4	-0.70	0.00	17.09	2.55
5	-0.60	0.00	22.88	4.55
6	-0.50	0.00	28.73	7.13
7	-0.40	0.00	34.62	10.30
8	0.00	0.00	3.39	10.69
9	0.10	0.00	3.85	10.32
10	0.20	0.00	4.26	9.92
11	0.30	0.00	4.62	9.47
12	0.40	0.00	4.93	9.00
13	0.50	0.00	5.19	8.49
14	0.60	0.00	5.40	7.96
15	0.70	0.00	5.56	7.41
16	0.80	0.00	5.67	6.85
17	0.90	0.00	5.74	6.28
18	1.00	0.00	5.75	5.70
19	1.10	0.00	5.71	5.13
20	1.20	0.00	5.63	4.56
21	1.30	0.00	5.49	4.01
22	1.40	0.00	5.30	3.47
23	1.50	0.00	5.07	2.95
24	1.60	0.00	4.79	2.45
25	1.70	0.00	4.45	1.99
26	1.80	0.00	4.07	1.57
27	1.90	0.00	3.64	1.18
28	2.00	0.00	3.15	0.84
29	2.10	0.00	2.62	0.55
30	2.20	0.00	2.04	0.32
31	2.30	0.00	1.41	0.14
32	2.40	0.00	0.73	0.04
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 23 - SLER

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	7.36	0.37
3	-0.80	0.00	14.74	1.47
4	-0.70	0.00	22.14	3.32
5	-0.60	0.00	29.57	5.90
6	-0.50	0.00	37.01	9.23
7	-0.40	0.00	44.48	13.30
8	0.00	0.00	-6.81	-5.73
9	0.10	0.00	-6.28	-5.08
10	0.20	0.00	-5.77	-4.48
11	0.30	0.00	-5.29	-3.93
12	0.40	0.00	-4.82	-3.42
13	0.50	0.00	-4.38	-2.96
14	0.60	0.00	-3.96	-2.54

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	87 di 151

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
15	0.70	0.00	-3.56	-2.17
16	0.80	0.00	-3.18	-1.83
17	0.90	0.00	-2.82	-1.53
18	1.00	0.00	-2.49	-1.27
19	1.10	0.00	-2.17	-1.03
20	1.20	0.00	-1.88	-0.83
21	1.30	0.00	-1.61	-0.66
22	1.40	0.00	-1.36	-0.51
23	1.50	0.00	-1.13	-0.39
24	1.60	0.00	-0.92	-0.28
25	1.70	0.00	-0.73	-0.20
26	1.80	0.00	-0.56	-0.14
27	1.90	0.00	-0.42	-0.09
28	2.00	0.00	-0.30	-0.05
29	2.10	0.00	-0.19	-0.03
30	2.20	0.00	-0.11	-0.01
31	2.30	0.00	-0.05	0.00
32	2.40	0.00	-0.02	0.00
33	2.50	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 24 - SLEF

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	5.77	0.29
3	-0.80	0.00	11.59	1.16
4	-0.70	0.00	17.44	2.61
5	-0.60	0.00	23.34	4.65
6	-0.50	0.00	29.28	7.28
7	-0.40	0.00	35.26	10.50
8	0.00	0.00	2.47	8.58
9	0.10	0.00	2.88	8.31
10	0.20	0.00	3.24	8.00
11	0.30	0.00	3.57	7.66
12	0.40	0.00	3.85	7.29
13	0.50	0.00	4.09	6.90
14	0.60	0.00	4.28	6.48
15	0.70	0.00	4.44	6.04
16	0.80	0.00	4.55	5.59
17	0.90	0.00	4.62	5.13
18	1.00	0.00	4.64	4.67
19	1.10	0.00	4.63	4.20
20	1.20	0.00	4.57	3.74
21	1.30	0.00	4.47	3.29
22	1.40	0.00	4.33	2.85
23	1.50	0.00	4.15	2.43
24	1.60	0.00	3.92	2.02
25	1.70	0.00	3.66	1.64
26	1.80	0.00	3.35	1.29
27	1.90	0.00	3.00	0.97
28	2.00	0.00	2.60	0.69
29	2.10	0.00	2.17	0.46
30	2.20	0.00	1.69	0.26
31	2.30	0.00	1.17	0.12
32	2.40	0.00	0.60	0.03
33	2.50	0.00	0.00	0.00

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	88 di 151

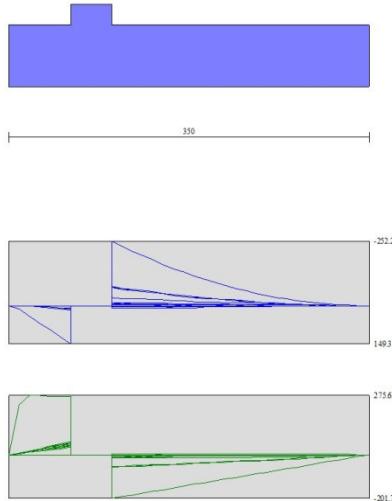


Fig. 9 - Fondazione (Inviluppo)

Verifiche strutturali

Verifiche a flessione

Elementi calcolati a trave

Simbologia adottata

n°	indice sezione
Y	ordinata sezione espresso in [m]
B	larghezza sezione espresso in [cm]
H	altezza sezione espresso in [cm]
Afi	area ferri inferiori espresso in [cmq]
Afs	area ferri superiori espresso in [cmq]
M	momento agente espresso in [kNm]
N	sforzo normale agente espresso in [kN]
Mu	momento ultimo espresso in [kNm]
Nu	sforzo normale ultimo espresso in [kN]
FS	fattore di sicurezza (rapporto tra sollecitazione ultima e sollecitazione agente)

Paramento

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	4.26	19.50	416.03	1904.38	97.661
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	4.53	20.48	413.97	1873.58	91.480
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	4.86	21.46	409.76	1810.55	84.363
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	5.26	22.44	403.89	1722.81	76.767
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	5.74	23.42	394.86	1610.27	68.748
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	6.31	24.40	383.56	1483.42	60.788
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	6.97	25.38	372.26	1356.52	53.440
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	7.72	26.36	358.25	1223.85	46.420
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	8.57	27.35	344.31	1098.54	40.173
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	9.53	28.33	331.80	986.09	34.812
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	10.60	29.31	317.16	876.49	29.907
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	11.80	30.29	303.82	780.01	25.754
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	13.11	31.27	345.94	824.83	26.379



DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	89 di 151

nº	Y	B	H	Afi	Afs	M	N	Mu	Nu	FS
	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cmq]	[kNm]	[kN]	[kNm]	[kN]	
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	14.56	32.25	334.25	740.21	22.953
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	16.15	33.23	324.14	667.07	20.075
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	17.87	34.21	315.36	603.63	17.645
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	19.75	35.19	307.73	548.37	15.583
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	21.78	36.17	371.01	616.26	17.037
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	23.96	37.15	363.78	563.95	15.180
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	26.32	38.13	357.40	517.83	13.580
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	28.84	39.11	351.75	476.98	12.195
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	31.55	40.09	346.73	440.67	10.991
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	34.43	41.07	342.25	408.27	9.940
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	37.51	42.06	402.02	450.76	10.718
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	40.78	43.04	397.74	419.77	9.754
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	44.25	44.02	393.87	391.81	8.901
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	47.93	45.00	390.38	366.53	8.146
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	51.81	45.98	387.21	343.60	7.473
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	55.92	46.96	384.32	322.73	6.873
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	60.25	47.94	440.85	350.76	7.317
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	64.81	48.92	438.66	331.09	6.768
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	69.61	49.90	436.65	313.02	6.273
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	74.65	50.88	434.55	296.20	5.821
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	79.93	51.86	432.39	280.54	5.409

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3)

nº	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	6.06	19.50	345.93	1113.16	57.085
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	6.47	20.48	342.72	1084.25	52.940
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	6.94	21.46	338.61	1047.30	48.799
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	7.46	22.44	333.79	1004.00	44.738
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	8.05	23.42	327.97	954.70	40.760
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	8.70	24.40	320.11	897.85	36.792
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	9.43	25.38	312.16	840.35	33.105
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	10.24	26.36	304.32	783.65	29.723
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	11.13	27.35	296.74	728.80	26.652
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	12.12	28.33	289.51	676.55	23.884
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	13.21	29.31	281.70	625.09	21.329
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	14.40	30.29	274.24	576.94	19.049
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	15.70	31.27	320.06	637.62	20.392
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	17.11	32.25	313.64	591.14	18.331
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	18.65	33.23	307.73	548.42	16.504
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	20.31	34.21	301.53	507.92	14.847
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	22.10	35.19	295.84	470.99	13.384
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	24.04	36.17	360.88	543.01	15.012
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	26.12	37.15	355.77	506.06	13.621
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	28.35	38.13	351.10	472.28	12.385
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	30.73	39.11	346.83	441.38	11.285
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	33.28	40.09	342.92	413.10	10.303
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	36.00	41.07	339.34	387.18	9.426
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	38.89	42.06	399.42	431.94	10.271
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	41.96	43.04	395.83	406.00	9.434
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	45.21	44.02	392.54	382.14	8.682
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	48.66	45.00	389.50	360.18	8.004
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	52.30	45.98	386.70	339.93	7.393
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	56.15	46.96	384.12	321.23	6.841
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	60.21	47.94	440.88	351.05	7.323
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	64.48	48.92	438.87	332.98	6.807
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	68.97	49.90	437.00	316.19	6.336
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	73.68	50.88	435.14	300.48	5.905
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	78.63	51.86	433.09	285.64	5.508

Combinazione n° 3 - STR (A1-M1-R3) H + V

nº Y B H Afi Afs M N Mu Nu FS

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	90 di 151

	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cmq]	[kNm]	[kN]	[kNm]	[kN]	
1	0.00	100	40	6.79	13.85	1.20	15.00	349.73	4371.64	291.442
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	1.32	15.98	355.25	4307.28	269.530
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	1.45	16.96	361.63	4232.95	249.564
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	1.60	17.94	368.97	4141.33	230.817
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	1.77	18.92	377.14	4027.47	212.838
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	1.97	19.90	386.56	3896.13	195.752
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	2.21	20.88	397.14	3748.77	179.503
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	2.49	21.86	407.72	3579.56	163.713
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	2.81	22.85	418.59	3398.02	148.740
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	3.19	23.83	429.66	3209.70	134.713
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	3.62	24.81	438.12	3001.13	120.980
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	4.12	25.79	446.40	2796.99	108.463
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	4.68	26.77	465.84	2665.76	99.587
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	5.31	27.75	463.22	2419.32	87.186
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	6.03	28.73	455.48	2171.16	75.572
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	6.83	29.71	445.02	1937.11	65.200
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	7.71	30.69	430.58	1713.23	55.822
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	8.70	31.67	471.95	1718.74	54.268
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	9.78	32.65	459.62	1534.41	46.993
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	10.97	33.63	449.07	1376.69	40.933
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	12.27	34.61	435.97	1229.58	35.523
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	13.69	35.59	424.81	1104.37	31.027
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	15.23	36.57	414.51	995.22	27.210
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	16.90	37.56	463.10	1028.91	27.397
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	18.71	38.54	454.93	937.15	24.319
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	20.65	39.52	447.78	856.92	21.685
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	22.74	40.50	440.00	783.70	19.352
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	24.97	41.48	432.77	718.77	17.329
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	27.37	42.46	426.41	661.55	15.581
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	29.92	43.44	478.32	694.42	15.986
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	32.64	44.42	473.52	644.38	14.506
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	35.53	45.40	468.41	598.46	13.182
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	38.60	46.38	463.82	557.26	12.015
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	41.86	47.36	459.69	520.14	10.982

Combinazione n° 4 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	Y	B	H	Afi	Afs	M	N	Mu	Nu	FS
	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cmq]	[kNm]	[kN]	[kNm]	[kN]	
1	0.00	100	40	6.79	13.85	1.20	15.00	349.73	4371.64	291.442
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	1.32	15.98	355.25	4307.37	269.536
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	1.45	16.96	361.57	4233.60	249.603
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	1.60	17.94	368.81	4143.49	230.937
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	1.77	18.92	376.81	4032.05	213.080
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	1.97	19.90	385.99	3904.11	196.153
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	2.20	20.88	396.26	3760.95	180.087
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	2.47	21.86	406.64	3597.62	164.540
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	2.79	22.85	417.20	3421.33	149.760
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	3.15	23.83	428.10	3239.29	135.955
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	3.57	24.81	436.64	3037.66	122.453
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	4.04	25.79	444.74	2837.70	110.042
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	4.58	26.77	463.78	2709.66	101.227
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	5.19	27.75	464.68	2484.09	89.521
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	5.87	28.73	458.71	2243.38	78.086
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	6.64	29.71	448.08	2005.63	67.506
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	7.49	30.69	435.39	1785.10	58.164
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	8.42	31.67	475.31	1787.13	56.427
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	9.46	32.65	464.20	1602.88	49.089
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	10.59	33.63	453.29	1439.69	42.806
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	11.83	34.61	441.54	1292.17	37.331
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	13.18	35.59	429.88	1161.25	32.625
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	14.64	36.57	419.87	1048.88	28.677
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	16.23	37.56	467.92	1082.98	28.837
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	17.94	38.54	459.36	986.85	25.608
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	19.78	39.52	451.86	902.73	22.844

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	91 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	21.76	40.50	444.94	828.12	20.449
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	23.88	41.48	437.32	759.63	18.314
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	26.15	42.46	430.60	699.27	16.469
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	28.56	43.44	481.72	732.58	16.864
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	31.14	44.42	477.08	680.56	15.321
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	33.88	45.40	472.24	632.88	13.940
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	36.78	46.38	467.40	589.39	12.707
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	39.86	47.36	463.04	550.21	11.617

Combinazione n° 5 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	4.26	19.50	416.03	1904.38	97.661
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	4.53	20.77	416.57	1912.42	92.054
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	4.86	22.05	414.53	1881.84	85.345
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	5.26	23.32	410.33	1819.13	77.992
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	5.74	24.60	404.55	1732.67	70.435
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	6.31	25.87	396.11	1624.30	62.776
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	6.97	27.15	385.13	1501.01	55.287
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	7.72	28.42	374.18	1378.12	48.484
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	8.57	29.70	361.43	1252.41	42.170
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	9.53	30.97	347.86	1130.47	36.497
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	10.60	32.25	335.65	1020.72	31.651
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	11.80	33.52	322.80	917.29	27.362
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	13.11	34.80	361.48	959.19	27.564
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	14.56	36.07	351.70	871.23	24.151
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	16.15	37.35	340.94	788.63	21.115
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	17.87	38.62	330.72	714.67	18.504
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	19.75	39.90	321.80	650.15	16.295
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	21.78	41.17	384.71	727.38	17.666
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	23.96	42.45	378.34	670.14	15.787
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	26.32	43.72	371.02	616.37	14.097
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	28.84	45.00	364.40	568.47	12.633
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	31.55	46.27	358.51	525.85	11.364
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	34.43	47.55	353.24	487.78	10.259
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	37.51	48.82	412.55	536.99	10.999
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	40.78	50.10	408.66	502.06	10.022
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	44.25	51.37	404.66	469.80	9.145
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	47.93	52.65	400.54	440.00	8.358
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	51.81	53.92	396.79	412.93	7.658
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	55.92	55.20	393.39	388.29	7.035
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	60.25	56.47	448.60	420.45	7.445
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	64.81	57.75	446.04	397.40	6.882
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	69.61	59.02	443.68	376.18	6.374
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	74.65	60.30	441.50	356.61	5.914
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	79.93	61.57	439.49	338.52	5.498

Combinazione n° 6 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	4.26	19.50	416.03	1904.38	97.661
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	4.53	20.48	413.97	1873.58	91.480
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	4.86	21.46	409.76	1810.55	84.363
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	5.26	22.44	403.89	1722.81	76.767
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	5.74	23.42	394.86	1610.27	68.748
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	6.31	24.40	383.56	1483.42	60.788
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	6.97	25.38	372.26	1356.52	53.440
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	7.72	26.36	358.25	1223.85	46.420
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	8.57	27.35	344.31	1098.54	40.173
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	9.53	28.33	331.80	986.09	34.812
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	10.60	29.31	317.16	876.49	29.907
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	11.80	30.29	303.82	780.01	25.754

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	92 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	13.11	31.27	345.94	824.83	26.379
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	14.56	32.25	334.25	740.21	22.953
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	16.15	33.23	324.14	667.07	20.075
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	17.87	34.21	315.36	603.63	17.645
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	19.75	35.19	307.73	548.37	15.583
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	21.78	36.17	371.01	616.26	17.037
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	23.96	37.15	363.78	563.95	15.180
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	26.32	38.13	357.40	517.83	13.580
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	28.84	39.11	351.75	476.98	12.195
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	31.55	40.09	346.73	440.67	10.991
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	34.43	41.07	342.25	408.27	9.940
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	37.51	42.06	402.02	450.76	10.718
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	40.78	43.04	397.74	419.77	9.754
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	44.25	44.02	393.87	391.81	8.901
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	47.93	45.00	390.38	366.53	8.146
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	51.81	45.98	387.21	343.60	7.473
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	55.92	46.96	384.32	322.73	6.873
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	60.25	47.94	440.85	350.76	7.317
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	64.81	48.92	438.66	331.09	6.768
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	69.61	49.90	436.65	313.02	6.273
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	74.65	50.88	434.55	296.20	5.821
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	79.93	51.86	432.39	280.54	5.409

Combinazione n° 7 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	4.26	19.50	416.03	1904.38	97.661
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	4.53	20.77	416.57	1912.42	92.054
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	4.86	22.05	414.53	1881.84	85.345
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	5.26	23.32	410.33	1819.13	77.992
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	5.74	24.60	404.55	1732.67	70.435
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	6.31	25.87	396.11	1624.30	62.776
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	6.97	27.15	385.13	1501.01	55.287
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	7.72	28.42	374.18	1378.12	48.484
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	8.57	29.70	361.43	1252.41	42.170
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	9.53	30.97	347.86	1130.47	36.497
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	10.60	32.25	335.65	1020.72	31.651
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	11.80	33.52	322.80	917.29	27.362
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	13.11	34.80	361.48	959.19	27.564
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	14.56	36.07	351.70	871.23	24.151
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	16.15	37.35	340.94	788.63	21.115
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	17.87	38.62	330.72	714.67	18.504
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	19.75	39.90	321.80	650.15	16.295
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	21.78	41.17	384.71	727.38	17.666
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	23.96	42.45	378.34	670.14	15.787
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	26.32	43.72	371.02	616.37	14.097
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	28.84	45.00	364.40	568.47	12.633
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	31.55	46.27	358.51	525.85	11.364
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	34.43	47.55	353.24	487.78	10.259
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	37.51	48.82	412.55	536.99	10.999
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	40.78	50.10	408.66	502.06	10.022
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	44.25	51.37	404.66	469.80	9.145
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	47.93	52.65	400.54	440.00	8.358
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	51.81	53.92	396.79	412.93	7.658
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	55.92	55.20	393.39	388.29	7.035
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	60.25	56.47	448.60	420.45	7.445
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	64.81	57.75	446.04	397.40	6.882
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	69.61	59.02	443.68	376.18	6.374
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	74.65	60.30	441.50	356.61	5.914
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	79.93	61.57	439.49	338.52	5.498

Combinazione n° 8 - STR (A1-M1-R3)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	93 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	6.06	19.50	345.93	1113.16	57.085
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	6.47	20.77	345.41	1108.47	53.356
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	6.94	22.05	343.55	1091.72	49.512
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	7.46	23.32	340.53	1064.55	45.641
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	8.05	24.60	336.57	1028.96	41.828
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	8.70	25.87	331.90	987.05	38.148
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	9.43	27.15	325.58	937.43	34.529
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	10.24	28.42	318.05	882.99	31.065
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	11.13	29.70	310.48	828.17	27.885
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	12.12	30.97	303.03	774.33	24.999
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	13.21	32.25	295.85	722.41	22.401
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	14.40	33.52	289.03	673.03	20.076
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	15.70	34.80	334.41	741.43	21.306
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	17.11	36.07	327.32	690.09	19.130
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	18.65	37.35	320.73	642.43	17.201
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	20.31	38.62	314.64	598.38	15.493
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	22.10	39.90	309.03	557.78	13.980
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	24.04	41.17	374.48	641.38	15.578
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	26.12	42.45	368.63	599.10	14.114
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	28.35	43.72	363.27	560.28	12.814
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	30.73	45.00	358.34	524.63	11.659
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	33.28	46.27	353.81	491.90	10.630
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	36.00	47.55	349.66	461.82	9.713
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	38.89	48.82	410.08	514.82	10.545
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	41.96	50.10	406.85	485.76	9.696
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	45.21	51.37	403.01	457.90	8.913
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	48.66	52.65	399.45	432.18	8.209
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	52.30	53.92	396.17	408.42	7.574
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	56.15	55.20	393.13	386.45	7.001
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	60.21	56.47	448.64	420.81	7.452
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	64.48	57.75	446.29	399.71	6.922
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	68.97	59.02	444.11	380.06	6.439
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	73.68	60.30	442.07	361.75	5.999
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	78.63	61.57	440.17	344.66	5.598

Combinazione n° 9 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	6.06	19.50	345.93	1113.16	57.085
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	6.47	20.48	342.72	1084.25	52.940
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	6.94	21.46	338.61	1047.30	48.799
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	7.46	22.44	333.79	1004.00	44.738
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	8.05	23.42	327.97	954.70	40.760
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	8.70	24.40	320.11	897.85	36.792
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	9.43	25.38	312.16	840.35	33.105
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	10.24	26.36	304.32	783.65	29.723
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	11.13	27.35	296.74	728.80	26.652
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	12.12	28.33	289.51	676.55	23.884
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	13.21	29.31	281.70	625.09	21.329
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	14.40	30.29	274.24	576.94	19.049
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	15.70	31.27	320.06	637.62	20.392
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	17.11	32.25	313.64	591.14	18.331
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	18.65	33.23	307.73	548.42	16.504
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	20.31	34.21	301.53	507.92	14.847
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	22.10	35.19	295.84	470.99	13.384
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	24.04	36.17	360.88	543.01	15.012
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	26.12	37.15	355.77	506.06	13.621
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	28.35	38.13	351.10	472.28	12.385
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	30.73	39.11	346.83	441.38	11.285
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	33.28	40.09	342.92	413.10	10.303
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	36.00	41.07	339.34	387.18	9.426
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	38.89	42.06	399.42	431.94	10.271
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	41.96	43.04	395.83	406.00	9.434

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	94 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	45.21	44.02	392.54	382.14	8.682
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	48.66	45.00	389.50	360.18	8.004
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	52.30	45.98	386.70	339.93	7.393
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	56.15	46.96	384.12	321.23	6.841
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	60.21	47.94	440.88	351.05	7.323
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	64.48	48.92	438.87	332.98	6.807
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	68.97	49.90	437.00	316.19	6.336
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	73.68	50.88	435.14	300.48	5.905
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	78.63	51.86	433.09	285.64	5.508

Combinazione n° 10 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	6.06	19.50	345.93	1113.16	57.085
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	6.47	20.77	345.41	1108.47	53.356
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	6.94	22.05	343.55	1091.72	49.512
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	7.46	23.32	340.53	1064.55	45.641
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	8.05	24.60	336.57	1028.96	41.828
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	8.70	25.87	331.90	987.05	38.148
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	9.43	27.15	325.58	937.43	34.529
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	10.24	28.42	318.05	882.99	31.065
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	11.13	29.70	310.48	828.17	27.885
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	12.12	30.97	303.03	774.33	24.999
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	13.21	32.25	295.85	722.41	22.401
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	14.40	33.52	289.03	673.03	20.076
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	15.70	34.80	334.41	741.43	21.306
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	17.11	36.07	327.32	690.09	19.130
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	18.65	37.35	320.73	642.43	17.201
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	20.31	38.62	314.64	598.38	15.493
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	22.10	39.90	309.03	557.78	13.980
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	24.04	41.17	374.48	641.38	15.578
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	26.12	42.45	368.63	599.10	14.114
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	28.35	43.72	363.27	560.28	12.814
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	30.73	45.00	358.34	524.63	11.659
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	33.28	46.27	353.81	491.90	10.630
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	36.00	47.55	349.66	461.82	9.713
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	38.89	48.82	410.08	514.82	10.545
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	41.96	50.10	406.85	485.76	9.696
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	45.21	51.37	403.01	457.90	8.913
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	48.66	52.65	399.45	432.18	8.209
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	52.30	53.92	396.17	408.42	7.574
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	56.15	55.20	393.13	386.45	7.001
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	60.21	56.47	448.64	420.81	7.452
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	64.48	57.75	446.29	399.71	6.922
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	68.97	59.02	444.11	380.06	6.439
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	73.68	60.30	442.07	361.75	5.999
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	78.63	61.57	440.17	344.66	5.598

Combinazione n° 19 - ECC

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	0.00	100	40	6.79	13.85	101.20	15.00	219.36	32.51	2.168
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	111.20	15.98	219.19	31.50	1.971
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	121.21	16.96	219.05	30.65	1.807
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	131.22	17.94	218.93	29.93	1.668
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	141.25	18.92	218.82	29.32	1.549
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	151.29	19.90	218.73	28.78	1.446
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	161.36	20.88	218.65	28.30	1.355
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	171.46	21.86	218.58	27.87	1.275
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	181.58	22.85	218.52	27.49	1.203
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	191.75	23.83	218.46	27.15	1.139
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	201.95	24.81	218.40	26.83	1.081

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	95 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	212.20	25.79	218.35	26.54	1.029
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	222.49	26.77	264.95	31.88	1.191
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	232.85	27.75	264.90	31.57	1.138
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	243.26	28.73	264.85	31.28	1.089
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	253.73	29.71	264.80	31.01	1.044
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	264.27	30.69	264.76	30.75	1.002
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	274.88	31.67	333.28	38.40	1.212
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	285.57	32.65	333.23	38.10	1.167
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	296.34	33.63	333.19	37.82	1.124
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	307.19	34.61	333.14	37.54	1.084
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	318.13	35.59	333.10	37.27	1.047
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	329.17	36.57	333.06	37.01	1.012
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	340.31	37.56	400.69	44.22	1.177
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	351.55	38.54	400.64	43.92	1.140
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	362.89	39.52	400.60	43.62	1.104
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	374.35	40.50	400.55	43.33	1.070
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	385.93	41.48	400.51	43.05	1.038
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	397.63	42.46	400.47	42.76	1.007
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	409.45	43.44	466.77	49.52	1.140
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	421.40	44.42	466.72	49.20	1.108
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	433.49	45.40	466.67	48.88	1.077
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	445.72	46.38	466.62	48.56	1.047
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	458.09	47.36	466.58	48.24	1.019

Fondazione
Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.45	0.00	258.94	0.00	581.380
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.78	0.00	258.94	0.00	145.328
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	4.01	0.00	258.94	0.00	64.582
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	7.13	0.00	258.94	0.00	36.323
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	11.14	0.00	258.94	0.00	23.244
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	16.04	0.00	258.94	0.00	16.140
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-71.50	0.00	-258.94	0.00	3.622
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-65.86	0.00	-258.94	0.00	3.932
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-60.46	0.00	-258.94	0.00	4.283
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-55.29	0.00	-258.94	0.00	4.683
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-50.35	0.00	-258.94	0.00	5.142
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-45.65	0.00	-258.94	0.00	5.672
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-41.18	0.00	-258.94	0.00	6.288
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-36.94	0.00	-258.94	0.00	7.009
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-32.94	0.00	-258.94	0.00	7.862
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-29.16	0.00	-258.94	0.00	8.879
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-25.62	0.00	-258.94	0.00	10.107
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-22.31	0.00	-258.94	0.00	11.608
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-19.22	0.00	-258.94	0.00	13.469
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-16.37	0.00	-258.94	0.00	15.815
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-13.75	0.00	-258.94	0.00	18.830
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-11.36	0.00	-258.94	0.00	22.795
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-9.20	0.00	-258.94	0.00	28.155
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-7.26	0.00	-258.94	0.00	35.650
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-5.56	0.00	-258.94	0.00	46.586
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-4.08	0.00	-258.94	0.00	63.438
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-2.83	0.00	-258.94	0.00	91.394
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-1.81	0.00	-258.94	0.00	142.870
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-1.02	0.00	-258.94	0.00	254.111
31	2.30	100	60	12.32	12.32	-0.45	0.00	-258.94	0.00	572.020
32	2.40	100	60	12.32	12.32	-0.11	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	96 di 151

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.44	0.00	258.94	0.00	588.651
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.76	0.00	258.94	0.00	147.290
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	3.95	0.00	258.94	0.00	65.518
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	7.02	0.00	258.94	0.00	36.886
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	10.96	0.00	258.94	0.00	23.627
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	15.77	0.00	258.94	0.00	16.422
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-75.17	0.00	-258.94	0.00	3.445
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-69.49	0.00	-258.94	0.00	3.726
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-64.02	0.00	-258.94	0.00	4.044
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-58.76	0.00	-258.94	0.00	4.407
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-53.71	0.00	-258.94	0.00	4.821
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-48.87	0.00	-258.94	0.00	5.299
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-44.24	0.00	-258.94	0.00	5.853
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-39.83	0.00	-258.94	0.00	6.502
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-35.63	0.00	-258.94	0.00	7.267
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-31.66	0.00	-258.94	0.00	8.178
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-27.91	0.00	-258.94	0.00	9.277
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-24.39	0.00	-258.94	0.00	10.617
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-21.09	0.00	-258.94	0.00	12.276
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-18.03	0.00	-258.94	0.00	14.363
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-15.19	0.00	-258.94	0.00	17.042
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-12.60	0.00	-258.94	0.00	20.559
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-10.23	0.00	-258.94	0.00	25.305
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-8.11	0.00	-258.94	0.00	31.931
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-6.23	0.00	-258.94	0.00	41.582
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-4.59	0.00	-258.94	0.00	56.429
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-3.20	0.00	-258.94	0.00	81.017
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-2.05	0.00	-258.94	0.00	126.216
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-1.16	0.00	-258.94	0.00	223.723
31	2.30	100	60	12.32	12.32	-0.52	0.00	-258.94	0.00	501.899
32	2.40	100	60	12.32	12.32	-0.13	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 3 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.40	0.00	258.94	0.00	648.339
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.59	0.00	258.94	0.00	162.534
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	3.57	0.00	258.94	0.00	72.438
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	6.34	0.00	258.94	0.00	40.860
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	9.87	0.00	258.94	0.00	26.224
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	14.18	0.00	258.94	0.00	18.262
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-11.14	0.00	-258.94	0.00	23.237
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-10.91	0.00	-258.94	0.00	23.744
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-10.60	0.00	-258.94	0.00	24.429
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-10.23	0.00	-258.94	0.00	25.306
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-9.81	0.00	-258.94	0.00	26.395
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-9.34	0.00	-258.94	0.00	27.724
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-8.83	0.00	-258.94	0.00	29.333
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-8.28	0.00	-258.94	0.00	31.270
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-7.71	0.00	-258.94	0.00	33.606
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-7.11	0.00	-258.94	0.00	36.429
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-6.50	0.00	-258.94	0.00	39.864
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-5.87	0.00	-258.94	0.00	44.076
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-5.25	0.00	-258.94	0.00	49.302
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-4.63	0.00	-258.94	0.00	55.876
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-4.03	0.00	-258.94	0.00	64.292
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-3.44	0.00	-258.94	0.00	75.296

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	97 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-2.87	0.00	-258.94	0.00	90.066
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-2.34	0.00	-258.94	0.00	110.552
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-1.85	0.00	-258.94	0.00	140.166
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-1.40	0.00	-258.94	0.00	185.354
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-1.00	0.00	-258.94	0.00	259.526
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-0.66	0.00	-258.94	0.00	394.593
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-0.38	0.00	-258.94	0.00	683.111
31	2.30	100	60	12.32	12.32	-0.17	0.00	0.00	0.00	1000.000
32	2.40	100	60	12.32	12.32	-0.04	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 4 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.38	0.00	258.94	0.00	686.804
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.50	0.00	258.94	0.00	172.259
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	3.37	0.00	258.94	0.00	76.809
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	5.97	0.00	258.94	0.00	43.347
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	9.30	0.00	258.94	0.00	27.833
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	13.35	0.00	258.94	0.00	19.392
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-30.95	0.00	-258.94	0.00	8.367
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-29.23	0.00	-258.94	0.00	8.860
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-27.49	0.00	-258.94	0.00	9.420
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-25.74	0.00	-258.94	0.00	10.060
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-23.99	0.00	-258.94	0.00	10.793
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-22.25	0.00	-258.94	0.00	11.637
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-20.52	0.00	-258.94	0.00	12.617
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-18.81	0.00	-258.94	0.00	13.763
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-17.14	0.00	-258.94	0.00	15.111
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-15.49	0.00	-258.94	0.00	16.715
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-13.89	0.00	-258.94	0.00	18.641
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-12.34	0.00	-258.94	0.00	20.984
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-10.85	0.00	-258.94	0.00	23.873
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-9.42	0.00	-258.94	0.00	27.494
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-8.06	0.00	-258.94	0.00	32.120
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-6.78	0.00	-258.94	0.00	38.166
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-5.59	0.00	-258.94	0.00	46.284
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-4.50	0.00	-258.94	0.00	57.560
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-3.50	0.00	-258.94	0.00	73.896
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-2.62	0.00	-258.94	0.00	98.891
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-1.85	0.00	-258.94	0.00	140.050
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-1.20	0.00	-258.94	0.00	215.272
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-0.69	0.00	-258.94	0.00	376.584
31	2.30	100	60	12.32	12.32	-0.31	0.00	-258.94	0.00	833.975
32	2.40	100	60	12.32	12.32	-0.08	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 5 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.49	0.00	258.94	0.00	525.582
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.97	0.00	258.94	0.00	131.188
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	4.45	0.00	258.94	0.00	58.214
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	7.92	0.00	258.94	0.00	32.694
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	12.39	0.00	258.94	0.00	20.891
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	17.88	0.00	258.94	0.00	14.485
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-6.18	0.00	-258.94	0.00	41.870
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-5.25	0.00	-258.94	0.00	49.307
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-4.41	0.00	-258.94	0.00	58.695
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-3.66	0.00	-258.94	0.00	70.749

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	98 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-2.99	0.00	-258.94	0.00	86.548
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-2.40	0.00	-258.94	0.00	107.774
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-1.89	0.00	-258.94	0.00	137.177
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-1.44	0.00	-258.94	0.00	179.545
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-1.06	0.00	-258.94	0.00	243.902
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-0.74	0.00	-258.94	0.00	349.284
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-0.48	0.00	-258.94	0.00	543.310
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-0.26	0.00	-258.94	0.00	985.517
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-0.10	0.00	0.00	0.00	1000.000
21	1.30	100	60	12.32	12.32	0.03	0.00	0.00	0.00	1000.000
22	1.40	100	60	12.32	12.32	0.12	0.00	0.00	0.00	1000.000
23	1.50	100	60	12.32	12.32	0.18	0.00	0.00	0.00	1000.000
24	1.60	100	60	12.32	12.32	0.21	0.00	0.00	0.00	1000.000
25	1.70	100	60	12.32	12.32	0.21	0.00	0.00	0.00	1000.000
26	1.80	100	60	12.32	12.32	0.20	0.00	0.00	0.00	1000.000
27	1.90	100	60	12.32	12.32	0.18	0.00	0.00	0.00	1000.000
28	2.00	100	60	12.32	12.32	0.14	0.00	0.00	0.00	1000.000
29	2.10	100	60	12.32	12.32	0.10	0.00	0.00	0.00	1000.000
30	2.20	100	60	12.32	12.32	0.06	0.00	0.00	0.00	1000.000
31	2.30	100	60	12.32	12.32	0.03	0.00	0.00	0.00	1000.000
32	2.40	100	60	12.32	12.32	0.01	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 6 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.46	0.00	258.94	0.00	567.048
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.83	0.00	258.94	0.00	141.388
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	4.13	0.00	258.94	0.00	62.674
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	7.36	0.00	258.94	0.00	35.161
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	11.54	0.00	258.94	0.00	22.444
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	16.66	0.00	258.94	0.00	15.546
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-7.46	0.00	-258.94	0.00	34.719
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-6.18	0.00	-258.94	0.00	41.916
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-5.03	0.00	-258.94	0.00	51.433
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-4.02	0.00	-258.94	0.00	64.387
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-3.13	0.00	-258.94	0.00	82.685
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-2.36	0.00	-258.94	0.00	109.844
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-1.69	0.00	-258.94	0.00	153.088
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-1.13	0.00	-258.94	0.00	229.818
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-0.66	0.00	-258.94	0.00	394.777
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-0.27	0.00	-258.94	0.00	952.718
18	1.00	100	60	12.32	12.32	0.03	0.00	0.00	0.00	1000.000
19	1.10	100	60	12.32	12.32	0.27	0.00	258.94	0.00	975.610
20	1.20	100	60	12.32	12.32	0.43	0.00	258.94	0.00	598.028
21	1.30	100	60	12.32	12.32	0.54	0.00	258.94	0.00	476.977
22	1.40	100	60	12.32	12.32	0.60	0.00	258.94	0.00	429.900
23	1.50	100	60	12.32	12.32	0.62	0.00	258.94	0.00	418.603
24	1.60	100	60	12.32	12.32	0.60	0.00	258.94	0.00	432.365
25	1.70	100	60	12.32	12.32	0.55	0.00	258.94	0.00	470.367
26	1.80	100	60	12.32	12.32	0.48	0.00	258.94	0.00	538.708
27	1.90	100	60	12.32	12.32	0.40	0.00	258.94	0.00	652.851
28	2.00	100	60	12.32	12.32	0.31	0.00	258.94	0.00	847.219
29	2.10	100	60	12.32	12.32	0.21	0.00	0.00	0.00	1000.000
30	2.20	100	60	12.32	12.32	0.13	0.00	0.00	0.00	1000.000
31	2.30	100	60	12.32	12.32	0.06	0.00	0.00	0.00	1000.000
32	2.40	100	60	12.32	12.32	0.02	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 7 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y	B	H	Afi	Afs	M	N	Mu	Nu	FS
----	---	---	---	-----	-----	---	---	----	----	----

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

99 di 151

n°	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cmq]	[kNm]	[kN]	[kNm]	[kN]	
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.48	0.00	258.94	0.00	537.872
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.92	0.00	258.94	0.00	134.573
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	4.33	0.00	258.94	0.00	59.857
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	7.68	0.00	258.94	0.00	33.696
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	12.00	0.00	258.94	0.00	21.582
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	17.26	0.00	258.94	0.00	15.000
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-70.22	0.00	-258.94	0.00	3.687
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-64.94	0.00	-258.94	0.00	3.988
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-59.84	0.00	-258.94	0.00	4.327
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-54.93	0.00	-258.94	0.00	4.714
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-50.21	0.00	-258.94	0.00	5.157
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-45.70	0.00	-258.94	0.00	5.666
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-41.38	0.00	-258.94	0.00	6.258
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-37.26	0.00	-258.94	0.00	6.950
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-33.34	0.00	-258.94	0.00	7.766
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-29.63	0.00	-258.94	0.00	8.738
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-26.13	0.00	-258.94	0.00	9.910
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-22.83	0.00	-258.94	0.00	11.340
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-19.75	0.00	-258.94	0.00	13.109
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-16.89	0.00	-258.94	0.00	15.335
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-14.23	0.00	-258.94	0.00	18.192
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-11.80	0.00	-258.94	0.00	21.942
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-9.59	0.00	-258.94	0.00	27.002
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-7.60	0.00	-258.94	0.00	34.067
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-5.84	0.00	-258.94	0.00	44.354
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-4.30	0.00	-258.94	0.00	60.181
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-3.00	0.00	-258.94	0.00	86.388
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-1.92	0.00	-258.94	0.00	134.558
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-1.09	0.00	-258.94	0.00	238.468
31	2.30	100	60	12.32	12.32	-0.48	0.00	-258.94	0.00	534.882
32	2.40	100	60	12.32	12.32	-0.12	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 8 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y	B	H	Afi	Afs	M	N	Mu	Nu	FS
	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cmq]	[kNm]	[kN]	[kNm]	[kN]	
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.49	0.00	258.94	0.00	531.518
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.95	0.00	258.94	0.00	132.785
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	4.39	0.00	258.94	0.00	58.974
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	7.81	0.00	258.94	0.00	33.149
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	12.21	0.00	258.94	0.00	21.201
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	17.60	0.00	258.94	0.00	14.712
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-9.86	0.00	-258.94	0.00	26.270
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-8.88	0.00	-258.94	0.00	29.144
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-7.98	0.00	-258.94	0.00	32.461
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-7.13	0.00	-258.94	0.00	36.311
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-6.35	0.00	-258.94	0.00	40.809
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-5.62	0.00	-258.94	0.00	46.100
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-4.94	0.00	-258.94	0.00	52.370
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-4.33	0.00	-258.94	0.00	59.861
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-3.76	0.00	-258.94	0.00	68.895
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-3.24	0.00	-258.94	0.00	79.900
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-2.77	0.00	-258.94	0.00	93.460
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-2.35	0.00	-258.94	0.00	110.388
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-1.96	0.00	-258.94	0.00	131.832
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-1.62	0.00	-258.94	0.00	159.463
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-1.32	0.00	-258.94	0.00	195.777
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-1.06	0.00	-258.94	0.00	244.627
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-0.83	0.00	-258.94	0.00	312.205
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-0.63	0.00	-258.94	0.00	408.942
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-0.47	0.00	-258.94	0.00	553.468
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-0.33	0.00	-258.94	0.00	781.634

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	100 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-0.22	0.00	0.00	0.00	1000.000
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-0.14	0.00	0.00	0.00	1000.000
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-0.07	0.00	0.00	0.00	1000.000
31	2.30	100	60	12.32	12.32	-0.03	0.00	0.00	0.00	1000.000
32	2.40	100	60	12.32	12.32	-0.01	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 9 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.45	0.00	258.94	0.00	573.964
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.81	0.00	258.94	0.00	143.245
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	4.07	0.00	258.94	0.00	63.555
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	7.26	0.00	258.94	0.00	35.689
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	11.36	0.00	258.94	0.00	22.802
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	16.38	0.00	258.94	0.00	15.807
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-11.13	0.00	-258.94	0.00	23.264
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-9.81	0.00	-258.94	0.00	26.393
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-8.60	0.00	-258.94	0.00	30.110
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-7.49	0.00	-258.94	0.00	34.559
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-6.48	0.00	-258.94	0.00	39.930
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-5.57	0.00	-258.94	0.00	46.475
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-4.75	0.00	-258.94	0.00	54.534
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-4.01	0.00	-258.94	0.00	64.570
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-3.35	0.00	-258.94	0.00	77.232
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-2.77	0.00	-258.94	0.00	93.438
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-2.26	0.00	-258.94	0.00	114.520
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-1.82	0.00	-258.94	0.00	142.465
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-1.44	0.00	-258.94	0.00	180.314
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-1.11	0.00	-258.94	0.00	232.885
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-0.84	0.00	-258.94	0.00	308.117
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-0.62	0.00	-258.94	0.00	419.714
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-0.44	0.00	-258.94	0.00	592.714
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-0.30	0.00	-258.94	0.00	876.215
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-0.19	0.00	0.00	0.00	1000.000
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-0.11	0.00	0.00	0.00	1000.000
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-0.06	0.00	0.00	0.00	1000.000
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-0.02	0.00	0.00	0.00	1000.000
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-0.01	0.00	0.00	0.00	1000.000
31	2.30	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
32	2.40	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 10 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.48	0.00	258.94	0.00	544.090
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.90	0.00	258.94	0.00	136.254
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	4.27	0.00	258.94	0.00	60.661
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	7.58	0.00	258.94	0.00	34.180
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	11.82	0.00	258.94	0.00	21.913
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	16.99	0.00	258.94	0.00	15.243
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-73.90	0.00	-258.94	0.00	3.504
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-68.57	0.00	-258.94	0.00	3.776
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-63.40	0.00	-258.94	0.00	4.084
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-58.40	0.00	-258.94	0.00	4.434
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-53.57	0.00	-258.94	0.00	4.834
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-48.91	0.00	-258.94	0.00	5.294
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-44.43	0.00	-258.94	0.00	5.827
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-40.14	0.00	-258.94	0.00	6.451

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	101 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-36.04	0.00	-258.94	0.00	7.185
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-32.13	0.00	-258.94	0.00	8.059
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-28.42	0.00	-258.94	0.00	9.110
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-24.92	0.00	-258.94	0.00	10.392
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-21.62	0.00	-258.94	0.00	11.976
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-18.54	0.00	-258.94	0.00	13.967
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-15.68	0.00	-258.94	0.00	16.518
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-13.04	0.00	-258.94	0.00	19.862
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-10.63	0.00	-258.94	0.00	24.370
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-8.45	0.00	-258.94	0.00	30.655
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-6.51	0.00	-258.94	0.00	39.795
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-4.81	0.00	-258.94	0.00	53.837
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-3.36	0.00	-258.94	0.00	77.059
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-2.16	0.00	-258.94	0.00	119.685
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-1.22	0.00	-258.94	0.00	211.507
31	2.30	100	60	12.32	12.32	-0.55	0.00	-258.94	0.00	473.079
32	2.40	100	60	12.32	12.32	-0.14	0.00	0.00	0.00	1000.000
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

Combinazione n° 19 - ECC

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	13.49	0.00	299.56	0.00	22.210
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	40.23	0.00	299.56	0.00	7.445
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	67.72	0.00	299.56	0.00	4.423
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	95.06	0.00	299.56	0.00	3.151
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	122.26	0.00	299.56	0.00	2.450
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	149.31	0.00	299.56	0.00	2.006
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-252.22	0.00	-299.56	0.00	1.188
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-232.45	0.00	-299.56	0.00	1.289
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-213.48	0.00	-299.56	0.00	1.403
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-195.32	0.00	-299.56	0.00	1.534
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-177.97	0.00	-299.56	0.00	1.683
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-161.42	0.00	-299.56	0.00	1.856
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-145.68	0.00	-299.56	0.00	2.056
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-130.75	0.00	-299.56	0.00	2.291
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-116.63	0.00	-299.56	0.00	2.569
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-103.31	0.00	-299.56	0.00	2.900
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-90.80	0.00	-299.56	0.00	3.299
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-79.10	0.00	-299.56	0.00	3.787
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-68.20	0.00	-299.56	0.00	4.392
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-58.11	0.00	-299.56	0.00	5.155
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-48.83	0.00	-299.56	0.00	6.135
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-40.36	0.00	-299.56	0.00	7.423
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-32.69	0.00	-299.56	0.00	9.164
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-25.83	0.00	-299.56	0.00	11.598
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-19.77	0.00	-299.56	0.00	15.149
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-14.53	0.00	-299.56	0.00	20.619
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-10.09	0.00	-299.56	0.00	29.692
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-6.46	0.00	-299.56	0.00	46.394
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-3.63	0.00	-299.56	0.00	82.478
31	2.30	100	60	12.32	12.32	-1.61	0.00	-299.56	0.00	185.575
32	2.40	100	60	12.32	12.32	-0.40	0.00	-299.56	0.00	742.298
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	102 di 151

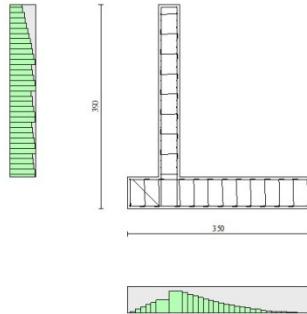


Fig. 10 - Paramento (Inviluppo)

Verifiche a taglio

Simbologia adottata

I _s	indice sezione
Y	ordinata sezione espressa in [m]
B	larghezza sezione espresso in [cm]
H	altezza sezione espresso in [cm]
A _{sw}	area ferri a taglio espresso in [cm ²]
cotθ	inclinazione delle bielle compresse, θ inclinazione dei puntoni di calcestruzzo
V _{Rcd}	resistenza di progetto a 'taglio compressione' espressa in [kN]
V _{Rsd}	resistenza di progetto a 'taglio trazione' espressa in [kN]
V _{Rd}	resistenza di progetto a taglio espresso in [kN]. Per elementi con armature trasversali resistenti al taglio (A _{sw} >0.0) V _{Rd} =min(V _{Rcd} , V _{Rsd}).
T	taglio agente espressa in [kN]
FS	fattore di sicurezza (rapporto tra sollecitazione resistente e sollecitazione agente)

Paramento
Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cm ²]	S [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.58	2.34	84.008
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.71	2.98	66.111
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.84	3.67	53.636
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.98	4.42	44.535
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.11	5.23	37.662
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.24	6.10	32.323
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.37	7.03	28.080
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.50	8.01	24.644
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.64	9.06	21.820
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.77	10.16	19.466
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.90	11.32	17.482
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.03	12.54	15.794
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.37	13.82	15.010
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.50	15.15	13.695
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.63	16.54	12.550
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.76	18.00	11.545
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.90	19.51	10.657

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	103 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.44	21.08	10.459
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.57	22.70	9.716
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.70	24.39	9.050
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.84	26.13	8.451
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.97	27.93	7.910
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.10	29.79	7.421
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.36	31.71	7.327
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.49	33.69	6.901
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.62	35.73	6.511
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.76	37.82	6.154
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.89	39.97	5.826
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.02	42.18	5.524
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.28	44.45	5.473
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.42	46.78	5.203
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.55	49.17	4.954
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.68	51.61	4.722
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.81	54.11	4.506

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.58	3.90	50.405
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.71	4.38	44.870
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.84	4.93	39.952
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.98	5.53	35.629
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.11	6.19	31.855
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.24	6.90	28.566
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.37	7.68	25.699
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.50	8.51	23.198
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.64	9.41	21.012
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.77	10.36	19.096
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.90	11.37	17.413
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.03	12.43	15.929
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.37	13.56	15.295
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.50	14.74	14.076
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.63	15.98	12.990
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.76	17.28	12.020
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.90	18.64	11.151
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.44	20.06	10.989
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.57	21.54	10.242
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.70	23.07	9.567
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.84	24.66	8.954
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.97	26.31	8.398
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.10	28.02	7.890
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.36	29.79	7.800
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.49	31.62	7.354
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.62	33.50	6.944
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.76	35.44	6.567
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.89	37.44	6.220
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.02	39.50	5.899
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.28	41.62	5.845
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.42	43.79	5.558
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.55	46.03	5.291
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.68	48.32	5.043
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.81	50.67	4.812

Combinazione n° 3 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	195.97	1.13	172.793
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.10	1.24	158.660
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.24	1.39	140.844

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	104 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.37	1.61	122.309
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.50	1.87	104.963
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.63	2.19	89.656
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.76	2.57	76.586
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.90	3.00	65.631
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.03	3.49	56.523
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.16	4.03	48.967
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.29	4.62	42.686
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.43	5.27	37.446
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	206.76	5.98	34.589
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	206.89	6.74	30.706
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.02	7.55	27.410
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.16	8.42	24.595
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.29	9.35	22.176
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	219.83	10.33	21.287
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	219.96	11.36	19.360
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.10	12.45	17.677
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.23	13.60	16.199
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.36	14.79	14.894
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.49	16.05	13.739
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	231.75	17.36	13.351
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	231.88	18.72	12.386
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.02	20.14	11.520
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.15	21.61	10.741
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.28	23.14	10.037
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.41	24.73	9.400
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.68	26.36	9.205
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.81	28.06	8.654
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.94	29.81	8.151
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.07	31.61	7.690
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.20	33.47	7.267

Combinazione n° 4 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	195.97	1.13	172.793
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.10	1.23	158.875
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.24	1.39	141.523
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.37	1.59	123.464
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.50	1.85	106.483
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.63	2.15	91.395
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.76	2.51	78.421
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.90	2.92	67.470
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.03	3.38	58.310
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.16	3.89	50.668
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.29	4.46	44.286
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.43	5.07	38.937
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	206.76	5.74	36.038
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	206.89	6.46	32.048
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.02	7.23	28.651
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.16	8.05	25.743
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.29	8.92	23.238
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	219.83	9.84	22.330
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	219.96	10.82	20.328
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.10	11.85	18.576
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.23	12.93	17.035
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.36	14.06	15.674
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.49	15.24	14.467
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	231.75	16.47	14.067
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	231.88	17.76	13.056
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.02	19.10	12.149
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.15	20.49	11.332
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.28	21.93	10.594

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	105 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.41	23.42	9.925
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.68	24.96	9.722
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.81	26.56	9.144
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.94	28.20	8.615
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.07	29.90	8.130
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.20	31.65	7.685

Combinazione n° 5 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.58	2.34	84.008
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.75	2.98	66.124
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.92	3.67	53.658
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.09	4.42	44.562
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.27	5.23	37.692
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.44	6.10	32.356
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.61	7.03	28.114
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.78	8.01	24.679
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.95	9.06	21.855
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.13	10.16	19.501
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.30	11.32	17.518
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.47	12.54	15.829
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.84	13.82	15.044
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.02	15.15	13.729
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.19	16.54	12.583
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.36	18.00	11.578
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.53	19.51	10.690
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.11	21.08	10.491
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.29	22.70	9.747
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.46	24.39	9.080
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.63	26.13	8.481
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.80	27.93	7.940
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.97	29.79	7.450
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.27	31.71	7.356
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.44	33.69	6.929
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.62	35.73	6.539
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.79	37.82	6.182
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.96	39.97	5.853
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	234.13	42.18	5.550
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.43	44.45	5.499
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.61	46.78	5.229
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.78	49.17	4.979
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.95	51.61	4.746
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	245.12	54.11	4.530

Combinazione n° 6 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.58	2.34	84.008
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.71	2.98	66.111
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.84	3.67	53.636
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.98	4.42	44.535
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.11	5.23	37.662
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.24	6.10	32.323
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.37	7.03	28.080
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.50	8.01	24.644
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.64	9.06	21.820
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.77	10.16	19.466
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.90	11.32	17.482
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.03	12.54	15.794
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.37	13.82	15.010
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.50	15.15	13.695



DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	106 di 151

nº	Y	B	H	A _{sw}	s	cotθ	V _{Rcd}	V _{Rsd}	V _{Rd}	T	FS
	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cm]		[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.63	16.54	12.550
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.76	18.00	11.545
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.90	19.51	10.657
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.44	21.08	10.459
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.57	22.70	9.716
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.70	24.39	9.050
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.84	26.13	8.451
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.97	27.93	7.910
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.10	29.79	7.421
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.36	31.71	7.327
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.49	33.69	6.901
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.62	35.73	6.511
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.76	37.82	6.154
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.89	39.97	5.826
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.02	42.18	5.524
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.28	44.45	5.473
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.42	46.78	5.203
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.55	49.17	4.954
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.68	51.61	4.722
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.81	54.11	4.506

Combinazione n° 7 - STR (A1-M1-R3)

nº	Y	B	H	A _{sw}	s	cotθ	V _{Rcd}	V _{Rsd}	V _{Rd}	T	FS
	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cm]		[kN]	[kN]	[kN]		
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.58	2.34	84.008
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.75	2.98	66.124
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.92	3.67	53.658
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.09	4.42	44.562
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.27	5.23	37.692
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.44	6.10	32.356
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.61	7.03	28.114
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.78	8.01	24.679
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.95	9.06	21.855
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.13	10.16	19.501
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.30	11.32	17.518
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.47	12.54	15.829
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.84	13.82	15.044
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.02	15.15	13.729
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.19	16.54	12.583
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.36	18.00	11.578
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.53	19.51	10.690
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.11	21.08	10.491
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.29	22.70	9.747
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.46	24.39	9.080
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.63	26.13	8.481
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.80	27.93	7.940
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.97	29.79	7.450
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.27	31.71	7.356
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.44	33.69	6.929
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.62	35.73	6.539
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.79	37.82	6.182
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.96	39.97	5.853
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	234.13	42.18	5.550
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.43	44.45	5.499
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.61	46.78	5.229
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.78	49.17	4.979
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.95	51.61	4.746
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	245.12	54.11	4.530

Combinazione n° 8 - STR (A1-M1-R3)

nº	Y	B	H	A_{sw}	s	cotθ	V_{Rcd}	V_{Rsd}	V_{Rd}	T	FS
	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cm]		[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	107 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.58	3.90	50.405
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.75	4.38	44.879
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.92	4.93	39.968
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.09	5.53	35.651
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.27	6.19	31.881
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.44	6.90	28.595
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.61	7.68	25.730
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.78	8.51	23.231
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.95	9.41	21.046
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.13	10.36	19.131
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.30	11.37	17.448
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.47	12.43	15.964
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.84	13.56	15.330
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.02	14.74	14.111
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.19	15.98	13.025
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.36	17.28	12.055
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.53	18.64	11.185
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.11	20.06	11.022
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.29	21.54	10.275
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.46	23.07	9.599
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.63	24.66	8.987
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.80	26.31	8.429
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.97	28.02	7.921
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.27	29.79	7.831
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.44	31.62	7.384
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.62	33.50	6.974
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.79	35.44	6.596
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.96	37.44	6.249
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	234.13	39.50	5.927
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.43	41.62	5.873
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.61	43.79	5.585
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.78	46.03	5.318
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.95	48.32	5.069
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	245.12	50.67	4.837

Combinazione n° 9 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.58	3.90	50.405
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.71	4.38	44.870
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.84	4.93	39.952
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.98	5.53	35.629
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.11	6.19	31.855
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.24	6.90	28.566
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.37	7.68	25.699
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.50	8.51	23.198
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.64	9.41	21.012
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.77	10.36	19.096
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.90	11.37	17.413
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.03	12.43	15.929
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.37	13.56	15.295
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.50	14.74	14.076
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.63	15.98	12.990
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.76	17.28	12.020
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.90	18.64	11.151
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.44	20.06	10.989
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.57	21.54	10.242
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.70	23.07	9.567
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.84	24.66	8.954
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.97	26.31	8.398
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.10	28.02	7.890
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.36	29.79	7.800
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.49	31.62	7.354

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	108 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.62	33.50	6.944
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.76	35.44	6.567
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.89	37.44	6.220
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.02	39.50	5.899
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.28	41.62	5.845
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.42	43.79	5.558
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.55	46.03	5.291
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.68	48.32	5.043
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.81	50.67	4.812

Combinazione n° 10 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.58	3.90	50.405
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.75	4.38	44.879
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.92	4.93	39.968
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.09	5.53	35.651
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.27	6.19	31.881
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.44	6.90	28.595
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.61	7.68	25.730
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.78	8.51	23.231
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.95	9.41	21.046
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.13	10.36	19.131
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.30	11.37	17.448
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	198.47	12.43	15.964
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.84	13.56	15.330
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.02	14.74	14.111
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.19	15.98	13.025
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.36	17.28	12.055
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	208.53	18.64	11.185
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.11	20.06	11.022
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.29	21.54	10.275
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.46	23.07	9.599
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.63	24.66	8.987
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.80	26.31	8.429
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	221.97	28.02	7.921
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.27	29.79	7.831
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.44	31.62	7.384
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.62	33.50	6.974
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.79	35.44	6.596
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	233.96	37.44	6.249
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	234.13	39.50	5.927
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.43	41.62	5.873
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.61	43.79	5.585
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.78	46.03	5.318
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	244.95	48.32	5.069
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	245.12	50.67	4.837

Combinazione n° 19 - ECC

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	0.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	195.97	100.00	1.960
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.10	100.02	1.961
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.24	100.09	1.961
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.37	100.20	1.960
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.50	100.36	1.958
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.63	100.56	1.955
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.76	100.81	1.952
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	196.90	101.10	1.948
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.03	101.44	1.942
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.16	101.82	1.936
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.29	102.25	1.930

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	109 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
12	-1.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	197.43	102.72	1.922
13	-1.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	206.76	103.23	2.003
14	-1.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	206.89	103.80	1.993
15	-1.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.02	104.40	1.983
16	-1.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.16	105.05	1.972
17	-1.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	207.29	105.75	1.960
18	-1.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	219.83	106.49	2.064
19	-1.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	219.96	107.27	2.050
20	-1.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.10	108.10	2.036
21	-2.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.23	108.98	2.021
22	-2.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.36	109.90	2.005
23	-2.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	220.49	110.86	1.989
24	-2.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	231.75	111.87	2.072
25	-2.40	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	231.88	112.93	2.053
26	-2.50	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.02	114.03	2.035
27	-2.60	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.15	115.17	2.016
28	-2.70	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.28	116.36	1.996
29	-2.80	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	232.41	117.60	1.976
30	-2.90	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.68	118.88	2.041
31	-3.00	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.81	120.20	2.020
32	-3.10	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	242.94	121.57	1.998
33	-3.20	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.07	122.98	1.976
34	-3.30	100	40	0.00	0.00	--	0.00	0.00	243.20	124.44	1.954

Fondazione
Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-8.91	46.367
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-17.82	23.179
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-26.73	15.450
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-35.65	11.586
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-44.57	9.267
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-53.50	7.721
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-57.53	4.394
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-55.19	4.580
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-52.86	4.783
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-50.52	5.004
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-48.19	5.246
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-45.87	5.512
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-43.54	5.806
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-41.22	6.133
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-38.90	6.498
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-36.59	6.909
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-34.28	7.375
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-31.97	7.907
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-29.67	8.521
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-27.37	9.238
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-25.07	10.085
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-22.77	11.101
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-20.48	12.343
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-18.19	13.896
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-15.91	15.892
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-13.63	18.554
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-11.35	22.280
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-9.07	27.870
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.80	37.187
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.53	55.819
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.26	111.718
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	110 di 151

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-8.79	46.970
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-17.57	23.515
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-26.31	15.697
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-35.04	11.788
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-43.74	9.443
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-52.42	7.879
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-57.77	4.376
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-55.73	4.536
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-53.67	4.710
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-51.59	4.900
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-49.48	5.109
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-47.35	5.339
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-45.20	5.593
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-43.03	5.876
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-40.83	6.192
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-38.61	6.548
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-36.37	6.952
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-34.10	7.413
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-31.81	7.947
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-29.50	8.569
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-27.17	9.305
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-24.81	10.189
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-22.43	11.269
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-20.03	12.620
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-17.61	14.358
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-15.16	16.676
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-12.69	19.922
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-10.20	24.791
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.68	32.908
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.14	49.144
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.58	97.856
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 3 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-7.98	51.782
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-15.89	25.999
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-23.73	17.405
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-31.51	13.109
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-39.22	10.531
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-46.87	8.813
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.01	125.480
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.73	92.636
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.38	74.859
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.96	63.857
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.47	56.499
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.92	51.343
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.31	47.636
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.62	44.952
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.87	43.035
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.06	41.725
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.18	40.927
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.23	40.586
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.21	40.680
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.13	41.214
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.99	42.225
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.77	43.783

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	111 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.49	46.009
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.15	49.096
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.74	53.364
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.26	59.353
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.71	68.049
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.10	81.431
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.43	104.131
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.68	150.056
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.88	288.758
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 4 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-7.53	54.867
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-14.98	27.568
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-22.36	18.469
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-29.67	13.920
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-36.91	11.191
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-44.07	9.373
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-17.12	14.766
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-17.32	14.599
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-17.44	14.497
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-17.49	14.457
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-17.46	14.478
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-17.36	14.560
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-17.19	14.705
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-16.95	14.918
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-16.63	15.203
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-16.24	15.570
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-15.77	16.029
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-15.23	16.595
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-14.62	17.289
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-13.94	18.139
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-13.18	19.182
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-12.35	20.474
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-11.44	22.093
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-10.46	24.158
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-9.41	26.857
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.29	30.501
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.09	35.655
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.82	43.446
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.47	56.504
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.06	82.722
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.56	161.568
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 5 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-9.86	41.887
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-19.77	20.894
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-29.72	13.896
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-39.72	10.398
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-49.77	8.299
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-59.87	6.899
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-9.81	25.775
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.86	28.547
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.95	31.798
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.09	35.650



DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA

PROGETTO DEFINITIVO

PIAZZALI

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	112 di 151

nº	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.28	40.262
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.51	45.853
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.79	52.728
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.12	61.328
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.50	72.301
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.92	86.649
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.39	105.986
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.90	133.082
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.46	173.078
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.07	236.639
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.72	349.830
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.42	596.731
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.17	1475.723
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.03	7355.396
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.19	1307.242
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.31	826.850
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.37	680.607
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.39	647.430
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.36	696.724
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.29	876.092
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.17	1508.288
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 6 - STR (A1-M1-R3)

nº	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{rcd} [kN]	V _{rsd} [kN]	V _{rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.00
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-9.14	45.167
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-18.36	22.494
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-27.65	14.937
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-37.01	11.159
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-46.45	8.893
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-55.96	7.382
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-13.52	18.704
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-12.11	20.883
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-10.77	23.478
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-9.50	26.604
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.31	30.423
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.19	35.165
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.14	41.166
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.17	48.940
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.26	59.307
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.43	73.660
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.67	94.542
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.99	127.140
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.38	183.822
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.83	302.899
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.37	689.880
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.03	8643.703
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.35	717.246
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.60	419.100
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.78	323.497
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.89	284.926
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.92	274.616
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.88	286.817
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.77	328.414
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.59	431.658
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.33	768.245
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 7 - STR (A1-M1-R3)

nº **Y** **B** **H** **A_{sw}** **S** **cotθ** **V_{Rcd}** **V_{Rsd}** **V_{Rd}** **T** **FS**

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

	COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
	RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	113 di 151

	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cm]		[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-9.62	42.917
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-19.23	21.484
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-28.81	14.339
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-38.36	10.767
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-47.90	8.624
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-57.41	7.195
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-53.82	4.697
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-51.94	4.867
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-50.04	5.052
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-48.11	5.254
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-46.16	5.476
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-44.19	5.721
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-42.19	5.991
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-40.18	6.292
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-38.14	6.629
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-36.08	7.008
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-33.99	7.437
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-31.88	7.929
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-29.75	8.497
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-27.60	9.160
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-25.42	9.943
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-23.23	10.885
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-21.00	12.035
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-18.76	13.475
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-16.50	15.326
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-14.21	17.794
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-11.90	21.252
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-9.56	26.439
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.21	35.086
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.83	52.383
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.42	104.277
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 8 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y	B	H	A _{sw}	S	cotθ	V _{Rcd}	V _{Rsrd}	V _{Rd}	T	FS
	[m]	[cm]	[cm]	[cmq]	[cm]		[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-9.75	42.378
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-19.51	21.167
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-29.30	14.096
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-39.11	10.561
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-48.94	8.440
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-58.79	7.026
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-10.05	25.164
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-9.40	26.907
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.77	28.841
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.16	30.995
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.57	33.406
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.00	36.115
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.45	39.177
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.93	42.656
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.42	46.635
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.94	51.215
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.47	56.530
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.03	62.751
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.61	70.104
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.20	78.896
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.82	89.547
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.46	102.650
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.12	119.070
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.80	140.114
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.51	167.849
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.23	205.742

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	114 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.97	260.061
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.74	343.395
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.52	485.203
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.33	774.029
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.15	1653.046
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 9 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-9.03	45.739
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-18.11	22.811
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-27.23	15.168
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-36.40	11.347
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-45.62	9.054
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-54.88	7.526
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-13.75	18.380
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-12.65	19.992
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-11.58	21.825
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-10.57	23.923
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-9.60	26.339
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.68	29.140
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-7.80	32.413
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.97	36.270
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-6.19	40.860
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.45	46.381
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.76	53.102
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-4.12	61.398
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-3.52	71.804
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.97	85.103
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.47	102.477
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.01	125.781
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.60	158.064
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-1.24	204.627
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.92	275.370
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.65	390.596
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.42	597.702
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.25	1030.797
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.11	2215.623
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-0.03	8567.111
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.01	29654.851
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 10 - STR (A1-M1-R3)

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-9.51	43.433
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-18.97	21.772
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-28.38	14.552
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-37.75	10.942
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-47.07	8.776
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-56.33	7.332
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-54.06	4.676
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-52.48	4.817
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-50.85	4.971
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-49.18	5.141
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-47.45	5.328
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-45.68	5.535
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-43.85	5.765
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-41.98	6.022

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 115 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-40.06	6.310
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-38.09	6.636
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-36.08	7.007
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-34.01	7.433
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-31.90	7.925
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-29.74	8.502
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-27.52	9.185
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-25.26	10.006
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-22.96	11.012
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-20.60	12.272
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-18.19	13.894
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-15.74	16.060
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-13.24	19.095
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-10.69	23.652
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.09	31.253
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-5.44	46.461
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-2.74	92.100
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

Combinazione n° 19 - ECC

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	s [cm]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	-0.90	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-235.04	1.757
3	-0.80	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-275.63	1.499
4	-0.70	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-274.16	1.507
5	-0.60	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-272.69	1.515
6	-0.50	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-271.22	1.523
7	-0.40	100	60	6.03	0.71	2.50	1430.58	413.05	413.05	-269.75	1.531
8	0.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-201.78	1.253
9	0.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-193.70	1.305
10	0.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-185.63	1.362
11	0.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-177.56	1.424
12	0.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-169.49	1.492
13	0.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-161.42	1.566
14	0.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-153.35	1.649
15	0.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-145.28	1.740
16	0.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-137.21	1.842
17	0.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-129.14	1.958
18	1.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-121.07	2.088
19	1.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-112.99	2.237
20	1.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-104.92	2.409
21	1.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-96.85	2.610
22	1.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-88.78	2.847
23	1.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-80.71	3.132
24	1.60	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-72.64	3.480
25	1.70	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-64.57	3.915
26	1.80	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-56.50	4.475
27	1.90	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-48.43	5.220
28	2.00	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-40.36	6.264
29	2.10	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-32.28	7.830
30	2.20	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-24.21	10.441
31	2.30	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-16.14	15.661
32	2.40	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.07	31.322
33	2.50	100	60	0.00	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	116 di 151

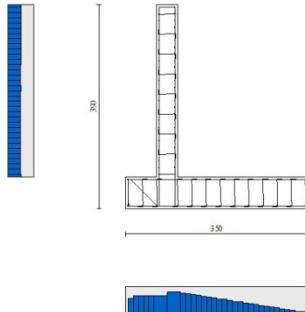


Fig. 11 - Paramento (Inviluppo)

Verifica delle tensioni

Simbologia adottata

n°	indice sezione
Y	ordinata sezione, espresso in [m]
B	larghezza sezione, espresso in [cm]
H	altezza sezione, espresso in [cm]
Afi	area ferri inferiori, espresso in [cmq]
Afs	area ferri superiori, espresso in [cmq]
M	momento agente, espresso in [kNm]
N	sforzo normale agente, espresso in [kN]
σc	tensione di compressione nel cls, espresso in [kPa]
σfi	tensione nei ferri inferiori, espresso in [kPa]
σfs	tensione nei ferri superiori, espresso in [kPa]

Combinazioni SLER
Paramento
Combinazione n° 20 - SLER

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	15978	[kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500	[kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	0.00	100	40	6.79	13.85	3.00	15.00	174	2267	2066
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	3.18	15.98	184	2384	2191
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	3.41	16.96	198	2592	2345
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	3.69	17.94	214	2901	2532
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	4.03	18.92	234	3322	2753
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	4.44	19.90	258	3869	3010
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	4.91	20.88	286	4554	3305
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	5.45	21.86	318	5390	3640
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	6.07	22.85	354	6391	4016
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	6.77	23.83	396	7569	4435

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	117 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	7.55	24.81	442	8934	4897
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	8.43	25.79	493	10499	5406
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	9.40	26.77	520	10309	5786
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	10.47	27.75	578	11962	6373
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	11.64	28.73	641	13804	7010
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	12.92	29.71	710	15844	7700
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	14.31	30.69	784	18091	8443
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	15.82	31.67	806	16535	8908
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	17.45	32.65	886	18672	9736
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	19.20	33.63	972	20992	10622
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	21.09	34.61	1064	23501	11570
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	23.11	35.59	1162	26206	12580
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	25.26	36.57	1267	29113	13656
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	27.57	37.56	1301	26964	14357
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	30.02	38.54	1413	29737	15533
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	32.62	39.52	1531	32695	16779
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	35.38	40.50	1656	35841	18097
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	38.30	41.48	1788	39183	19488
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	41.39	42.46	1928	42725	20955
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	44.65	43.44	1978	39976	21927
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	48.08	44.42	2125	43372	23511
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	51.70	45.40	2279	46953	25174
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	55.49	46.38	2442	50724	26920
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	59.48	47.36	2612	54689	28749

Combinazione n° 23 - SLER

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	15978	[kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500	[kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	0.00	100	40	6.79	13.85	4.20	15.00	245	4638	2758
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	4.48	15.98	262	4948	2940
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	4.79	16.96	280	5336	3143
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	5.15	17.94	301	5813	3370
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	5.56	18.92	325	6388	3623
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	6.01	19.90	352	7072	3904
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	6.53	20.88	382	7875	4216
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	7.10	21.86	415	8808	4559
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	7.74	22.85	453	9881	4938
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	8.45	23.83	494	11106	5352
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	9.23	24.81	539	12491	5805
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	10.09	25.79	589	14049	6298
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	11.04	26.77	607	13208	6632
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	12.07	27.75	663	14809	7194
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	13.19	28.73	723	16577	7802
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	14.41	29.71	789	18521	8458
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	15.74	30.69	859	20650	9163
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	17.16	31.67	871	18456	9560
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	18.70	32.65	946	20464	10341
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	20.35	33.63	1027	22639	11176
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	22.12	34.61	1113	24986	12067
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	24.02	35.59	1205	27512	13016
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	26.04	36.57	1304	30223	14025
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	28.19	37.56	1329	27710	14646
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	30.48	38.54	1434	30293	15748
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	32.91	39.52	1544	33046	16915
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	35.49	40.50	1661	35974	18148
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	38.22	41.48	1784	39084	19450
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	41.10	42.46	1915	42381	20823
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	44.15	43.44	1956	39460	21702
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	47.35	44.42	2094	42622	23183

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	118 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	50.73	45.40	2239	45958	24740
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	54.28	46.38	2390	49472	26374
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	58.00	47.36	2550	53169	28087

Fondazione
Combinazione n° 20 - SLER

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo 15978 [kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio 337500 [kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.37	0.00	10	582	100
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.50	0.00	41	2331	402
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	3.37	0.00	92	5254	906
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	6.00	0.00	164	9357	1613
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	9.40	0.00	256	14646	2525
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	13.55	0.00	370	21127	3642
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-3.48	0.00	95	936	5429
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-2.84	0.00	77	762	4422
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-2.26	0.00	62	608	3527
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-1.76	0.00	48	472	2739
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-1.32	0.00	36	353	2050
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-0.93	0.00	25	251	1456
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-0.61	0.00	17	164	950
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-0.34	0.00	9	91	525
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-0.11	0.00	3	31	177
17	0.90	100	60	12.32	12.32	0.07	0.00	2	102	18
18	1.00	100	60	12.32	12.32	0.20	0.00	6	316	55
19	1.10	100	60	12.32	12.32	0.30	0.00	8	473	82
20	1.20	100	60	12.32	12.32	0.37	0.00	10	579	100
21	1.30	100	60	12.32	12.32	0.41	0.00	11	638	110
22	1.40	100	60	12.32	12.32	0.42	0.00	12	659	114
23	1.50	100	60	12.32	12.32	0.41	0.00	11	645	111
24	1.60	100	60	12.32	12.32	0.39	0.00	11	604	104
25	1.70	100	60	12.32	12.32	0.35	0.00	9	542	93
26	1.80	100	60	12.32	12.32	0.30	0.00	8	464	80
27	1.90	100	60	12.32	12.32	0.24	0.00	7	378	65
28	2.00	100	60	12.32	12.32	0.18	0.00	5	287	50
29	2.10	100	60	12.32	12.32	0.13	0.00	4	200	34
30	2.20	100	60	12.32	12.32	0.08	0.00	2	122	21
31	2.30	100	60	12.32	12.32	0.04	0.00	1	58	10
32	2.40	100	60	12.32	12.32	0.01	0.00	0	16	3
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0

Combinazione n° 23 - SLER

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo 15978 [kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio 337500 [kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.37	0.00	10	573	99
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.47	0.00	40	2295	396
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	3.32	0.00	90	5169	891
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	5.90	0.00	161	9199	1586
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	9.23	0.00	252	14387	2480

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	119 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σf _i [kPa]	σfs [kPa]
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	13.30	0.00	363	20737	3575
8	0.00	100	60	12.32	12.32	-5.73	0.00	156	1541	8939
9	0.10	100	60	12.32	12.32	-5.08	0.00	139	1365	7919
10	0.20	100	60	12.32	12.32	-4.48	0.00	122	1203	6981
11	0.30	100	60	12.32	12.32	-3.93	0.00	107	1055	6119
12	0.40	100	60	12.32	12.32	-3.42	0.00	93	919	5332
13	0.50	100	60	12.32	12.32	-2.96	0.00	81	796	4615
14	0.60	100	60	12.32	12.32	-2.54	0.00	69	684	3965
15	0.70	100	60	12.32	12.32	-2.17	0.00	59	583	3380
16	0.80	100	60	12.32	12.32	-1.83	0.00	50	492	2855
17	0.90	100	60	12.32	12.32	-1.53	0.00	42	412	2387
18	1.00	100	60	12.32	12.32	-1.27	0.00	35	340	1974
19	1.10	100	60	12.32	12.32	-1.03	0.00	28	278	1611
20	1.20	100	60	12.32	12.32	-0.83	0.00	23	223	1296
21	1.30	100	60	12.32	12.32	-0.66	0.00	18	177	1024
22	1.40	100	60	12.32	12.32	-0.51	0.00	14	137	794
23	1.50	100	60	12.32	12.32	-0.39	0.00	11	104	601
24	1.60	100	60	12.32	12.32	-0.28	0.00	8	76	442
25	1.70	100	60	12.32	12.32	-0.20	0.00	5	54	314
26	1.80	100	60	12.32	12.32	-0.14	0.00	4	37	213
27	1.90	100	60	12.32	12.32	-0.09	0.00	2	24	137
28	2.00	100	60	12.32	12.32	-0.05	0.00	1	14	81
29	2.10	100	60	12.32	12.32	-0.03	0.00	1	7	43
30	2.20	100	60	12.32	12.32	-0.01	0.00	0	3	19
31	2.30	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	1	6
32	2.40	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	1
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0

Combinazioni SLEF
Paramento
Combinazione n° 21 - SLEF

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	15978	[kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500	[kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σf _i [kPa]	σfs [kPa]
1	0.00	100	40	6.79	13.85	1.20	15.00	77	30	1032
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	1.22	15.98	80	62	1073
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	1.27	16.96	84	74	1130
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	1.37	17.94	90	67	1206
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	1.52	18.92	97	36	1303
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	1.71	19.90	107	26	1425
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	1.97	20.88	119	134	1578
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	2.28	21.86	135	309	1766
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	2.66	22.85	155	578	1998
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	3.11	23.83	179	976	2278
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	3.63	24.81	209	1538	2610
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	4.23	25.79	244	2293	2993
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	4.92	26.77	275	2851	3354
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	5.69	27.75	318	3852	3814
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	6.55	28.73	366	5042	4319
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	7.51	29.71	419	6426	4872
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	8.58	30.69	477	8009	5473
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	9.74	31.67	510	7996	5912
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	11.02	32.65	574	9591	6585
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	12.41	33.63	643	11358	7311
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	13.92	34.61	718	13302	8092

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	120 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	15.56	35.59	798	15430	8930
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	17.32	36.57	885	17746	9826
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	19.21	37.56	927	17014	10463
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	21.24	38.54	1020	19272	11453
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	23.41	39.52	1119	21703	12507
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	25.73	40.50	1225	24310	13627
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	28.20	41.48	1337	27099	14814
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	30.82	42.46	1456	30076	16073
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	33.61	43.44	1511	28642	16961
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	36.55	44.42	1637	31532	18329
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	39.67	45.40	1771	34596	19773
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	42.96	46.38	1912	37838	21293
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	46.42	47.36	2061	41264	22892

Combinazione n° 24 - SLEF

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo
Tensione massima di trazione dell'acciaio

15978 [kPa]
337500 [kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	0.00	100	40	6.79	13.85	1.80	15.00	104	434	1342
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	1.85	15.98	108	395	1393
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	1.91	16.96	112	364	1446
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	1.98	17.94	116	344	1506
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	2.06	18.92	121	337	1572
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	2.15	19.90	127	347	1649
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	2.27	20.88	134	377	1738
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	2.42	21.86	142	431	1842
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	2.60	22.85	152	517	1964
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	2.81	23.83	163	643	2106
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	3.07	24.81	177	819	2273
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	3.37	25.79	194	1061	2468
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	3.72	26.77	210	1253	2664
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	4.12	27.75	232	1619	2914
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	4.58	28.73	257	2082	3199
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	5.11	29.71	286	2657	3521
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	5.70	30.69	319	3356	3880
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	6.36	31.67	342	3522	4163
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	7.10	32.65	379	4315	4579
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	7.92	33.63	421	5229	5035
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	8.83	34.61	467	6272	5532
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	9.82	35.59	518	7451	6072
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	10.91	36.57	572	8771	6657
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	12.10	37.56	604	8685	7085
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	13.39	38.54	664	10038	7741
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	14.79	39.52	729	11524	8445
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	16.31	40.50	800	13148	9201
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	17.93	41.48	875	14915	10009
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	19.68	42.46	956	16829	10872
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	21.56	43.44	999	16345	11499
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	23.56	44.42	1086	18256	12452
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	25.70	45.40	1179	20308	13464
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	27.98	46.38	1278	22504	14538
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	30.41	47.36	1383	24849	15675

Fondazione
Combinazione n° 21 - SLEF

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo

15978 [kPa]

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	121 di 151

Tensione massima di trazione dell'acciaio

337500 [kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.34	0.00	9	524	90
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.35	0.00	37	2102	362
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	3.04	0.00	83	4744	818
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	5.43	0.00	148	8457	1458
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	8.50	0.00	232	13252	2284
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	12.28	0.00	335	19138	3299
8	0.00	100	60	12.32	12.32	4.80	0.00	131	7481	1290
9	0.10	100	60	12.32	12.32	4.98	0.00	136	7764	1338
10	0.20	100	60	12.32	12.32	5.09	0.00	139	7928	1367
11	0.30	100	60	12.32	12.32	5.12	0.00	140	7984	1376
12	0.40	100	60	12.32	12.32	5.09	0.00	139	7940	1369
13	0.50	100	60	12.32	12.32	5.01	0.00	137	7805	1345
14	0.60	100	60	12.32	12.32	4.87	0.00	133	7588	1308
15	0.70	100	60	12.32	12.32	4.68	0.00	128	7299	1258
16	0.80	100	60	12.32	12.32	4.46	0.00	122	6947	1197
17	0.90	100	60	12.32	12.32	4.20	0.00	114	6539	1127
18	1.00	100	60	12.32	12.32	3.91	0.00	107	6087	1049
19	1.10	100	60	12.32	12.32	3.59	0.00	98	5598	965
20	1.20	100	60	12.32	12.32	3.26	0.00	89	5082	876
21	1.30	100	60	12.32	12.32	2.92	0.00	80	4547	784
22	1.40	100	60	12.32	12.32	2.57	0.00	70	4003	690
23	1.50	100	60	12.32	12.32	2.22	0.00	61	3459	596
24	1.60	100	60	12.32	12.32	1.88	0.00	51	2924	504
25	1.70	100	60	12.32	12.32	1.54	0.00	42	2407	415
26	1.80	100	60	12.32	12.32	1.23	0.00	34	1917	330
27	1.90	100	60	12.32	12.32	0.94	0.00	26	1463	252
28	2.00	100	60	12.32	12.32	0.68	0.00	18	1053	182
29	2.10	100	60	12.32	12.32	0.45	0.00	12	698	120
30	2.20	100	60	12.32	12.32	0.26	0.00	7	406	70
31	2.30	100	60	12.32	12.32	0.12	0.00	3	187	32
32	2.40	100	60	12.32	12.32	0.03	0.00	1	48	8
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0

Combinazione n° 24 - SLEF

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo
Tensione massima di trazione dell'acciaio

15978 [kPa]
337500 [kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.29	0.00	8	449	77
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.16	0.00	32	1801	311
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	2.61	0.00	71	4063	700
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	4.65	0.00	127	7241	1248
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	7.28	0.00	199	11341	1955
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	10.50	0.00	287	16370	2822
8	0.00	100	60	12.32	12.32	8.58	0.00	234	13371	2305
9	0.10	100	60	12.32	12.32	8.31	0.00	227	12953	2233
10	0.20	100	60	12.32	12.32	8.00	0.00	218	12476	2150
11	0.30	100	60	12.32	12.32	7.66	0.00	209	11944	2059
12	0.40	100	60	12.32	12.32	7.29	0.00	199	11366	1959
13	0.50	100	60	12.32	12.32	6.90	0.00	188	10747	1853
14	0.60	100	60	12.32	12.32	6.48	0.00	177	10095	1740
15	0.70	100	60	12.32	12.32	6.04	0.00	165	9415	1623
16	0.80	100	60	12.32	12.32	5.59	0.00	153	8714	1502
17	0.90	100	60	12.32	12.32	5.13	0.00	140	7999	1379
18	1.00	100	60	12.32	12.32	4.67	0.00	127	7277	1254
19	1.10	100	60	12.32	12.32	4.20	0.00	115	6554	1130

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	122 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
20	1.20	100	60	12.32	12.32	3.74	0.00	102	5836	1006
21	1.30	100	60	12.32	12.32	3.29	0.00	90	5130	884
22	1.40	100	60	12.32	12.32	2.85	0.00	78	4443	766
23	1.50	100	60	12.32	12.32	2.43	0.00	66	3782	652
24	1.60	100	60	12.32	12.32	2.02	0.00	55	3152	543
25	1.70	100	60	12.32	12.32	1.64	0.00	45	2560	441
26	1.80	100	60	12.32	12.32	1.29	0.00	35	2014	347
27	1.90	100	60	12.32	12.32	0.97	0.00	27	1519	262
28	2.00	100	60	12.32	12.32	0.69	0.00	19	1082	187
29	2.10	100	60	12.32	12.32	0.46	0.00	12	710	122
30	2.20	100	60	12.32	12.32	0.26	0.00	7	409	71
31	2.30	100	60	12.32	12.32	0.12	0.00	3	186	32
32	2.40	100	60	12.32	12.32	0.03	0.00	1	48	8
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0

Combinazioni SLEQ
Paramento
Combinazione n° 22 - SLEQ

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	11620	[kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500	[kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	0.00	100	40	6.79	13.85	1.20	15.00	77	30	1032
2	-0.10	100	40	6.79	13.85	1.20	15.98	79	69	1065
3	-0.20	100	40	6.79	13.85	1.21	16.96	82	103	1102
4	-0.30	100	40	6.79	13.85	1.22	17.94	85	131	1143
5	-0.40	100	40	6.79	13.85	1.25	18.92	88	153	1190
6	-0.50	100	40	6.79	13.85	1.29	19.90	92	168	1244
7	-0.60	100	40	6.79	13.85	1.36	20.88	97	174	1307
8	-0.70	100	40	6.79	13.85	1.46	21.86	102	170	1381
9	-0.80	100	40	6.79	13.85	1.58	22.85	109	155	1468
10	-0.90	100	40	6.79	13.85	1.75	23.83	117	122	1570
11	-1.00	100	40	6.79	13.85	1.95	24.81	126	67	1691
12	-1.10	100	40	6.79	13.85	2.20	25.79	138	20	1835
13	-1.20	100	40	6.79	16.93	2.49	26.77	152	146	2006
14	-1.30	100	40	6.79	16.93	2.85	27.75	168	330	2209
15	-1.40	100	40	6.79	16.93	3.26	28.73	189	593	2449
16	-1.50	100	40	6.79	16.93	3.73	29.71	213	955	2731
17	-1.60	100	40	6.79	16.93	4.27	30.69	241	1440	3056
18	-1.70	100	40	6.79	21.55	4.88	31.67	267	1795	3366
19	-1.80	100	40	6.79	21.55	5.57	32.65	302	2444	3760
20	-1.90	100	40	6.79	21.55	6.34	33.63	342	3224	4196
21	-2.00	100	40	6.79	21.55	7.19	34.61	385	4143	4675
22	-2.10	100	40	6.79	21.55	8.13	35.59	433	5205	5197
23	-2.20	100	40	6.79	21.55	9.17	36.57	486	6417	5764
24	-2.30	100	40	6.79	26.17	10.31	37.56	521	6639	6210
25	-2.40	100	40	6.79	26.17	11.55	38.54	579	7913	6847
26	-2.50	100	40	6.79	26.17	12.89	39.52	643	9322	7532
27	-2.60	100	40	6.79	26.17	14.35	40.50	711	10871	8268
28	-2.70	100	40	6.79	26.17	15.93	41.48	784	12565	9056
29	-2.80	100	40	6.79	26.17	17.63	42.46	863	14409	9899
30	-2.90	100	40	6.79	30.79	19.45	43.44	908	14211	10534
31	-3.00	100	40	6.79	30.79	21.40	44.42	994	16064	11466
32	-3.10	100	40	6.79	30.79	23.49	45.40	1085	18058	12457
33	-3.20	100	40	6.79	30.79	25.72	46.38	1181	20197	13509
34	-3.30	100	40	6.79	30.79	28.09	47.36	1284	22485	14625

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	123 di 151

Fondazione
Combinazione n° 22 - SLEQ

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo 11620 [kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio 337500 [kPa]

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	-1.00	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0
2	-0.90	100	60	12.32	12.32	0.28	0.00	8	439	76
3	-0.80	100	60	12.32	12.32	1.13	0.00	31	1763	304
4	-0.70	100	60	12.32	12.32	2.55	0.00	70	3978	686
5	-0.60	100	60	12.32	12.32	4.55	0.00	124	7092	1223
6	-0.50	100	60	12.32	12.32	7.13	0.00	195	11114	1916
7	-0.40	100	60	12.32	12.32	10.30	0.00	281	16050	2767
8	0.00	100	60	12.32	12.32	10.69	0.00	292	16655	2871
9	0.10	100	60	12.32	12.32	10.32	0.00	282	16090	2774
10	0.20	100	60	12.32	12.32	9.92	0.00	271	15457	2664
11	0.30	100	60	12.32	12.32	9.47	0.00	258	14765	2545
12	0.40	100	60	12.32	12.32	9.00	0.00	245	14020	2417
13	0.50	100	60	12.32	12.32	8.49	0.00	232	13231	2281
14	0.60	100	60	12.32	12.32	7.96	0.00	217	12405	2138
15	0.70	100	60	12.32	12.32	7.41	0.00	202	11551	1991
16	0.80	100	60	12.32	12.32	6.85	0.00	187	10674	1840
17	0.90	100	60	12.32	12.32	6.28	0.00	171	9785	1687
18	1.00	100	60	12.32	12.32	5.70	0.00	156	8889	1532
19	1.10	100	60	12.32	12.32	5.13	0.00	140	7996	1378
20	1.20	100	60	12.32	12.32	4.56	0.00	124	7111	1226
21	1.30	100	60	12.32	12.32	4.01	0.00	109	6245	1076
22	1.40	100	60	12.32	12.32	3.47	0.00	95	5403	931
23	1.50	100	60	12.32	12.32	2.95	0.00	80	4594	792
24	1.60	100	60	12.32	12.32	2.45	0.00	67	3825	659
25	1.70	100	60	12.32	12.32	1.99	0.00	54	3105	535
26	1.80	100	60	12.32	12.32	1.57	0.00	43	2440	421
27	1.90	100	60	12.32	12.32	1.18	0.00	32	1839	317
28	2.00	100	60	12.32	12.32	0.84	0.00	23	1309	226
29	2.10	100	60	12.32	12.32	0.55	0.00	15	858	148
30	2.20	100	60	12.32	12.32	0.32	0.00	9	494	85
31	2.30	100	60	12.32	12.32	0.14	0.00	4	225	39
32	2.40	100	60	12.32	12.32	0.04	0.00	1	58	10
33	2.50	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0	0	0

Verifica a fessurazione
Simbologia adottata

n°	indice sezione
Y	ordinata sezione espressa in [m]
B	larghezza sezione espresso in [cm]
H	altezza sezione espressa in [cm]
Af	area ferri zona tesa espresso in [cmq]
Aeff	area efficace espresso in [cmq]
M	momento agente espresso in [kNm]
Mpf	momento di prima fessurazione espresso in [kNm]
ε	deformazione espresso in %
Sm	spaziatura tra le fessure espresso in [mm]
w	apertura delle fessure espresso in [mm]

Combinazioni SLER
Paramento

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	124 di 151

Combinazione n° 20 - SLER

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	0.00	100	40	13.85	1000.00	3.00	135.83	0.0000	0.00	0.000
2	-0.10	100	40	13.85	1000.00	3.18	136.21	0.0000	0.00	0.000
3	-0.20	100	40	13.85	1000.00	3.41	135.51	0.0000	0.00	0.000
4	-0.30	100	40	13.85	1000.00	3.69	133.90	0.0000	0.00	0.000
5	-0.40	100	40	13.85	1000.00	4.03	131.63	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	40	13.85	1000.00	4.44	128.95	0.0000	0.00	0.000
7	-0.60	100	40	13.85	1000.00	4.91	126.07	0.0000	0.00	0.000
8	-0.70	100	40	13.85	1000.00	5.45	123.16	0.0000	0.00	0.000
9	-0.80	100	40	13.85	1000.00	6.07	120.35	0.0000	0.00	0.000
10	-0.90	100	40	13.85	1000.00	6.77	117.69	0.0000	0.00	0.000
11	-1.00	100	40	13.85	1000.00	7.55	115.24	0.0000	0.00	0.000
12	-1.10	100	40	13.85	1000.00	8.43	112.99	0.0000	0.00	0.000
13	-1.20	100	40	16.93	1000.00	9.40	113.74	0.0000	0.00	0.000
14	-1.30	100	40	16.93	1000.00	10.47	111.88	0.0000	0.00	0.000
15	-1.40	100	40	16.93	1000.00	11.64	110.22	0.0000	0.00	0.000
16	-1.50	100	40	16.93	1000.00	12.92	108.72	0.0000	0.00	0.000
17	-1.60	100	40	16.93	1000.00	14.31	107.38	0.0000	0.00	0.000
18	-1.70	100	40	21.55	1000.00	15.82	110.12	0.0000	0.00	0.000
19	-1.80	100	40	21.55	1000.00	17.45	109.02	0.0000	0.00	0.000
20	-1.90	100	40	21.55	1000.00	19.20	108.02	0.0000	0.00	0.000
21	-2.00	100	40	21.55	1000.00	21.09	107.12	0.0000	0.00	0.000
22	-2.10	100	40	21.55	1000.00	23.11	106.31	0.0000	0.00	0.000
23	-2.20	100	40	21.55	1000.00	25.26	105.57	0.0000	0.00	0.000
24	-2.30	100	40	26.17	1000.00	27.57	108.70	0.0000	0.00	0.000
25	-2.40	100	40	26.17	1000.00	30.02	108.08	0.0000	0.00	0.000
26	-2.50	100	40	26.17	1000.00	32.62	107.51	0.0000	0.00	0.000
27	-2.60	100	40	26.17	1000.00	35.38	107.00	0.0000	0.00	0.000
28	-2.70	100	40	26.17	1000.00	38.30	106.52	0.0000	0.00	0.000
29	-2.80	100	40	26.17	1000.00	41.39	106.09	0.0000	0.00	0.000
30	-2.90	100	40	30.79	1000.00	44.65	109.38	0.0000	0.00	0.000
31	-3.00	100	40	30.79	1000.00	48.08	109.01	0.0000	0.00	0.000
32	-3.10	100	40	30.79	1000.00	51.70	108.66	0.0000	0.00	0.000
33	-3.20	100	40	30.79	1000.00	55.49	108.34	0.0000	0.00	0.000
34	-3.30	100	40	30.79	1000.00	59.48	108.04	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 23 - SLER

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	0.00	100	40	13.85	1000.00	4.20	118.24	0.0000	0.00	0.000
2	-0.10	100	40	13.85	1000.00	4.48	118.21	0.0000	0.00	0.000
3	-0.20	100	40	13.85	1000.00	4.79	117.89	0.0000	0.00	0.000
4	-0.30	100	40	13.85	1000.00	5.15	117.30	0.0000	0.00	0.000
5	-0.40	100	40	13.85	1000.00	5.56	116.48	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	40	13.85	1000.00	6.01	115.49	0.0000	0.00	0.000
7	-0.60	100	40	13.85	1000.00	6.53	114.38	0.0000	0.00	0.000
8	-0.70	100	40	13.85	1000.00	7.10	113.18	0.0000	0.00	0.000
9	-0.80	100	40	13.85	1000.00	7.74	111.94	0.0000	0.00	0.000
10	-0.90	100	40	13.85	1000.00	8.45	110.69	0.0000	0.00	0.000
11	-1.00	100	40	13.85	1000.00	9.23	109.46	0.0000	0.00	0.000
12	-1.10	100	40	13.85	1000.00	10.09	108.26	0.0000	0.00	0.000
13	-1.20	100	40	16.93	1000.00	11.04	109.82	0.0000	0.00	0.000
14	-1.30	100	40	16.93	1000.00	12.07	108.71	0.0000	0.00	0.000
15	-1.40	100	40	16.93	1000.00	13.19	107.65	0.0000	0.00	0.000
16	-1.50	100	40	16.93	1000.00	14.41	106.66	0.0000	0.00	0.000
17	-1.60	100	40	16.93	1000.00	15.74	105.74	0.0000	0.00	0.000
18	-1.70	100	40	21.55	1000.00	17.16	108.80	0.0000	0.00	0.000

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	125 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
19	-1.80	100	40	21.55	1000.00	18.70	107.97	0.0000	0.00	0.000
20	-1.90	100	40	21.55	1000.00	20.35	107.21	0.0000	0.00	0.000
21	-2.00	100	40	21.55	1000.00	22.12	106.50	0.0000	0.00	0.000
22	-2.10	100	40	21.55	1000.00	24.02	105.85	0.0000	0.00	0.000
23	-2.20	100	40	21.55	1000.00	26.04	105.24	0.0000	0.00	0.000
24	-2.30	100	40	26.17	1000.00	28.19	108.46	0.0000	0.00	0.000
25	-2.40	100	40	26.17	1000.00	30.48	107.93	0.0000	0.00	0.000
26	-2.50	100	40	26.17	1000.00	32.91	107.43	0.0000	0.00	0.000
27	-2.60	100	40	26.17	1000.00	35.49	106.97	0.0000	0.00	0.000
28	-2.70	100	40	26.17	1000.00	38.22	106.54	0.0000	0.00	0.000
29	-2.80	100	40	26.17	1000.00	41.10	106.14	0.0000	0.00	0.000
30	-2.90	100	40	30.79	1000.00	44.15	109.47	0.0000	0.00	0.000
31	-3.00	100	40	30.79	1000.00	47.35	109.12	0.0000	0.00	0.000
32	-3.10	100	40	30.79	1000.00	50.73	108.79	0.0000	0.00	0.000
33	-3.20	100	40	30.79	1000.00	54.28	108.48	0.0000	0.00	0.000
34	-3.30	100	40	30.79	1000.00	58.00	108.19	0.0000	0.00	0.000

Fondazione
Combinazione n° 20 - SLER

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.90	100	60	12.32	1000.00	0.37	195.54	0.0000	0.00	0.000
3	-0.80	100	60	12.32	1000.00	1.50	195.54	0.0000	0.00	0.000
4	-0.70	100	60	12.32	1000.00	3.37	195.54	0.0000	0.00	0.000
5	-0.60	100	60	12.32	1000.00	6.00	195.54	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	60	12.32	1000.00	9.40	195.54	0.0000	0.00	0.000
7	-0.40	100	60	12.32	1000.00	13.55	195.54	0.0000	0.00	0.000
8	0.00	100	60	12.32	1000.00	-3.48	-195.54	0.0000	0.00	0.000
9	0.10	100	60	12.32	1000.00	-2.84	-195.54	0.0000	0.00	0.000
10	0.20	100	60	12.32	1000.00	-2.26	-195.54	0.0000	0.00	0.000
11	0.30	100	60	12.32	1000.00	-1.76	-195.54	0.0000	0.00	0.000
12	0.40	100	60	12.32	1000.00	-1.32	-195.54	0.0000	0.00	0.000
13	0.50	100	60	12.32	1000.00	-0.93	-195.54	0.0000	0.00	0.000
14	0.60	100	60	12.32	1000.00	-0.61	-195.54	0.0000	0.00	0.000
15	0.70	100	60	12.32	1000.00	-0.34	-195.54	0.0000	0.00	0.000
16	0.80	100	60	12.32	1000.00	-0.11	-195.54	0.0000	0.00	0.000
17	0.90	100	60	0.00	0.00	0.07	0.00	0.0000	0.00	0.000
18	1.00	100	60	12.32	1000.00	0.20	195.54	0.0000	0.00	0.000
19	1.10	100	60	12.32	1000.00	0.30	195.54	0.0000	0.00	0.000
20	1.20	100	60	12.32	1000.00	0.37	195.54	0.0000	0.00	0.000
21	1.30	100	60	12.32	1000.00	0.41	195.54	0.0000	0.00	0.000
22	1.40	100	60	12.32	1000.00	0.42	195.54	0.0000	0.00	0.000
23	1.50	100	60	12.32	1000.00	0.41	195.54	0.0000	0.00	0.000
24	1.60	100	60	12.32	1000.00	0.39	195.54	0.0000	0.00	0.000
25	1.70	100	60	12.32	1000.00	0.35	195.54	0.0000	0.00	0.000
26	1.80	100	60	12.32	1000.00	0.30	195.54	0.0000	0.00	0.000
27	1.90	100	60	12.32	1000.00	0.24	195.54	0.0000	0.00	0.000
28	2.00	100	60	12.32	1000.00	0.18	195.54	0.0000	0.00	0.000
29	2.10	100	60	12.32	1000.00	0.13	195.54	0.0000	0.00	0.000
30	2.20	100	60	0.00	0.00	0.08	0.00	0.0000	0.00	0.000
31	2.30	100	60	0.00	0.00	0.04	0.00	0.0000	0.00	0.000
32	2.40	100	60	0.00	0.00	0.01	0.00	0.0000	0.00	0.000
33	2.50	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 23 - SLER

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	126 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.90	100	60	12.32	1000.00	0.37	195.54	0.0000	0.00	0.000
3	-0.80	100	60	12.32	1000.00	1.47	195.54	0.0000	0.00	0.000
4	-0.70	100	60	12.32	1000.00	3.32	195.54	0.0000	0.00	0.000
5	-0.60	100	60	12.32	1000.00	5.90	195.54	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	60	12.32	1000.00	9.23	195.54	0.0000	0.00	0.000
7	-0.40	100	60	12.32	1000.00	13.30	195.54	0.0000	0.00	0.000
8	0.00	100	60	12.32	1000.00	-5.73	-195.54	0.0000	0.00	0.000
9	0.10	100	60	12.32	1000.00	-5.08	-195.54	0.0000	0.00	0.000
10	0.20	100	60	12.32	1000.00	-4.48	-195.54	0.0000	0.00	0.000
11	0.30	100	60	12.32	1000.00	-3.93	-195.54	0.0000	0.00	0.000
12	0.40	100	60	12.32	1000.00	-3.42	-195.54	0.0000	0.00	0.000
13	0.50	100	60	12.32	1000.00	-2.96	-195.54	0.0000	0.00	0.000
14	0.60	100	60	12.32	1000.00	-2.54	-195.54	0.0000	0.00	0.000
15	0.70	100	60	12.32	1000.00	-2.17	-195.54	0.0000	0.00	0.000
16	0.80	100	60	12.32	1000.00	-1.83	-195.54	0.0000	0.00	0.000
17	0.90	100	60	12.32	1000.00	-1.53	-195.54	0.0000	0.00	0.000
18	1.00	100	60	12.32	1000.00	-1.27	-195.54	0.0000	0.00	0.000
19	1.10	100	60	12.32	1000.00	-1.03	-195.54	0.0000	0.00	0.000
20	1.20	100	60	12.32	1000.00	-0.83	-195.54	0.0000	0.00	0.000
21	1.30	100	60	12.32	1000.00	-0.66	-195.54	0.0000	0.00	0.000
22	1.40	100	60	12.32	1000.00	-0.51	-195.54	0.0000	0.00	0.000
23	1.50	100	60	12.32	1000.00	-0.39	-195.54	0.0000	0.00	0.000
24	1.60	100	60	12.32	1000.00	-0.28	-195.54	0.0000	0.00	0.000
25	1.70	100	60	12.32	1000.00	-0.20	-195.54	0.0000	0.00	0.000
26	1.80	100	60	12.32	1000.00	-0.14	-195.54	0.0000	0.00	0.000
27	1.90	100	60	0.00	0.00	-0.09	0.00	0.0000	0.00	0.000
28	2.00	100	60	0.00	0.00	-0.05	0.00	0.0000	0.00	0.000
29	2.10	100	60	0.00	0.00	-0.03	0.00	0.0000	0.00	0.000
30	2.20	100	60	0.00	0.00	-0.01	0.00	0.0000	0.00	0.000
31	2.30	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000
32	2.40	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000
33	2.50	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazioni SLEF
Paramento
Combinazione n° 21 - SLEF

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	0.00	100	40	0.00	0.00	1.20	620.51	0.0000	0.00	0.000
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	1.22	883.03	0.0000	0.00	0.000
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	1.27	1017.40	0.0000	0.00	0.000
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	1.37	855.96	0.0000	0.00	0.000
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	1.52	611.38	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	40	13.85	1000.00	1.71	435.29	0.0000	0.00	0.000
7	-0.60	100	40	13.85	1000.00	1.97	326.68	0.0000	0.00	0.000
8	-0.70	100	40	13.85	1000.00	2.28	259.68	0.0000	0.00	0.000
9	-0.80	100	40	13.85	1000.00	2.66	216.70	0.0000	0.00	0.000
10	-0.90	100	40	13.85	1000.00	3.11	187.89	0.0000	0.00	0.000
11	-1.00	100	40	13.85	1000.00	3.63	167.77	0.0000	0.00	0.000
12	-1.10	100	40	13.85	1000.00	4.23	153.23	0.0000	0.00	0.000
13	-1.20	100	40	16.93	1000.00	4.92	145.58	0.0000	0.00	0.000
14	-1.30	100	40	16.93	1000.00	5.69	137.20	0.0000	0.00	0.000
15	-1.40	100	40	16.93	1000.00	6.55	130.65	0.0000	0.00	0.000
16	-1.50	100	40	16.93	1000.00	7.51	125.43	0.0000	0.00	0.000

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	127 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
17	-1.60	100	40	16.93	1000.00	8.58	121.21	0.0000	0.00	0.000
18	-1.70	100	40	21.55	1000.00	9.74	121.95	0.0000	0.00	0.000
19	-1.80	100	40	21.55	1000.00	11.02	119.01	0.0000	0.00	0.000
20	-1.90	100	40	21.55	1000.00	12.41	116.53	0.0000	0.00	0.000
21	-2.00	100	40	21.55	1000.00	13.92	114.43	0.0000	0.00	0.000
22	-2.10	100	40	21.55	1000.00	15.56	112.63	0.0000	0.00	0.000
23	-2.20	100	40	21.55	1000.00	17.32	111.07	0.0000	0.00	0.000
24	-2.30	100	40	26.17	1000.00	19.21	113.62	0.0000	0.00	0.000
25	-2.40	100	40	26.17	1000.00	21.24	112.41	0.0000	0.00	0.000
26	-2.50	100	40	26.17	1000.00	23.41	111.35	0.0000	0.00	0.000
27	-2.60	100	40	26.17	1000.00	25.73	110.41	0.0000	0.00	0.000
28	-2.70	100	40	26.17	1000.00	28.20	109.57	0.0000	0.00	0.000
29	-2.80	100	40	26.17	1000.00	30.82	108.82	0.0000	0.00	0.000
30	-2.90	100	40	30.79	1000.00	33.61	111.90	0.0000	0.00	0.000
31	-3.00	100	40	30.79	1000.00	36.55	111.28	0.0000	0.00	0.000
32	-3.10	100	40	30.79	1000.00	39.67	110.72	0.0000	0.00	0.000
33	-3.20	100	40	30.79	1000.00	42.96	110.21	0.0000	0.00	0.000
34	-3.30	100	40	30.79	1000.00	46.42	109.75	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 24 - SLEEF

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	0.00	100	40	13.85	1000.00	1.80	208.06	0.0000	0.00	0.000
2	-0.10	100	40	13.85	1000.00	1.85	218.23	0.0000	0.00	0.000
3	-0.20	100	40	13.85	1000.00	1.91	227.94	0.0000	0.00	0.000
4	-0.30	100	40	13.85	1000.00	1.98	236.11	0.0000	0.00	0.000
5	-0.40	100	40	13.85	1000.00	2.06	241.54	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	40	13.85	1000.00	2.15	243.22	0.0000	0.00	0.000
7	-0.60	100	40	13.85	1000.00	2.27	240.63	0.0000	0.00	0.000
8	-0.70	100	40	13.85	1000.00	2.42	234.02	0.0000	0.00	0.000
9	-0.80	100	40	13.85	1000.00	2.60	224.23	0.0000	0.00	0.000
10	-0.90	100	40	13.85	1000.00	2.81	212.49	0.0000	0.00	0.000
11	-1.00	100	40	13.85	1000.00	3.07	200.00	0.0000	0.00	0.000
12	-1.10	100	40	13.85	1000.00	3.37	187.68	0.0000	0.00	0.000
13	-1.20	100	40	16.93	1000.00	3.72	179.61	0.0000	0.00	0.000
14	-1.30	100	40	16.93	1000.00	4.12	169.12	0.0000	0.00	0.000
15	-1.40	100	40	16.93	1000.00	4.58	159.83	0.0000	0.00	0.000
16	-1.50	100	40	16.93	1000.00	5.11	151.71	0.0000	0.00	0.000
17	-1.60	100	40	16.93	1000.00	5.70	144.69	0.0000	0.00	0.000
18	-1.70	100	40	21.55	1000.00	6.36	143.24	0.0000	0.00	0.000
19	-1.80	100	40	21.55	1000.00	7.10	137.94	0.0000	0.00	0.000
20	-1.90	100	40	21.55	1000.00	7.92	133.36	0.0000	0.00	0.000
21	-2.00	100	40	21.55	1000.00	8.83	129.41	0.0000	0.00	0.000
22	-2.10	100	40	21.55	1000.00	9.82	125.99	0.0000	0.00	0.000
23	-2.20	100	40	21.55	1000.00	10.91	123.02	0.0000	0.00	0.000
24	-2.30	100	40	26.17	1000.00	12.10	124.56	0.0000	0.00	0.000
25	-2.40	100	40	26.17	1000.00	13.39	122.24	0.0000	0.00	0.000
26	-2.50	100	40	26.17	1000.00	14.79	120.20	0.0000	0.00	0.000
27	-2.60	100	40	26.17	1000.00	16.31	118.41	0.0000	0.00	0.000
28	-2.70	100	40	26.17	1000.00	17.93	116.82	0.0000	0.00	0.000
29	-2.80	100	40	26.17	1000.00	19.68	115.41	0.0000	0.00	0.000
30	-2.90	100	40	30.79	1000.00	21.56	118.02	0.0000	0.00	0.000
31	-3.00	100	40	30.79	1000.00	23.56	116.87	0.0000	0.00	0.000
32	-3.10	100	40	30.79	1000.00	25.70	115.84	0.0000	0.00	0.000
33	-3.20	100	40	30.79	1000.00	27.98	114.91	0.0000	0.00	0.000
34	-3.30	100	40	30.79	1000.00	30.41	114.07	0.0000	0.00	0.000

Fondazione
Combinazione n° 21 - SLEEF

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	128 di 151

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.90	100	60	12.32	1000.00	0.34	195.54	0.0000	0.00	0.000
3	-0.80	100	60	12.32	1000.00	1.35	195.54	0.0000	0.00	0.000
4	-0.70	100	60	12.32	1000.00	3.04	195.54	0.0000	0.00	0.000
5	-0.60	100	60	12.32	1000.00	5.43	195.54	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	60	12.32	1000.00	8.50	195.54	0.0000	0.00	0.000
7	-0.40	100	60	12.32	1000.00	12.28	195.54	0.0000	0.00	0.000
8	0.00	100	60	12.32	1000.00	4.80	195.54	0.0000	0.00	0.000
9	0.10	100	60	12.32	1000.00	4.98	195.54	0.0000	0.00	0.000
10	0.20	100	60	12.32	1000.00	5.09	195.54	0.0000	0.00	0.000
11	0.30	100	60	12.32	1000.00	5.12	195.54	0.0000	0.00	0.000
12	0.40	100	60	12.32	1000.00	5.09	195.54	0.0000	0.00	0.000
13	0.50	100	60	12.32	1000.00	5.01	195.54	0.0000	0.00	0.000
14	0.60	100	60	12.32	1000.00	4.87	195.54	0.0000	0.00	0.000
15	0.70	100	60	12.32	1000.00	4.68	195.54	0.0000	0.00	0.000
16	0.80	100	60	12.32	1000.00	4.46	195.54	0.0000	0.00	0.000
17	0.90	100	60	12.32	1000.00	4.20	195.54	0.0000	0.00	0.000
18	1.00	100	60	12.32	1000.00	3.91	195.54	0.0000	0.00	0.000
19	1.10	100	60	12.32	1000.00	3.59	195.54	0.0000	0.00	0.000
20	1.20	100	60	12.32	1000.00	3.26	195.54	0.0000	0.00	0.000
21	1.30	100	60	12.32	1000.00	2.92	195.54	0.0000	0.00	0.000
22	1.40	100	60	12.32	1000.00	2.57	195.54	0.0000	0.00	0.000
23	1.50	100	60	12.32	1000.00	2.22	195.54	0.0000	0.00	0.000
24	1.60	100	60	12.32	1000.00	1.88	195.54	0.0000	0.00	0.000
25	1.70	100	60	12.32	1000.00	1.54	195.54	0.0000	0.00	0.000
26	1.80	100	60	12.32	1000.00	1.23	195.54	0.0000	0.00	0.000
27	1.90	100	60	12.32	1000.00	0.94	195.54	0.0000	0.00	0.000
28	2.00	100	60	12.32	1000.00	0.68	195.54	0.0000	0.00	0.000
29	2.10	100	60	12.32	1000.00	0.45	195.54	0.0000	0.00	0.000
30	2.20	100	60	12.32	1000.00	0.26	195.54	0.0000	0.00	0.000
31	2.30	100	60	12.32	1000.00	0.12	195.54	0.0000	0.00	0.000
32	2.40	100	60	0.00	0.00	0.03	0.00	0.0000	0.00	0.000
33	2.50	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazione n° 24 - SLEEF

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.90	100	60	12.32	1000.00	0.29	195.54	0.0000	0.00	0.000
3	-0.80	100	60	12.32	1000.00	1.16	195.54	0.0000	0.00	0.000
4	-0.70	100	60	12.32	1000.00	2.61	195.54	0.0000	0.00	0.000
5	-0.60	100	60	12.32	1000.00	4.65	195.54	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	60	12.32	1000.00	7.28	195.54	0.0000	0.00	0.000
7	-0.40	100	60	12.32	1000.00	10.50	195.54	0.0000	0.00	0.000
8	0.00	100	60	12.32	1000.00	8.58	195.54	0.0000	0.00	0.000
9	0.10	100	60	12.32	1000.00	8.31	195.54	0.0000	0.00	0.000
10	0.20	100	60	12.32	1000.00	8.00	195.54	0.0000	0.00	0.000
11	0.30	100	60	12.32	1000.00	7.66	195.54	0.0000	0.00	0.000
12	0.40	100	60	12.32	1000.00	7.29	195.54	0.0000	0.00	0.000
13	0.50	100	60	12.32	1000.00	6.90	195.54	0.0000	0.00	0.000
14	0.60	100	60	12.32	1000.00	6.48	195.54	0.0000	0.00	0.000
15	0.70	100	60	12.32	1000.00	6.04	195.54	0.0000	0.00	0.000
16	0.80	100	60	12.32	1000.00	5.59	195.54	0.0000	0.00	0.000
17	0.90	100	60	12.32	1000.00	5.13	195.54	0.0000	0.00	0.000
18	1.00	100	60	12.32	1000.00	4.67	195.54	0.0000	0.00	0.000
19	1.10	100	60	12.32	1000.00	4.20	195.54	0.0000	0.00	0.000
20	1.20	100	60	12.32	1000.00	3.74	195.54	0.0000	0.00	0.000
21	1.30	100	60	12.32	1000.00	3.29	195.54	0.0000	0.00	0.000

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	129 di 151

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
22	1.40	100	60	12.32	1000.00	2.85	195.54	0.0000	0.00	0.000
23	1.50	100	60	12.32	1000.00	2.43	195.54	0.0000	0.00	0.000
24	1.60	100	60	12.32	1000.00	2.02	195.54	0.0000	0.00	0.000
25	1.70	100	60	12.32	1000.00	1.64	195.54	0.0000	0.00	0.000
26	1.80	100	60	12.32	1000.00	1.29	195.54	0.0000	0.00	0.000
27	1.90	100	60	12.32	1000.00	0.97	195.54	0.0000	0.00	0.000
28	2.00	100	60	12.32	1000.00	0.69	195.54	0.0000	0.00	0.000
29	2.10	100	60	12.32	1000.00	0.46	195.54	0.0000	0.00	0.000
30	2.20	100	60	12.32	1000.00	0.26	195.54	0.0000	0.00	0.000
31	2.30	100	60	12.32	1000.00	0.12	195.54	0.0000	0.00	0.000
32	2.40	100	60	0.00	0.00	0.03	0.00	0.0000	0.00	0.000
33	2.50	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000

Combinazioni SLEQ
Paramento
Combinazione n° 22 - SLEQ

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	0.00	100	40	0.00	0.00	1.20	620.51	0.0000	0.00	0.000
2	-0.10	100	40	0.00	0.00	1.20	1008.66	0.0000	0.00	0.000
3	-0.20	100	40	0.00	0.00	1.21	2422.46	0.0000	0.00	0.000
4	-0.30	100	40	0.00	0.00	1.22	13100.82	0.0000	0.00	0.000
5	-0.40	100	40	0.00	0.00	1.25	2343.23	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	40	0.00	0.00	1.29	1678.23	0.0000	0.00	0.000
7	-0.60	100	40	0.00	0.00	1.36	1796.70	0.0000	0.00	0.000
8	-0.70	100	40	0.00	0.00	1.46	3283.28	0.0000	0.00	0.000
9	-0.80	100	40	0.00	0.00	1.58	7133.00	0.0000	0.00	0.000
10	-0.90	100	40	0.00	0.00	1.75	1353.97	0.0000	0.00	0.000
11	-1.00	100	40	0.00	0.00	1.95	693.76	0.0000	0.00	0.000
12	-1.10	100	40	13.85	1000.00	2.20	454.69	0.0000	0.00	0.000
13	-1.20	100	40	16.93	1000.00	2.49	338.95	0.0000	0.00	0.000
14	-1.30	100	40	16.93	1000.00	2.85	272.04	0.0000	0.00	0.000
15	-1.40	100	40	16.93	1000.00	3.26	229.28	0.0000	0.00	0.000
16	-1.50	100	40	16.93	1000.00	3.73	200.19	0.0000	0.00	0.000
17	-1.60	100	40	16.93	1000.00	4.27	179.47	0.0000	0.00	0.000
18	-1.70	100	40	21.55	1000.00	4.88	169.12	0.0000	0.00	0.000
19	-1.80	100	40	21.55	1000.00	5.57	157.37	0.0000	0.00	0.000
20	-1.90	100	40	21.55	1000.00	6.34	148.20	0.0000	0.00	0.000
21	-2.00	100	40	21.55	1000.00	7.19	140.92	0.0000	0.00	0.000
22	-2.10	100	40	21.55	1000.00	8.13	135.04	0.0000	0.00	0.000
23	-2.20	100	40	21.55	1000.00	9.17	130.22	0.0000	0.00	0.000
24	-2.30	100	40	26.17	1000.00	10.31	130.47	0.0000	0.00	0.000
25	-2.40	100	40	26.17	1000.00	11.55	127.05	0.0000	0.00	0.000
26	-2.50	100	40	26.17	1000.00	12.89	124.16	0.0000	0.00	0.000
27	-2.60	100	40	26.17	1000.00	14.35	121.68	0.0000	0.00	0.000
28	-2.70	100	40	26.17	1000.00	15.93	119.55	0.0000	0.00	0.000
29	-2.80	100	40	26.17	1000.00	17.63	117.71	0.0000	0.00	0.000
30	-2.90	100	40	30.79	1000.00	19.45	120.01	0.0000	0.00	0.000
31	-3.00	100	40	30.79	1000.00	21.40	118.57	0.0000	0.00	0.000
32	-3.10	100	40	30.79	1000.00	23.49	117.29	0.0000	0.00	0.000
33	-3.20	100	40	30.79	1000.00	25.72	116.16	0.0000	0.00	0.000
34	-3.30	100	40	30.79	1000.00	28.09	115.15	0.0000	0.00	0.000

Fondazione

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	130 di 151

Combinazione n° 22 - SLEQ

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	Y [m]	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	-1.00	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000
2	-0.90	100	60	12.32	1000.00	0.28	195.54	0.0000	0.00	0.000
3	-0.80	100	60	12.32	1000.00	1.13	195.54	0.0000	0.00	0.000
4	-0.70	100	60	12.32	1000.00	2.55	195.54	0.0000	0.00	0.000
5	-0.60	100	60	12.32	1000.00	4.55	195.54	0.0000	0.00	0.000
6	-0.50	100	60	12.32	1000.00	7.13	195.54	0.0000	0.00	0.000
7	-0.40	100	60	12.32	1000.00	10.30	195.54	0.0000	0.00	0.000
8	0.00	100	60	12.32	1000.00	10.69	195.54	0.0000	0.00	0.000
9	0.10	100	60	12.32	1000.00	10.32	195.54	0.0000	0.00	0.000
10	0.20	100	60	12.32	1000.00	9.92	195.54	0.0000	0.00	0.000
11	0.30	100	60	12.32	1000.00	9.47	195.54	0.0000	0.00	0.000
12	0.40	100	60	12.32	1000.00	9.00	195.54	0.0000	0.00	0.000
13	0.50	100	60	12.32	1000.00	8.49	195.54	0.0000	0.00	0.000
14	0.60	100	60	12.32	1000.00	7.96	195.54	0.0000	0.00	0.000
15	0.70	100	60	12.32	1000.00	7.41	195.54	0.0000	0.00	0.000
16	0.80	100	60	12.32	1000.00	6.85	195.54	0.0000	0.00	0.000
17	0.90	100	60	12.32	1000.00	6.28	195.54	0.0000	0.00	0.000
18	1.00	100	60	12.32	1000.00	5.70	195.54	0.0000	0.00	0.000
19	1.10	100	60	12.32	1000.00	5.13	195.54	0.0000	0.00	0.000
20	1.20	100	60	12.32	1000.00	4.56	195.54	0.0000	0.00	0.000
21	1.30	100	60	12.32	1000.00	4.01	195.54	0.0000	0.00	0.000
22	1.40	100	60	12.32	1000.00	3.47	195.54	0.0000	0.00	0.000
23	1.50	100	60	12.32	1000.00	2.95	195.54	0.0000	0.00	0.000
24	1.60	100	60	12.32	1000.00	2.45	195.54	0.0000	0.00	0.000
25	1.70	100	60	12.32	1000.00	1.99	195.54	0.0000	0.00	0.000
26	1.80	100	60	12.32	1000.00	1.57	195.54	0.0000	0.00	0.000
27	1.90	100	60	12.32	1000.00	1.18	195.54	0.0000	0.00	0.000
28	2.00	100	60	12.32	1000.00	0.84	195.54	0.0000	0.00	0.000
29	2.10	100	60	12.32	1000.00	0.55	195.54	0.0000	0.00	0.000
30	2.20	100	60	12.32	1000.00	0.32	195.54	0.0000	0.00	0.000
31	2.30	100	60	12.32	1000.00	0.14	195.54	0.0000	0.00	0.000
32	2.40	100	60	0.00	0.00	0.04	0.00	0.0000	0.00	0.000
33	2.50	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	131 di 151

Risultati per inviluppo

Spinta e forze

Simbologia adottata

Ic	Indice della combinazione
A	Tipo azione
I	Inclinazione della spinta, espressa in [°]
V	Valore dell'azione, espressa in [kN]
Cx, Cy	Componente in direzione X ed Y dell'azione, espressa in [kN]
Px, Py	Coordinata X ed Y del punto di applicazione dell'azione, espressa in [m]

Ic	A	V [kN]	I [°]	Cx [kN]	Cy [kN]	Px [m]	Py [m]
1	Spinta statica	74.07	23.33	68.01	29.33	2.50	-2.37
	Peso/Inerzia muro			0.00	83.85/0.00	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	232.50/0.00	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			2.34	19.50	--	--
3	Spinta statica	37.18	23.33	34.14	14.72	2.50	-2.60
	Incremento di spinta sismica		8.28	7.60	3.28	2.50	-2.60
	Peso/Inerzia muro			6.34	83.85/3.17	0.38	-2.85
	Peso/Inerzia terrapieno			12.48	165.00/6.24	1.25	-1.65
	Peso dell'acqua sulla fondazione di valle				0.00	0.00	0.00
	Risultante forze sul muro			1.13	15.00	--	--

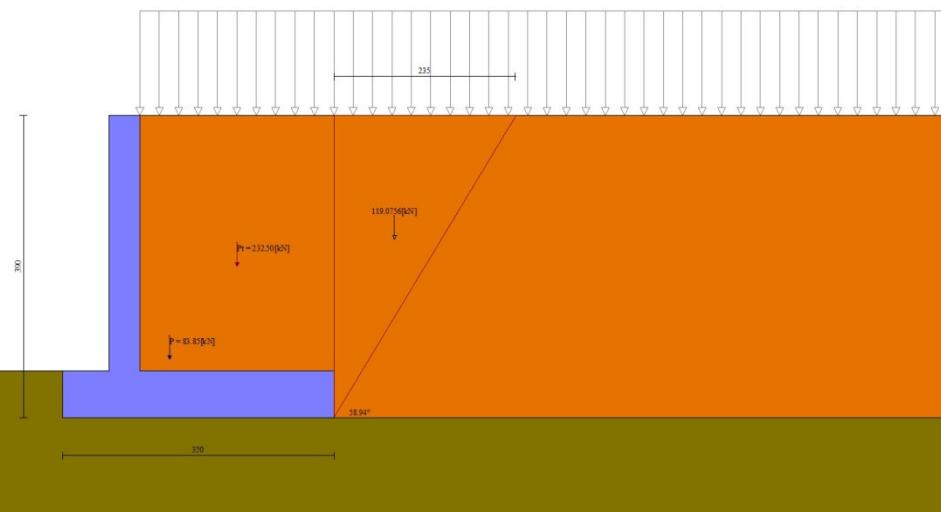


Fig. 12 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

132 di 151

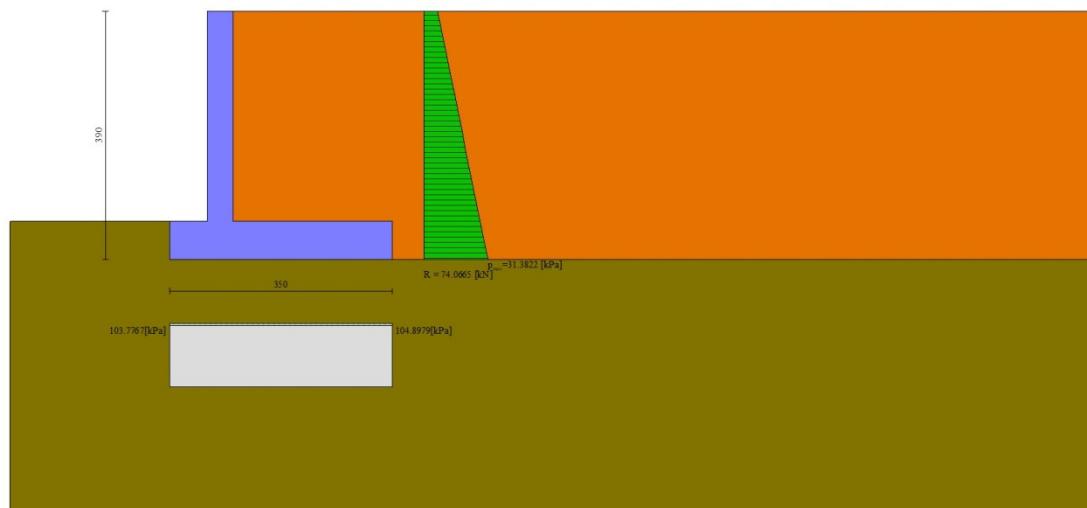


Fig. 13 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

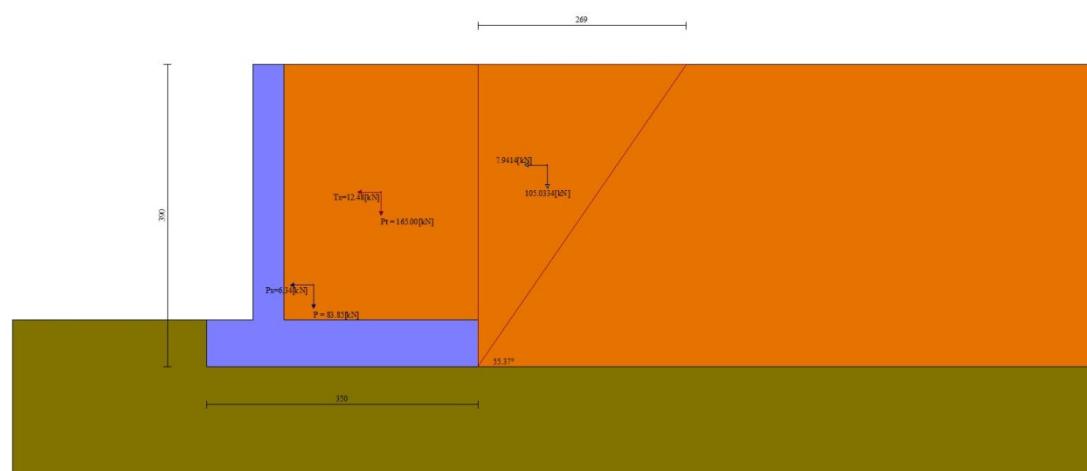


Fig. 14 - Cuneo di spinta (combinazione sismica) (Combinazione n° 3)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	133 di 151

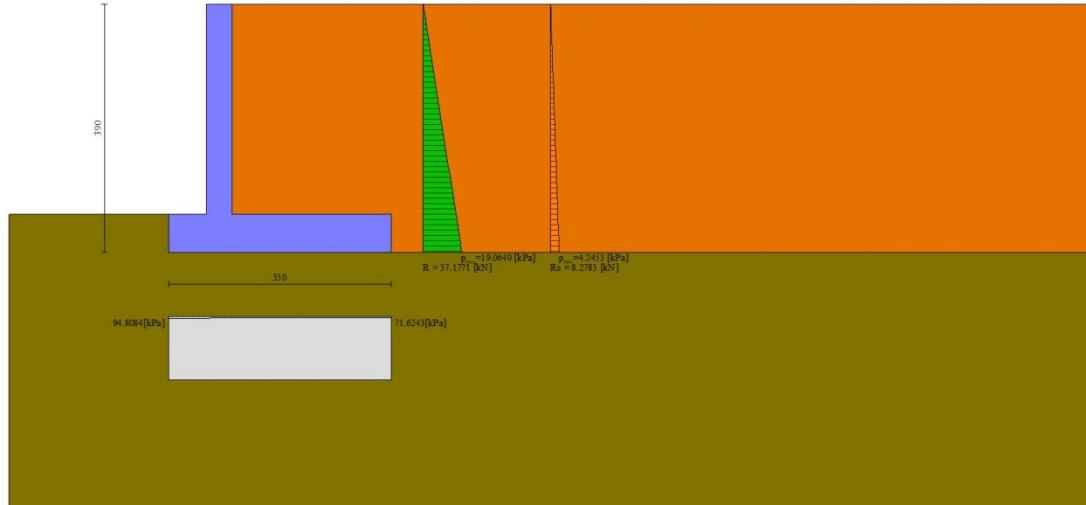


Fig. 15 - Diagramma delle pressioni (combinazione sismica) (Combinazione n° 3)

Verifiche geotecniche

Quadro riassuntivo coeff. di sicurezza calcolati

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
S	Sisma (H: componente orizzontale, V: componente verticale)
FS _{SCO}	Coeff. di sicurezza allo scorrimento
FS _{RIB}	Coeff. di sicurezza al ribaltamento
FS _{LIM}	Coeff. di sicurezza a carico limite
FS _{STAB}	Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS _{HYD}	Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS _{UPL}	Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{LIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{UPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		2.421		2.221			
2 - STR (A1-M1-R3)		2.443		2.324			
3 - STR (A1-M1-R3)	H + V	2.202		2.498			
4 - STR (A1-M1-R3)	H - V	2.139		2.607			
5 - STR (A1-M1-R3)		2.915		1.972			
6 - STR (A1-M1-R3)		2.749		2.000			
7 - STR (A1-M1-R3)		2.587		2.126			
8 - STR (A1-M1-R3)		2.970		2.112			
9 - STR (A1-M1-R3)		2.792		2.145			
10 - STR (A1-M1-R3)		2.620		2.209			
11 - GEO (A2-M2-R2)					1.447		
12 - GEO (A2-M2-R2)					1.499		
13 - GEO (A2-M2-R2)	H + V				1.811		
14 - GEO (A2-M2-R2)	H - V				1.809		
15 - EQU (A1-M1-R3)		6.538					
16 - EQU (A1-M1-R3)		6.331					
17 - EQU (A1-M1-R3)	H + V	5.023					
18 - EQU (A1-M1-R3)	H - V	3.977					

Verifica a scorrimento fondazione

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	134 di 151

Simbologia adottata

n°	Indice combinazione
Rsa	Resistenza allo scorrimento per attrito, espresso in [kN]
Rpt	Resistenza passiva terreno antistante, espresso in [kN]
Rps	Resistenza passiva sperone, espresso in [kN]
Rp	Resistenza a carichi orizzontali pali (solo per fondazione mista), espresso in [kN]
Rt	Resistenza a carichi orizzontali tiranti (solo se presenti), espresso in [kN]
R	Resistenza allo scorrimento (somma di Rsa+Rpt+Rps+Rp), espresso in [kN]
T	Carico parallelo al piano di posa, espresso in [kN]
FS	Fattore di sicurezza (rapporto R/T)

n°	Rsa [kN]	Rpt [kN]	Rps [kN]	Rp [kN]	Rt [kN]	R [kN]	T [kN]	FS
1 - STR (A1-M1-R3)	170.29	0.00	0.00	--	--	170.29	70.35	2.421
4 - STR (A1-M1-R3) H - V	126.53	0.00	0.00	--	--	126.53	59.15	2.139

Verifica a carico limite

Simbologia adottata

n°	Indice combinazione
N	Carico normale totale al piano di posa, espresso in [kN]
Qu	carico limite del terreno, espresso in [kN]
Qd	Portanza di progetto, espresso in [kN]
FS	Fattore di sicurezza (rapporto tra portanza di progetto e carico agente al piano di posa)

n°	N [kN]	Qu [kN]	Qd [kN]	FS
5 - STR (A1-M1-R3)	439.83	867.56	619.69	1.972
3 - STR (A1-M1-R3) H + V	291.26	727.56	606.30	2.498

Dettagli calcolo portanza

Simbologia adottata

n°	Indice combinazione
Nc, Nq, Ny	Fattori di capacità portante
ic, iq, iy	Fattori di inclinazione del carico
dc, dq, dy	Fattori di profondità del piano di posa
gc, qq, gy	Fattori di inclinazione del profilo topografico
bc, bq, by	Fattori di inclinazione del piano di posa
sc, sq, sy	Fattori di forma della fondazione
pc, pq, py	Fattori di riduzione per punzonamento secondo Vesic
rγ	Fattori per tener conto dell'effetto piastra. Per fondazioni che hanno larghezza maggiore di 2 m, il terzo termine della formula trinomia $0.5B\gamma N$, viene moltiplicato per questo fattore
D	Affondamento del piano di posa, espresso in [m]
B'	Larghezza fondazione ridotta, espresso in [m]
H	Altezza del cuneo di rottura, espresso in [m]
γ	Peso di volume del terreno medio, espresso in [kN/mc]
ϕ	Angolo di attrito del terreno medio, espresso in [°]
c	Coesione del terreno medio, espresso in [kPa]

Per i coeff. che in tabella sono indicati con il simbolo '--' sono coeff. non presenti nel metodo scelto (Meyerhof).

n°	Nc Nq Ny	ic iq iy	dc dq dy	gc qq gy	bc bq by	sc sq sy	pc pq py	rγ	D	B' H	γ	ϕ	c
5	20.721 10.662 6.766	0.808 0.808 0.405	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.42 2.75	14.19	25.00	5
3	20.721 10.662 6.766	0.752 0.752 0.272	1.054 1.027 1.027	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	0.939	0.60	3.34 2.75	14.19	25.00	5

Verifica a ribaltamento

Simbologia adottata

n°	Indice combinazione
Ms	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
FS	Fattore di sicurezza (rapporto tra momento stabilizzante e momento ribaltante)

La verifica viene eseguita rispetto allo spigolo inferiore esterno della fondazione

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	135 di 151

n°	Ms [kNm]	Mr [kNm]	FS
16 - EQU (A1-M1-R3)	708.93	111.97	6.331
18 - EQU (A1-M1-R3) H - V	561.77	141.27	3.977

Verifica stabilità globale muro + terreno

Simbologia adottata

Ic Indice/Tipo combinazione
C Centro superficie di scorrimento, espresso in [m]
R Raggio, espresso in [m]
FS Fattore di sicurezza

Ic	C [m]	R [m]	FS
11 - GEO (A2-M2-R2)	-1.00; 1.00	6.03	1.447
14 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-1.00; 2.50	7.30	1.809

Dettagli strisce verifiche stabilità

Simbologia adottata

Le ascisse X sono considerate positive verso monte
Le ordinate Y sono considerate positive verso l'alto
Origine in testa al muro (spigolo contro terra)
W peso della striscia espresso in [kN]
Qy carico sulla striscia espresso in [kN]
 α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [$^{\circ}$] (positivo antiorario)
 ϕ angolo d'attrito del terreno lungo la base della striscia
c coesione del terreno lungo la base della striscia espresso in [kPa]
b larghezza della striscia espresso in [m]
u pressione neutra lungo la base della striscia espresso in [kPa]
Tx; Ty Resistenza al taglio fornita dai tiranti in direzione X ed Y espresso in [kPa]

n°	W [kN]	Qy [kN]	b [m]	α [$^{\circ}$]	ϕ [$^{\circ}$]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	5.55	9.38	4.96 - 0.41	73.314	29.256	0	0.0	
2	14.33	9.38	0.41	62.723	29.256	0	0.0	
3	19.95	9.38	0.41	55.102	29.256	0	0.0	
4	24.24	9.38	0.41	48.771	29.256	0	0.0	
5	27.70	9.38	0.41	43.172	29.256	0	0.0	
6	30.56	9.38	0.41	38.052	29.256	0	0.0	
7	32.62	9.38	0.41	33.272	20.458	4	0.0	
8	35.91	9.38	0.41	28.743	20.458	4	0.0	
9	37.50	9.38	0.41	24.404	20.458	4	0.0	
10	38.79	9.38	0.41	20.210	20.458	4	0.0	
11	39.83	9.38	0.41	16.127	20.458	4	0.0	
12	40.63	9.38	0.41	12.127	20.458	4	0.0	
13	46.35	16.43	0.41	8.186	20.458	4	0.0	
14	17.10	0.00	0.41	4.284	20.458	4	0.0	
15	14.31	0.00	0.41	0.402	20.458	4	0.0	
16	13.56	0.00	0.41	-3.478	20.458	4	0.0	
17	13.25	0.00	0.41	-7.374	20.458	4	0.0	
18	12.73	0.00	0.41	-11.305	20.458	4	0.0	
19	11.99	0.00	0.41	-15.291	20.458	4	0.0	
20	11.00	0.00	0.41	-19.354	20.458	4	0.0	
21	9.75	0.00	0.41	-23.523	20.458	4	0.0	
22	8.23	0.00	0.41	-27.828	20.458	4	0.0	
23	6.40	0.00	0.41	-32.314	20.458	4	0.0	
24	4.16	0.00	0.41	-37.035	20.458	4	0.0	
25	1.41	0.00	-5.24 - 0.41	-41.153	20.458	4	0.0	

n°	W [kN]	Qy [kN]	b [m]	α [$^{\circ}$]	ϕ [$^{\circ}$]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	4.45	0.00	5.87 - 0.45	65.242	35.000	0	0.0	
2	12.21	0.00	0.45	58.155	35.000	0	0.0	

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

136 di 151

n°	W [kN]	Qy [kN]	b [m]	α [°]	ϕ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
3	18.14	0.00	0.45	51.903	35.000	0	0.0	
4	22.91	0.00	0.45	46.442	35.000	0	0.0	
5	26.89	0.00	0.45	41.489	35.000	0	0.0	
6	30.25	0.00	0.45	36.893	35.000	0	0.0	
7	33.10	0.00	0.45	32.561	35.000	0	0.0	
8	34.58	0.00	0.45	28.430	25.000	5	0.0	
9	38.68	0.00	0.45	24.456	25.000	5	0.0	
10	40.31	0.00	0.45	20.605	25.000	5	0.0	
11	41.63	0.00	0.45	16.848	25.000	5	0.0	
12	42.68	0.00	0.45	13.166	25.000	5	0.0	
13	42.23	0.00	0.45	9.538	25.000	5	0.0	
14	45.09	15.00	0.45	5.948	25.000	5	0.0	
15	14.37	0.00	0.45	2.382	25.000	5	0.0	
16	13.39	0.00	0.45	-1.175	25.000	5	0.0	
17	12.98	0.00	0.45	-4.736	25.000	5	0.0	
18	12.53	0.00	0.45	-8.316	25.000	5	0.0	
19	11.84	0.00	0.45	-11.929	25.000	5	0.0	
20	10.88	0.00	0.45	-15.591	25.000	5	0.0	
21	9.65	0.00	0.45	-19.320	25.000	5	0.0	
22	8.13	0.00	0.45	-23.137	25.000	5	0.0	
23	6.30	0.00	0.45	-27.066	25.000	5	0.0	
24	4.06	0.00	0.45	-31.139	25.000	5	0.0	
25	1.36	0.00	-5.45 - 0.45	-34.467	25.000	5	0.0	

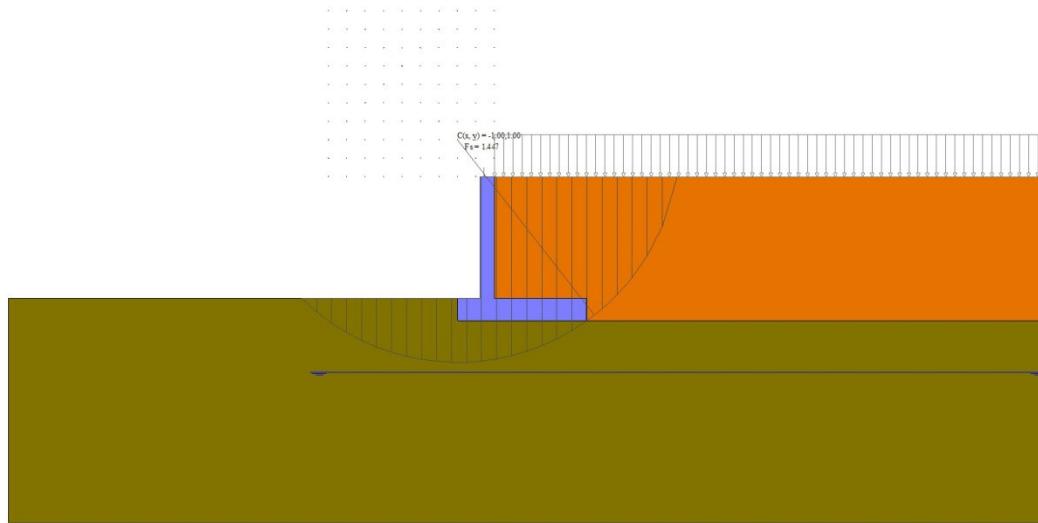


Fig. 16 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 11)

Sollecitazioni

Elementi calcolati a trave

Simbologia adottata

- N Sforzo normale, espresso in [kN]. Positivo se di compressione.
T Taglio, espresso in [kN]. Positivo se diretto da monte verso valle
M Momento, espresso in [kNm]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)

Paramento

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

137 di 151

n°	X [m]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]	T _{min} [kN]	T _{max} [kN]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]
1	0.00	15.00	19.50	0.00	100.00	1.20	101.20
2	-0.10	15.98	20.77	0.02	100.02	1.20	111.20
3	-0.20	16.96	22.05	0.09	100.09	1.21	121.21
4	-0.30	17.94	23.32	0.20	100.20	1.22	131.22
5	-0.40	18.92	24.60	0.36	100.36	1.25	141.25
6	-0.50	19.90	25.87	0.56	100.56	1.29	151.29
7	-0.60	20.88	27.15	0.81	100.81	1.36	161.36
8	-0.70	21.86	28.42	1.10	101.10	1.46	171.46
9	-0.80	22.85	29.70	1.44	101.44	1.58	181.58
10	-0.90	23.83	30.97	1.82	101.82	1.75	191.75
11	-1.00	24.81	32.25	2.25	102.25	1.95	201.95
12	-1.10	25.79	33.52	2.72	102.72	2.20	212.20
13	-1.20	26.77	34.80	3.23	103.23	2.49	222.49
14	-1.30	27.75	36.07	3.80	103.80	2.85	232.85
15	-1.40	28.73	37.35	4.40	104.40	3.26	243.26
16	-1.50	29.71	38.62	5.05	105.05	3.73	253.73
17	-1.60	30.69	39.90	5.75	105.75	4.27	264.27
18	-1.70	31.67	41.17	6.49	106.49	4.88	274.88
19	-1.80	32.65	42.45	7.27	107.27	5.57	285.57
20	-1.90	33.63	43.72	8.10	108.10	6.34	296.34
21	-2.00	34.61	45.00	8.98	108.98	7.19	307.19
22	-2.10	35.59	46.27	9.90	109.90	8.13	318.13
23	-2.20	36.57	47.55	10.86	110.86	9.17	329.17
24	-2.30	37.56	48.82	11.87	111.87	10.31	340.31
25	-2.40	38.54	50.10	12.93	112.93	11.55	351.55
26	-2.50	39.52	51.37	14.03	114.03	12.89	362.89
27	-2.60	40.50	52.65	15.17	115.17	14.35	374.35
28	-2.70	41.48	53.92	16.36	116.36	15.93	385.93
29	-2.80	42.46	55.20	17.60	117.60	17.63	397.63
30	-2.90	43.44	56.47	18.88	118.88	19.45	409.45
31	-3.00	44.42	57.75	20.20	120.20	21.40	421.40
32	-3.10	45.40	59.02	21.57	121.57	23.49	433.49
33	-3.20	46.38	60.30	22.98	122.98	25.72	445.72
34	-3.30	47.36	61.57	24.44	124.44	28.09	458.09

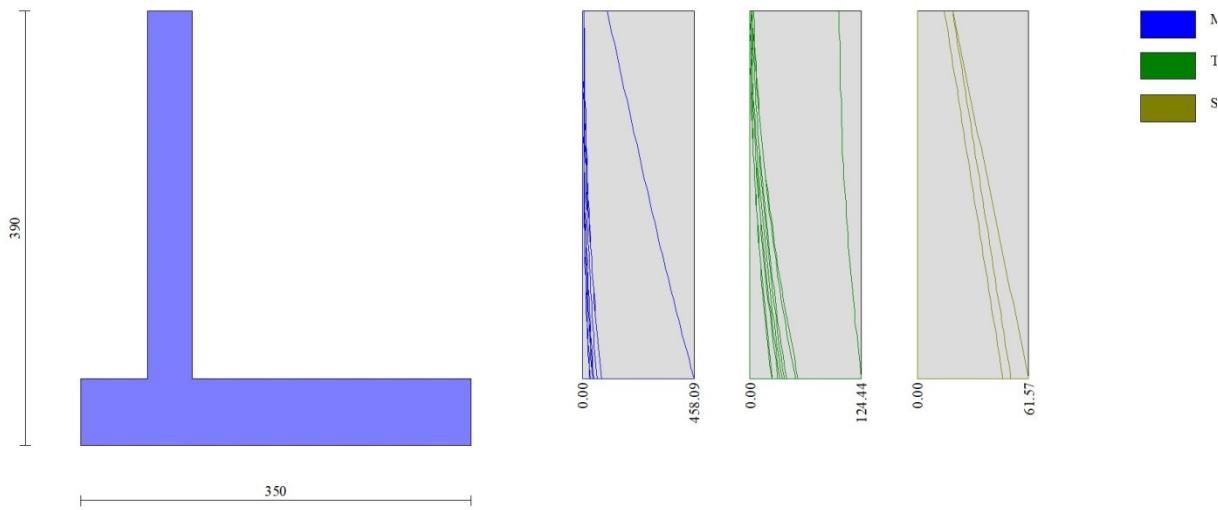


Fig. 17 - Paramento

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

138 di 151

Fondazione

n°	X [m]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]	T _{min} [kN]	T _{max} [kN]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	0.00	5.65	235.04	0.28	13.49
3	-0.80	0.00	0.00	11.34	275.63	1.13	40.23
4	-0.70	0.00	0.00	17.09	274.16	2.55	67.72
5	-0.60	0.00	0.00	22.88	272.69	4.55	95.06
6	-0.50	0.00	0.00	28.73	271.22	7.13	122.26
7	-0.40	0.00	0.00	34.62	269.75	10.30	149.31
8	0.00	0.00	0.00	-201.78	3.39	-252.22	10.69
9	0.10	0.00	0.00	-193.70	3.85	-232.45	10.32
10	0.20	0.00	0.00	-185.63	4.26	-213.48	9.92
11	0.30	0.00	0.00	-177.56	4.62	-195.32	9.47
12	0.40	0.00	0.00	-169.49	4.93	-177.97	9.00
13	0.50	0.00	0.00	-161.42	5.19	-161.42	8.49
14	0.60	0.00	0.00	-153.35	5.40	-145.68	7.96
15	0.70	0.00	0.00	-145.28	5.56	-130.75	7.41
16	0.80	0.00	0.00	-137.21	5.67	-116.63	6.85
17	0.90	0.00	0.00	-129.14	5.74	-103.31	6.28
18	1.00	0.00	0.00	-121.07	5.75	-90.80	5.70
19	1.10	0.00	0.00	-112.99	5.71	-79.10	5.13
20	1.20	0.00	0.00	-104.92	5.63	-68.20	4.56
21	1.30	0.00	0.00	-96.85	5.49	-58.11	4.01
22	1.40	0.00	0.00	-88.78	5.30	-48.83	3.47
23	1.50	0.00	0.00	-80.71	5.07	-40.36	2.95
24	1.60	0.00	0.00	-72.64	4.79	-32.69	2.45
25	1.70	0.00	0.00	-64.57	4.45	-25.83	1.99
26	1.80	0.00	0.00	-56.50	4.07	-19.77	1.57
27	1.90	0.00	0.00	-48.43	3.64	-14.53	1.18
28	2.00	0.00	0.00	-40.36	3.15	-10.09	0.84
29	2.10	0.00	0.00	-32.28	2.62	-6.46	0.55
30	2.20	0.00	0.00	-24.21	2.04	-3.63	0.32
31	2.30	0.00	0.00	-16.14	1.41	-1.61	0.14
32	2.40	0.00	0.00	-8.07	0.73	-0.40	0.04
33	2.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

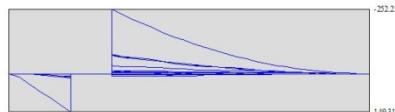
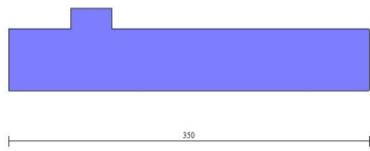


Fig. 18 - Fondazione

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	139 di 151

Verifiche strutturali
Verifiche a flessione
Elementi calcolati a trave

Simbologia adottata

n°	indice sezione
Y	ordinata sezione espresso in [m]
B	larghezza sezione espresso in [cm]
H	altezza sezione espresso in [cm]
Afi	area ferri inferiori espresso in [cmq]
Afs	area ferri superiori espresso in [cmq]
M	momento agente espresso in [kNm]
N	stizzo normale agente espresso in [kN]
Mu	momento ultimo espresso in [kNm]
Nu	stizzo normale ultimo espresso in [kN]
FS	fattore di sicurezza (rapporto tra sollecitazione ultima e sollecitazione agente)

Paramento

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	100	40	6.79	13.85	101.20	15.00	219.36	32.51	2.168
2	100	40	6.79	13.85	111.20	15.98	219.19	31.50	1.971
3	100	40	6.79	13.85	121.21	16.96	219.05	30.65	1.807
4	100	40	6.79	13.85	131.22	17.94	218.93	29.93	1.668
5	100	40	6.79	13.85	141.25	18.92	218.82	29.32	1.549
6	100	40	6.79	13.85	151.29	19.90	218.73	28.78	1.446
7	100	40	6.79	13.85	161.36	20.88	218.65	28.30	1.355
8	100	40	6.79	13.85	171.46	21.86	218.58	27.87	1.275
9	100	40	6.79	13.85	181.58	22.85	218.52	27.49	1.203
10	100	40	6.79	13.85	191.75	23.83	218.46	27.15	1.139
11	100	40	6.79	13.85	201.95	24.81	218.40	26.83	1.081
12	100	40	6.79	13.85	212.20	25.79	218.35	26.54	1.029
13	100	40	6.79	16.93	222.49	26.77	264.95	31.88	1.191
14	100	40	6.79	16.93	232.85	27.75	264.90	31.57	1.138
15	100	40	6.79	16.93	243.26	28.73	264.85	31.28	1.089
16	100	40	6.79	16.93	253.73	29.71	264.80	31.01	1.044
17	100	40	6.79	16.93	264.27	30.69	264.76	30.75	1.002
18	100	40	6.79	21.55	274.88	31.67	333.28	38.40	1.212
19	100	40	6.79	21.55	285.57	32.65	333.23	38.10	1.167
20	100	40	6.79	21.55	296.34	33.63	333.19	37.82	1.124
21	100	40	6.79	21.55	307.19	34.61	333.14	37.54	1.084
22	100	40	6.79	21.55	318.13	35.59	333.10	37.27	1.047
23	100	40	6.79	21.55	329.17	36.57	333.06	37.01	1.012
24	100	40	6.79	26.17	340.31	37.56	400.69	44.22	1.177
25	100	40	6.79	26.17	351.55	38.54	400.64	43.92	1.140
26	100	40	6.79	26.17	362.89	39.52	400.60	43.62	1.104
27	100	40	6.79	26.17	374.35	40.50	400.55	43.33	1.070
28	100	40	6.79	26.17	385.93	41.48	400.51	43.05	1.038
29	100	40	6.79	26.17	397.63	42.46	400.47	42.76	1.007
30	100	40	6.79	30.79	409.45	43.44	466.77	49.52	1.140
31	100	40	6.79	30.79	421.40	44.42	466.72	49.20	1.108
32	100	40	6.79	30.79	433.49	45.40	466.67	48.88	1.077
33	100	40	6.79	30.79	445.72	46.38	466.62	48.56	1.047
34	100	40	6.79	30.79	458.09	47.36	466.58	48.24	1.019

Fondazione

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
1	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.00
2	100	60	12.32	12.32	13.49	0.00	299.56	0.00	22.210

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	140 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	Mu [kNm]	Nu [kN]	FS
3	100	60	12.32	12.32	40.23	0.00	299.56	0.00	7.445
4	100	60	12.32	12.32	67.72	0.00	299.56	0.00	4.423
5	100	60	12.32	12.32	95.06	0.00	299.56	0.00	3.151
6	100	60	12.32	12.32	122.26	0.00	299.56	0.00	2.450
7	100	60	12.32	12.32	149.31	0.00	299.56	0.00	2.006
8	100	60	12.32	12.32	-252.22	0.00	-299.56	0.00	1.188
9	100	60	12.32	12.32	-232.45	0.00	-299.56	0.00	1.289
10	100	60	12.32	12.32	-213.48	0.00	-299.56	0.00	1.403
11	100	60	12.32	12.32	-195.32	0.00	-299.56	0.00	1.534
12	100	60	12.32	12.32	-177.97	0.00	-299.56	0.00	1.683
13	100	60	12.32	12.32	-161.42	0.00	-299.56	0.00	1.856
14	100	60	12.32	12.32	-145.68	0.00	-299.56	0.00	2.056
15	100	60	12.32	12.32	-130.75	0.00	-299.56	0.00	2.291
16	100	60	12.32	12.32	-116.63	0.00	-299.56	0.00	2.569
17	100	60	12.32	12.32	-103.31	0.00	-299.56	0.00	2.900
18	100	60	12.32	12.32	-90.80	0.00	-299.56	0.00	3.299
19	100	60	12.32	12.32	-79.10	0.00	-299.56	0.00	3.787
20	100	60	12.32	12.32	-68.20	0.00	-299.56	0.00	4.392
21	100	60	12.32	12.32	-58.11	0.00	-299.56	0.00	5.155
22	100	60	12.32	12.32	-48.83	0.00	-299.56	0.00	6.135
23	100	60	12.32	12.32	-40.36	0.00	-299.56	0.00	7.423
24	100	60	12.32	12.32	-32.69	0.00	-299.56	0.00	9.164
25	100	60	12.32	12.32	-25.83	0.00	-299.56	0.00	11.598
26	100	60	12.32	12.32	-19.77	0.00	-299.56	0.00	15.149
27	100	60	12.32	12.32	-14.53	0.00	-299.56	0.00	20.619
28	100	60	12.32	12.32	-10.09	0.00	-299.56	0.00	29.692
29	100	60	12.32	12.32	-6.46	0.00	-299.56	0.00	46.394
30	100	60	12.32	12.32	-3.63	0.00	-299.56	0.00	82.478
31	100	60	12.32	12.32	-1.61	0.00	-299.56	0.00	185.575
32	100	60	12.32	12.32	-0.40	0.00	-299.56	0.00	742.298
33	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0.00	0.00	1000.000

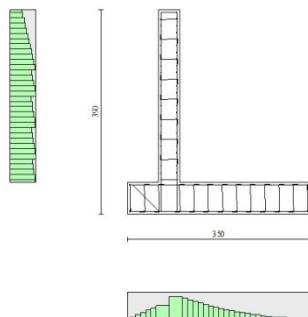


Fig. 19 - Paramento (Inviluppo)

Verifiche a taglio

Simbologia adottata

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	141 di 151

I _s	indice sezione
Y	ordinata sezione espressa in [m]
B	larghezza sezione espresso in [cm]
H	
A _{sw}	area ferri a taglio espresso in [cmq]
cotgθ	inclinazione delle bieche compresse, θ inclinazione dei puntini di calcestruzzo
V _{Rcd}	resistenza di progetto a 'taglio compressione' espressa in [kN]
V _{Rsd}	resistenza di progetto a 'taglio trazione' espressa in [kN]
V _{Rd}	resistenza di progetto a taglio espresso in [kN]. Per elementi con armature trasversali resistenti al taglio (A _{sw} >0.0) V _{Rd} =min(V _{Rcd} , V _{Rsd}).
T	taglio agente espresso in [kN]
FS	fattore di sicurezza (rapporto tra sollecitazione resistente e sollecitazione agente)

Paramento

n°	B	H	A _{sw}	cotθ	V _{Rcd}	V _{Rsd}	V _{Rd}	T	FS
	[cm]	[cm]	[cmq]		[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
1	100	40	0.00	--	0.00	0.00	195.97	100.00	1.960
2	100	40	0.00	--	0.00	0.00	196.10	100.02	1.961
3	100	40	0.00	--	0.00	0.00	196.24	100.09	1.961
4	100	40	0.00	--	0.00	0.00	196.37	100.20	1.960
5	100	40	0.00	--	0.00	0.00	196.50	100.36	1.958
6	100	40	0.00	--	0.00	0.00	196.63	100.56	1.955
7	100	40	0.00	--	0.00	0.00	196.76	100.81	1.952
8	100	40	0.00	--	0.00	0.00	196.90	101.10	1.948
9	100	40	0.00	--	0.00	0.00	197.03	101.44	1.942
10	100	40	0.00	--	0.00	0.00	197.16	101.82	1.936
11	100	40	0.00	--	0.00	0.00	197.29	102.25	1.930
12	100	40	0.00	--	0.00	0.00	197.43	102.72	1.922
13	100	40	0.00	--	0.00	0.00	206.76	103.23	2.003
14	100	40	0.00	--	0.00	0.00	206.89	103.80	1.993
15	100	40	0.00	--	0.00	0.00	207.02	104.40	1.983
16	100	40	0.00	--	0.00	0.00	207.16	105.05	1.972
17	100	40	0.00	--	0.00	0.00	207.29	105.75	1.960
18	100	40	0.00	--	0.00	0.00	219.83	106.49	2.064
19	100	40	0.00	--	0.00	0.00	219.96	107.27	2.050
20	100	40	0.00	--	0.00	0.00	220.10	108.10	2.036
21	100	40	0.00	--	0.00	0.00	220.23	108.98	2.021
22	100	40	0.00	--	0.00	0.00	220.36	109.90	2.005
23	100	40	0.00	--	0.00	0.00	220.49	110.86	1.989
24	100	40	0.00	--	0.00	0.00	231.75	111.87	2.072
25	100	40	0.00	--	0.00	0.00	231.88	112.93	2.053
26	100	40	0.00	--	0.00	0.00	232.02	114.03	2.035
27	100	40	0.00	--	0.00	0.00	232.15	115.17	2.016
28	100	40	0.00	--	0.00	0.00	232.28	116.36	1.996
29	100	40	0.00	--	0.00	0.00	232.41	117.60	1.976
30	100	40	0.00	--	0.00	0.00	242.68	118.88	2.041
31	100	40	0.00	--	0.00	0.00	242.81	120.20	2.020
32	100	40	0.00	--	0.00	0.00	242.94	121.57	1.998
33	100	40	0.00	--	0.00	0.00	243.07	122.98	1.976
34	100	40	0.00	--	0.00	0.00	243.20	124.44	1.954

Fondazione

n°	B	H	A _{sw}	cotθ	V _{Rcd}	V _{Rsd}	V _{Rd}	T	FS
	[cm]	[cm]	[cmq]		[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
1	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000
2	100	60	6.03	2.50	1430.58	413.05	413.05	-235.04	1.757
3	100	60	6.03	2.50	1430.58	413.05	413.05	-275.63	1.499
4	100	60	6.03	2.50	1430.58	413.05	413.05	-274.16	1.507
5	100	60	6.03	2.50	1430.58	413.05	413.05	-272.69	1.515
6	100	60	6.03	2.50	1430.58	413.05	413.05	-271.22	1.523
7	100	60	6.03	2.50	1430.58	413.05	413.05	-269.75	1.531
8	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-201.78	1.253
9	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-193.70	1.305
10	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-185.63	1.362
11	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-177.56	1.424

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

RS3V

40

D 29 CL

PT 02 00 001

A

142 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	A _{sw} [cmq]	cotθ	V _{Rcd} [kN]	V _{Rsd} [kN]	V _{Rd} [kN]	T [kN]	FS
12	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-169.49	1.492
13	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-161.42	1.566
14	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-153.35	1.649
15	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-145.28	1.740
16	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-137.21	1.842
17	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-129.14	1.958
18	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-121.07	2.088
19	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-112.99	2.237
20	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-104.92	2.409
21	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-96.85	2.610
22	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-88.78	2.847
23	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-80.71	3.132
24	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-72.64	3.480
25	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-64.57	3.915
26	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-56.50	4.475
27	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-48.43	5.220
28	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-40.36	6.264
29	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-32.28	7.830
30	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-24.21	10.441
31	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-16.14	15.661
32	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	-8.07	31.322
33	100	60	0.00	--	0.00	0.00	252.80	0.00	100.000

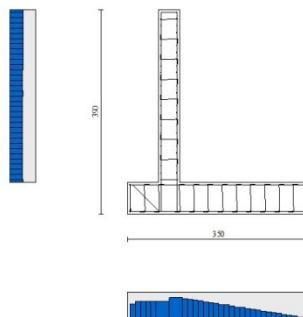


Fig. 20 - Paramento (Inviluppo)

Verifica delle tensioni

Simbologia adottata

n°	indice sezione
Y	ordinata sezione, espressa in [m]
B	larghezza sezione, espresso in [cm]
H	altezza sezione, espressa in [cm]
A _{fi}	area ferri inferiori, espresso in [cmq]
A _{fs}	area ferri superiori, espressa in [cmq]
M	momento agente, espressa in [kNm]
N	sforzo normale agente, espressa in [kN]
σ _c	tensione di compressione nel cls, espressa in [kPa]
σ _{fi}	tensione nei ferri inferiori, espressa in [kPa]
σ _{fs}	tensione nei ferri superiori, espressa in [kPa]

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	143 di 151

Combinazioni SLER
Paramento

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	15978	[kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500	[kPa]

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	100	40	6.79	13.85	4.20	15.00	245 (23)	4638 (23)	2758 (23)
2	100	40	6.79	13.85	4.48	15.98	262 (23)	4948 (23)	2940 (23)
3	100	40	6.79	13.85	4.79	16.96	280 (23)	5336 (23)	3143 (23)
4	100	40	6.79	13.85	5.15	17.94	301 (23)	5813 (23)	3370 (23)
5	100	40	6.79	13.85	5.56	18.92	325 (23)	6388 (23)	3623 (23)
6	100	40	6.79	13.85	6.01	19.90	352 (23)	7072 (23)	3904 (23)
7	100	40	6.79	13.85	6.53	20.88	382 (23)	7875 (23)	4216 (23)
8	100	40	6.79	13.85	7.10	21.86	415 (23)	8808 (23)	4559 (23)
9	100	40	6.79	13.85	7.74	22.85	453 (23)	9881 (23)	4938 (23)
10	100	40	6.79	13.85	8.45	23.83	494 (23)	11106 (23)	5352 (23)
11	100	40	6.79	13.85	9.23	24.81	539 (23)	12491 (23)	5805 (23)
12	100	40	6.79	13.85	10.09	25.79	589 (23)	14049 (23)	6298 (23)
13	100	40	6.79	16.93	11.04	26.77	607 (23)	13208 (23)	6632 (23)
14	100	40	6.79	16.93	12.07	27.75	663 (23)	14809 (23)	7194 (23)
15	100	40	6.79	16.93	13.19	28.73	723 (23)	16577 (23)	7802 (23)
16	100	40	6.79	16.93	14.41	29.71	789 (23)	18521 (23)	8458 (23)
17	100	40	6.79	16.93	15.74	30.69	859 (23)	20650 (23)	9163 (23)
18	100	40	6.79	21.55	17.16	31.67	871 (23)	18456 (23)	9560 (23)
19	100	40	6.79	21.55	18.70	32.65	946 (23)	20464 (23)	10341 (23)
20	100	40	6.79	21.55	20.35	33.63	1027 (23)	22639 (23)	11176 (23)
21	100	40	6.79	21.55	22.12	34.61	1113 (23)	24986 (23)	12067 (23)
22	100	40	6.79	21.55	24.02	35.59	1205 (23)	27512 (23)	13016 (23)
23	100	40	6.79	21.55	26.04	36.57	1304 (23)	30223 (23)	14025 (23)
24	100	40	6.79	26.17	28.19	37.56	1329 (23)	27710 (23)	14646 (23)
25	100	40	6.79	26.17	30.48	38.54	1434 (23)	30293 (23)	15748 (23)
26	100	40	6.79	26.17	32.91	39.52	1544 (23)	33046 (23)	16915 (23)
27	100	40	6.79	26.17	35.49	40.50	1661 (23)	35974 (23)	18148 (23)
28	100	40	6.79	26.17	38.30	41.48	1788 (20)	39183 (20)	19488 (20)
29	100	40	6.79	26.17	41.39	42.46	1928 (20)	42725 (20)	20955 (20)
30	100	40	6.79	30.79	44.65	43.44	1978 (20)	39976 (20)	21927 (20)
31	100	40	6.79	30.79	48.08	44.42	2125 (20)	43372 (20)	23511 (20)
32	100	40	6.79	30.79	51.70	45.40	2279 (20)	46953 (20)	25174 (20)
33	100	40	6.79	30.79	55.49	46.38	2442 (20)	50724 (20)	26920 (20)
34	100	40	6.79	30.79	59.48	47.36	2612 (20)	54689 (20)	28749 (20)

Fondazione

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	15978	[kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500	[kPa]

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0 (20)	0 (20)	0 (20)
2	100	60	12.32	12.32	0.37	0.00	10 (20)	582 (20)	100 (20)
3	100	60	12.32	12.32	1.50	0.00	41 (20)	2331 (20)	402 (20)
4	100	60	12.32	12.32	3.37	0.00	92 (20)	5254 (20)	906 (20)
5	100	60	12.32	12.32	6.00	0.00	164 (20)	9357 (20)	1613 (20)
6	100	60	12.32	12.32	9.40	0.00	256 (20)	14646 (20)	2525 (20)
7	100	60	12.32	12.32	13.55	0.00	370 (20)	21127 (20)	3642 (20)
8	100	60	12.32	12.32	-5.73	0.00	156 (23)	1541 (23)	8939 (23)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	144 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
9	100	60	12.32	12.32	-5.08	0.00	139 (23)	1365 (23)	7919 (23)
10	100	60	12.32	12.32	-4.48	0.00	122 (23)	1203 (23)	6981 (23)
11	100	60	12.32	12.32	-3.93	0.00	107 (23)	1055 (23)	6119 (23)
12	100	60	12.32	12.32	-3.42	0.00	93 (23)	919 (23)	5332 (23)
13	100	60	12.32	12.32	-2.96	0.00	81 (23)	796 (23)	4615 (23)
14	100	60	12.32	12.32	-2.54	0.00	69 (23)	684 (23)	3965 (23)
15	100	60	12.32	12.32	-2.17	0.00	59 (23)	583 (23)	3380 (23)
16	100	60	12.32	12.32	-1.83	0.00	50 (23)	492 (23)	2855 (23)
17	100	60	12.32	12.32	-1.53	0.00	42 (23)	412 (23)	2387 (23)
18	100	60	12.32	12.32	-1.27	0.00	35 (23)	340 (23)	1974 (23)
19	100	60	12.32	12.32	-1.03	0.00	28 (23)	473 (20)	1611 (23)
20	100	60	12.32	12.32	-0.83	0.00	23 (23)	579 (20)	1296 (23)
21	100	60	12.32	12.32	-0.66	0.00	18 (23)	638 (20)	1024 (23)
22	100	60	12.32	12.32	-0.51	0.00	14 (23)	659 (20)	794 (23)
23	100	60	12.32	12.32	-0.39	0.00	11 (20)	645 (20)	601 (23)
24	100	60	12.32	12.32	-0.28	0.00	11 (20)	604 (20)	442 (23)
25	100	60	12.32	12.32	-0.20	0.00	9 (20)	542 (20)	314 (23)
26	100	60	12.32	12.32	-0.14	0.00	8 (20)	464 (20)	213 (23)
27	100	60	12.32	12.32	-0.09	0.00	7 (20)	378 (20)	137 (23)
28	100	60	12.32	12.32	-0.05	0.00	5 (20)	287 (20)	81 (23)
29	100	60	12.32	12.32	-0.03	0.00	4 (20)	200 (20)	43 (23)
30	100	60	12.32	12.32	0.08	0.00	2 (20)	122 (20)	21 (20)
31	100	60	12.32	12.32	0.04	0.00	1 (20)	58 (20)	10 (20)
32	100	60	12.32	12.32	0.01	0.00	0 (20)	16 (20)	0 (1)
33	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0 (20)	0 (20)	0 (20)

Combinazioni SLEF
Paramento

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	15978 [kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500 [kPa]

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	100	40	6.79	13.85	1.80	15.00	104 (24)	434 (24)	1342 (24)
2	100	40	6.79	13.85	1.85	15.98	108 (24)	395 (24)	1393 (24)
3	100	40	6.79	13.85	1.91	16.96	112 (24)	364 (24)	1446 (24)
4	100	40	6.79	13.85	1.98	17.94	116 (24)	344 (24)	1506 (24)
5	100	40	6.79	13.85	2.06	18.92	121 (24)	337 (24)	1572 (24)
6	100	40	6.79	13.85	2.15	19.90	127 (24)	347 (24)	1649 (24)
7	100	40	6.79	13.85	2.27	20.88	134 (24)	377 (24)	1738 (24)
8	100	40	6.79	13.85	2.42	21.86	142 (24)	431 (24)	1842 (24)
9	100	40	6.79	13.85	2.66	22.85	155 (21)	578 (21)	1998 (21)
10	100	40	6.79	13.85	3.11	23.83	179 (21)	976 (21)	2278 (21)
11	100	40	6.79	13.85	3.63	24.81	209 (21)	1538 (21)	2610 (21)
12	100	40	6.79	13.85	4.23	25.79	244 (21)	2293 (21)	2993 (21)
13	100	40	6.79	16.93	4.92	26.77	275 (21)	2851 (21)	3354 (21)
14	100	40	6.79	16.93	5.69	27.75	318 (21)	3852 (21)	3814 (21)
15	100	40	6.79	16.93	6.55	28.73	366 (21)	5042 (21)	4319 (21)
16	100	40	6.79	16.93	7.51	29.71	419 (21)	6426 (21)	4872 (21)
17	100	40	6.79	16.93	8.58	30.69	477 (21)	8009 (21)	5473 (21)
18	100	40	6.79	21.55	9.74	31.67	510 (21)	7996 (21)	5912 (21)
19	100	40	6.79	21.55	11.02	32.65	574 (21)	9591 (21)	6585 (21)
20	100	40	6.79	21.55	12.41	33.63	643 (21)	11358 (21)	7311 (21)
21	100	40	6.79	21.55	13.92	34.61	718 (21)	13302 (21)	8092 (21)
22	100	40	6.79	21.55	15.56	35.59	798 (21)	15430 (21)	8930 (21)
23	100	40	6.79	21.55	17.32	36.57	885 (21)	17746 (21)	9826 (21)
24	100	40	6.79	26.17	19.21	37.56	927 (21)	17014 (21)	10463 (21)
25	100	40	6.79	26.17	21.24	38.54	1020 (21)	19272 (21)	11453 (21)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	145 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
26	100	40	6.79	26.17	23.41	39.52	1119 (21)	21703 (21)	12507 (21)
27	100	40	6.79	26.17	25.73	40.50	1225 (21)	24310 (21)	13627 (21)
28	100	40	6.79	26.17	28.20	41.48	1337 (21)	27099 (21)	14814 (21)
29	100	40	6.79	26.17	30.82	42.46	1456 (21)	30076 (21)	16073 (21)
30	100	40	6.79	30.79	33.61	43.44	1511 (21)	28642 (21)	16961 (21)
31	100	40	6.79	30.79	36.55	44.42	1637 (21)	31532 (21)	18329 (21)
32	100	40	6.79	30.79	39.67	45.40	1771 (21)	34596 (21)	19773 (21)
33	100	40	6.79	30.79	42.96	46.38	1912 (21)	37838 (21)	21293 (21)
34	100	40	6.79	30.79	46.42	47.36	2061 (21)	41264 (21)	22892 (21)

Fondazione

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	15978	[kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500	[kPa]

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0 (21)	0 (21)	0 (21)
2	100	60	12.32	12.32	0.34	0.00	9 (21)	524 (21)	90 (21)
3	100	60	12.32	12.32	1.35	0.00	37 (21)	2102 (21)	362 (21)
4	100	60	12.32	12.32	3.04	0.00	83 (21)	4744 (21)	818 (21)
5	100	60	12.32	12.32	5.43	0.00	148 (21)	8457 (21)	1458 (21)
6	100	60	12.32	12.32	8.50	0.00	232 (21)	13252 (21)	2284 (21)
7	100	60	12.32	12.32	12.28	0.00	335 (21)	19138 (21)	3299 (21)
8	100	60	12.32	12.32	8.58	0.00	234 (24)	13371 (24)	2305 (24)
9	100	60	12.32	12.32	8.31	0.00	227 (24)	12953 (24)	2233 (24)
10	100	60	12.32	12.32	8.00	0.00	218 (24)	12476 (24)	2150 (24)
11	100	60	12.32	12.32	7.66	0.00	209 (24)	11944 (24)	2059 (24)
12	100	60	12.32	12.32	7.29	0.00	199 (24)	11366 (24)	1959 (24)
13	100	60	12.32	12.32	6.90	0.00	188 (24)	10747 (24)	1853 (24)
14	100	60	12.32	12.32	6.48	0.00	177 (24)	10095 (24)	1740 (24)
15	100	60	12.32	12.32	6.04	0.00	165 (24)	9415 (24)	1623 (24)
16	100	60	12.32	12.32	5.59	0.00	153 (24)	8714 (24)	1502 (24)
17	100	60	12.32	12.32	5.13	0.00	140 (24)	7999 (24)	1379 (24)
18	100	60	12.32	12.32	4.67	0.00	127 (24)	7277 (24)	1254 (24)
19	100	60	12.32	12.32	4.20	0.00	115 (24)	6554 (24)	1130 (24)
20	100	60	12.32	12.32	3.74	0.00	102 (24)	5836 (24)	1006 (24)
21	100	60	12.32	12.32	3.29	0.00	90 (24)	5130 (24)	884 (24)
22	100	60	12.32	12.32	2.85	0.00	78 (24)	4443 (24)	766 (24)
23	100	60	12.32	12.32	2.43	0.00	66 (24)	3782 (24)	652 (24)
24	100	60	12.32	12.32	2.02	0.00	55 (24)	3152 (24)	543 (24)
25	100	60	12.32	12.32	1.64	0.00	45 (24)	2560 (24)	441 (24)
26	100	60	12.32	12.32	1.29	0.00	35 (24)	2014 (24)	347 (24)
27	100	60	12.32	12.32	0.97	0.00	27 (24)	1519 (24)	262 (24)
28	100	60	12.32	12.32	0.69	0.00	19 (24)	1082 (24)	187 (24)
29	100	60	12.32	12.32	0.46	0.00	12 (24)	710 (24)	122 (24)
30	100	60	12.32	12.32	0.26	0.00	7 (24)	409 (24)	71 (24)
31	100	60	12.32	12.32	0.12	0.00	3 (21)	187 (21)	32 (21)
32	100	60	12.32	12.32	0.03	0.00	1 (21)	48 (21)	8 (21)
33	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0 (21)	0 (21)	0 (21)

Combinazioni SLEQ
Paramento

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo	11620	[kPa]
Tensione massima di trazione dell'acciaio	337500	[kPa]

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	146 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	100	40	6.79	13.85	1.20	15.00	77 (22)	30 (22)	1032 (22)
2	100	40	6.79	13.85	1.20	15.98	79 (22)	69 (22)	1065 (22)
3	100	40	6.79	13.85	1.21	16.96	82 (22)	103 (22)	1102 (22)
4	100	40	6.79	13.85	1.22	17.94	85 (22)	131 (22)	1143 (22)
5	100	40	6.79	13.85	1.25	18.92	88 (22)	153 (22)	1190 (22)
6	100	40	6.79	13.85	1.29	19.90	92 (22)	168 (22)	1244 (22)
7	100	40	6.79	13.85	1.36	20.88	97 (22)	174 (22)	1307 (22)
8	100	40	6.79	13.85	1.46	21.86	102 (22)	170 (22)	1381 (22)
9	100	40	6.79	13.85	1.58	22.85	109 (22)	155 (22)	1468 (22)
10	100	40	6.79	13.85	1.75	23.83	117 (22)	122 (22)	1570 (22)
11	100	40	6.79	13.85	1.95	24.81	126 (22)	67 (22)	1691 (22)
12	100	40	6.79	13.85	2.20	25.79	138 (22)	20 (22)	1835 (22)
13	100	40	6.79	16.93	2.49	26.77	152 (22)	146 (22)	2006 (22)
14	100	40	6.79	16.93	2.85	27.75	168 (22)	330 (22)	2209 (22)
15	100	40	6.79	16.93	3.26	28.73	189 (22)	593 (22)	2449 (22)
16	100	40	6.79	16.93	3.73	29.71	213 (22)	955 (22)	2731 (22)
17	100	40	6.79	16.93	4.27	30.69	241 (22)	1440 (22)	3056 (22)
18	100	40	6.79	21.55	4.88	31.67	267 (22)	1795 (22)	3366 (22)
19	100	40	6.79	21.55	5.57	32.65	302 (22)	2444 (22)	3760 (22)
20	100	40	6.79	21.55	6.34	33.63	342 (22)	3224 (22)	4196 (22)
21	100	40	6.79	21.55	7.19	34.61	385 (22)	4143 (22)	4675 (22)
22	100	40	6.79	21.55	8.13	35.59	433 (22)	5205 (22)	5197 (22)
23	100	40	6.79	21.55	9.17	36.57	486 (22)	6417 (22)	5764 (22)
24	100	40	6.79	26.17	10.31	37.56	521 (22)	6639 (22)	6210 (22)
25	100	40	6.79	26.17	11.55	38.54	579 (22)	7913 (22)	6847 (22)
26	100	40	6.79	26.17	12.89	39.52	643 (22)	9322 (22)	7532 (22)
27	100	40	6.79	26.17	14.35	40.50	711 (22)	10871 (22)	8268 (22)
28	100	40	6.79	26.17	15.93	41.48	784 (22)	12565 (22)	9056 (22)
29	100	40	6.79	26.17	17.63	42.46	863 (22)	14409 (22)	9899 (22)
30	100	40	6.79	30.79	19.45	43.44	908 (22)	14211 (22)	10534 (22)
31	100	40	6.79	30.79	21.40	44.42	994 (22)	16064 (22)	11466 (22)
32	100	40	6.79	30.79	23.49	45.40	1085 (22)	18058 (22)	12457 (22)
33	100	40	6.79	30.79	25.72	46.38	1181 (22)	20197 (22)	13509 (22)
34	100	40	6.79	30.79	28.09	47.36	1284 (22)	22485 (22)	14625 (22)

Fondazione

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo
Tensione massima di trazione dell'acciaio

11620 [kPa]
337500 [kPa]

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
1	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0 (22)	0 (22)	0 (22)
2	100	60	12.32	12.32	0.28	0.00	8 (22)	439 (22)	76 (22)
3	100	60	12.32	12.32	1.13	0.00	31 (22)	1763 (22)	304 (22)
4	100	60	12.32	12.32	2.55	0.00	70 (22)	3978 (22)	686 (22)
5	100	60	12.32	12.32	4.55	0.00	124 (22)	7092 (22)	1223 (22)
6	100	60	12.32	12.32	7.13	0.00	195 (22)	11114 (22)	1916 (22)
7	100	60	12.32	12.32	10.30	0.00	281 (22)	16050 (22)	2767 (22)
8	100	60	12.32	12.32	10.69	0.00	292 (22)	16655 (22)	2871 (22)
9	100	60	12.32	12.32	10.32	0.00	282 (22)	16090 (22)	2774 (22)
10	100	60	12.32	12.32	9.92	0.00	271 (22)	15457 (22)	2664 (22)
11	100	60	12.32	12.32	9.47	0.00	258 (22)	14765 (22)	2545 (22)
12	100	60	12.32	12.32	9.00	0.00	245 (22)	14020 (22)	2417 (22)
13	100	60	12.32	12.32	8.49	0.00	232 (22)	13231 (22)	2281 (22)
14	100	60	12.32	12.32	7.96	0.00	217 (22)	12405 (22)	2138 (22)
15	100	60	12.32	12.32	7.41	0.00	202 (22)	11551 (22)	1991 (22)
16	100	60	12.32	12.32	6.85	0.00	187 (22)	10674 (22)	1840 (22)
17	100	60	12.32	12.32	6.28	0.00	171 (22)	9785 (22)	1687 (22)
18	100	60	12.32	12.32	5.70	0.00	156 (22)	8889 (22)	1532 (22)
19	100	60	12.32	12.32	5.13	0.00	140 (22)	7996 (22)	1378 (22)
20	100	60	12.32	12.32	4.56	0.00	124 (22)	7111 (22)	1226 (22)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESMA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	147 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Afi [cmq]	Afs [cmq]	M [kNm]	N [kN]	σc [kPa]	σfi [kPa]	σfs [kPa]
21	100	60	12.32	12.32	4.01	0.00	109 (22)	6245 (22)	1076 (22)
22	100	60	12.32	12.32	3.47	0.00	95 (22)	5403 (22)	931 (22)
23	100	60	12.32	12.32	2.95	0.00	80 (22)	4594 (22)	792 (22)
24	100	60	12.32	12.32	2.45	0.00	67 (22)	3825 (22)	659 (22)
25	100	60	12.32	12.32	1.99	0.00	54 (22)	3105 (22)	535 (22)
26	100	60	12.32	12.32	1.57	0.00	43 (22)	2440 (22)	421 (22)
27	100	60	12.32	12.32	1.18	0.00	32 (22)	1839 (22)	317 (22)
28	100	60	12.32	12.32	0.84	0.00	23 (22)	1309 (22)	226 (22)
29	100	60	12.32	12.32	0.55	0.00	15 (22)	858 (22)	148 (22)
30	100	60	12.32	12.32	0.32	0.00	9 (22)	494 (22)	85 (22)
31	100	60	12.32	12.32	0.14	0.00	4 (22)	225 (22)	39 (22)
32	100	60	12.32	12.32	0.04	0.00	1 (22)	58 (22)	10 (22)
33	100	60	12.32	12.32	0.00	0.00	0 (22)	0 (22)	0 (22)

Verifica a fessurazione

Simbologia adottata

n°	indice sezione
Y	ordinata sezione espressa in [m]
B	larghezza sezione espresso in [cm]
H	altezza sezione espressa in [cm]
Af	area ferri zona tesa espresso in [cmq]
Aeff	area efficace espressa in [cmq]
M	momento agente espressa in [kNm]
Mpf	momento di prima fessurazione espressa in [kNm]
ε	deformazione espresso in %
Sm	spaziatura tra le fessure espressa in [mm]
w	apertura delle fessure espressa in [mm]

Combinazioni SLER

Paramento

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	100	40	13.85	1000.00	3.00	135.83	0.0000	0.00	0.000 (20)
2	100	40	13.85	1000.00	3.18	136.21	0.0000	0.00	0.000 (20)
3	100	40	13.85	1000.00	3.41	135.51	0.0000	0.00	0.000 (20)
4	100	40	13.85	1000.00	3.69	133.90	0.0000	0.00	0.000 (20)
5	100	40	13.85	1000.00	4.03	131.63	0.0000	0.00	0.000 (20)
6	100	40	13.85	1000.00	4.44	128.95	0.0000	0.00	0.000 (20)
7	100	40	13.85	1000.00	4.91	126.07	0.0000	0.00	0.000 (20)
8	100	40	13.85	1000.00	5.45	123.16	0.0000	0.00	0.000 (20)
9	100	40	13.85	1000.00	6.07	120.35	0.0000	0.00	0.000 (20)
10	100	40	13.85	1000.00	6.77	117.69	0.0000	0.00	0.000 (20)
11	100	40	13.85	1000.00	7.55	115.24	0.0000	0.00	0.000 (20)
12	100	40	13.85	1000.00	8.43	112.99	0.0000	0.00	0.000 (20)
13	100	40	16.93	1000.00	9.40	113.74	0.0000	0.00	0.000 (20)
14	100	40	16.93	1000.00	10.47	111.88	0.0000	0.00	0.000 (20)
15	100	40	16.93	1000.00	11.64	110.22	0.0000	0.00	0.000 (20)
16	100	40	16.93	1000.00	12.92	108.72	0.0000	0.00	0.000 (20)
17	100	40	16.93	1000.00	14.31	107.38	0.0000	0.00	0.000 (20)
18	100	40	21.55	1000.00	15.82	110.12	0.0000	0.00	0.000 (20)
19	100	40	21.55	1000.00	17.45	109.02	0.0000	0.00	0.000 (20)
20	100	40	21.55	1000.00	19.20	108.02	0.0000	0.00	0.000 (20)
21	100	40	21.55	1000.00	21.09	107.12	0.0000	0.00	0.000 (20)
22	100	40	21.55	1000.00	23.11	106.31	0.0000	0.00	0.000 (20)
23	100	40	21.55	1000.00	25.26	105.57	0.0000	0.00	0.000 (20)
24	100	40	26.17	1000.00	27.57	108.70	0.0000	0.00	0.000 (20)
25	100	40	26.17	1000.00	30.02	108.08	0.0000	0.00	0.000 (20)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA LOTTO CODIFICA DOCUMENTO REV. FOGLIO
RS3V 40 D 29 CL PT 02 00 001 A 148 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
26	100	40	26.17	1000.00	32.62	107.51	0.0000	0.00	0.000 (20)
27	100	40	26.17	1000.00	35.38	107.00	0.0000	0.00	0.000 (20)
28	100	40	26.17	1000.00	38.30	106.52	0.0000	0.00	0.000 (20)
29	100	40	26.17	1000.00	41.39	106.09	0.0000	0.00	0.000 (20)
30	100	40	30.79	1000.00	44.65	109.38	0.0000	0.00	0.000 (20)
31	100	40	30.79	1000.00	48.08	109.01	0.0000	0.00	0.000 (20)
32	100	40	30.79	1000.00	51.70	108.66	0.0000	0.00	0.000 (20)
33	100	40	30.79	1000.00	55.49	108.34	0.0000	0.00	0.000 (20)
34	100	40	30.79	1000.00	59.48	108.04	0.0000	0.00	0.000 (20)

Fondazione

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000 (20)
2	100	60	12.32	1000.00	0.37	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
3	100	60	12.32	1000.00	1.50	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
4	100	60	12.32	1000.00	3.37	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
5	100	60	12.32	1000.00	6.00	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
6	100	60	12.32	1000.00	9.40	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
7	100	60	12.32	1000.00	13.55	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
8	100	60	12.32	1000.00	-3.48	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
9	100	60	12.32	1000.00	-2.84	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
10	100	60	12.32	1000.00	-2.26	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
11	100	60	12.32	1000.00	-1.76	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
12	100	60	12.32	1000.00	-1.32	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
13	100	60	12.32	1000.00	-0.93	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
14	100	60	12.32	1000.00	-0.61	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
15	100	60	12.32	1000.00	-0.34	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
16	100	60	12.32	1000.00	-0.11	-195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
17	100	60	0.00	0.00	0.07	0.00	0.0000	0.00	0.000 (20)
18	100	60	12.32	1000.00	0.20	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
19	100	60	12.32	1000.00	0.30	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
20	100	60	12.32	1000.00	0.37	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
21	100	60	12.32	1000.00	0.41	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
22	100	60	12.32	1000.00	0.42	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
23	100	60	12.32	1000.00	0.41	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
24	100	60	12.32	1000.00	0.39	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
25	100	60	12.32	1000.00	0.35	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
26	100	60	12.32	1000.00	0.30	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
27	100	60	12.32	1000.00	0.24	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
28	100	60	12.32	1000.00	0.18	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
29	100	60	12.32	1000.00	0.13	195.54	0.0000	0.00	0.000 (20)
30	100	60	0.00	0.00	0.08	0.00	0.0000	0.00	0.000 (20)
31	100	60	0.00	0.00	0.04	0.00	0.0000	0.00	0.000 (20)
32	100	60	0.00	0.00	0.01	0.00	0.0000	0.00	0.000 (20)
33	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000 (20)

Combinazioni SLEF
Paramento

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	100	40	0.00	0.00	1.20	620.51	0.0000	0.00	0.000 (21)
2	100	40	0.00	0.00	1.22	883.03	0.0000	0.00	0.000 (21)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	149 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
3	100	40	0.00	0.00	1.27	1017.40	0.0000	0.00	0.000 (21)
4	100	40	0.00	0.00	1.37	855.96	0.0000	0.00	0.000 (21)
5	100	40	0.00	0.00	1.52	611.38	0.0000	0.00	0.000 (21)
6	100	40	13.85	1000.00	1.71	435.29	0.0000	0.00	0.000 (21)
7	100	40	13.85	1000.00	1.97	326.68	0.0000	0.00	0.000 (21)
8	100	40	13.85	1000.00	2.28	259.68	0.0000	0.00	0.000 (21)
9	100	40	13.85	1000.00	2.66	216.70	0.0000	0.00	0.000 (21)
10	100	40	13.85	1000.00	3.11	187.89	0.0000	0.00	0.000 (21)
11	100	40	13.85	1000.00	3.63	167.77	0.0000	0.00	0.000 (21)
12	100	40	13.85	1000.00	4.23	153.23	0.0000	0.00	0.000 (21)
13	100	40	16.93	1000.00	4.92	145.58	0.0000	0.00	0.000 (21)
14	100	40	16.93	1000.00	5.69	137.20	0.0000	0.00	0.000 (21)
15	100	40	16.93	1000.00	6.55	130.65	0.0000	0.00	0.000 (21)
16	100	40	16.93	1000.00	7.51	125.43	0.0000	0.00	0.000 (21)
17	100	40	16.93	1000.00	8.58	121.21	0.0000	0.00	0.000 (21)
18	100	40	21.55	1000.00	9.74	121.95	0.0000	0.00	0.000 (21)
19	100	40	21.55	1000.00	11.02	119.01	0.0000	0.00	0.000 (21)
20	100	40	21.55	1000.00	12.41	116.53	0.0000	0.00	0.000 (21)
21	100	40	21.55	1000.00	13.92	114.43	0.0000	0.00	0.000 (21)
22	100	40	21.55	1000.00	15.56	112.63	0.0000	0.00	0.000 (21)
23	100	40	21.55	1000.00	17.32	111.07	0.0000	0.00	0.000 (21)
24	100	40	26.17	1000.00	19.21	113.62	0.0000	0.00	0.000 (21)
25	100	40	26.17	1000.00	21.24	112.41	0.0000	0.00	0.000 (21)
26	100	40	26.17	1000.00	23.41	111.35	0.0000	0.00	0.000 (21)
27	100	40	26.17	1000.00	25.73	110.41	0.0000	0.00	0.000 (21)
28	100	40	26.17	1000.00	28.20	109.57	0.0000	0.00	0.000 (21)
29	100	40	26.17	1000.00	30.82	108.82	0.0000	0.00	0.000 (21)
30	100	40	30.79	1000.00	33.61	111.90	0.0000	0.00	0.000 (21)
31	100	40	30.79	1000.00	36.55	111.28	0.0000	0.00	0.000 (21)
32	100	40	30.79	1000.00	39.67	110.72	0.0000	0.00	0.000 (21)
33	100	40	30.79	1000.00	42.96	110.21	0.0000	0.00	0.000 (21)
34	100	40	30.79	1000.00	46.42	109.75	0.0000	0.00	0.000 (21)

Fondazione

Apertura limite fessure w_{lim}=0.20

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000 (21)
2	100	60	12.32	1000.00	0.34	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
3	100	60	12.32	1000.00	1.35	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
4	100	60	12.32	1000.00	3.04	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
5	100	60	12.32	1000.00	5.43	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
6	100	60	12.32	1000.00	8.50	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
7	100	60	12.32	1000.00	12.28	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
8	100	60	12.32	1000.00	4.80	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
9	100	60	12.32	1000.00	4.98	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
10	100	60	12.32	1000.00	5.09	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
11	100	60	12.32	1000.00	5.12	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
12	100	60	12.32	1000.00	5.09	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
13	100	60	12.32	1000.00	5.01	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
14	100	60	12.32	1000.00	4.87	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
15	100	60	12.32	1000.00	4.68	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
16	100	60	12.32	1000.00	4.46	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
17	100	60	12.32	1000.00	4.20	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
18	100	60	12.32	1000.00	3.91	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
19	100	60	12.32	1000.00	3.59	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
20	100	60	12.32	1000.00	3.26	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
21	100	60	12.32	1000.00	2.92	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
22	100	60	12.32	1000.00	2.57	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
23	100	60	12.32	1000.00	2.22	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
24	100	60	12.32	1000.00	1.88	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	150 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
25	100	60	12.32	1000.00	1.54	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
26	100	60	12.32	1000.00	1.23	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
27	100	60	12.32	1000.00	0.94	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
28	100	60	12.32	1000.00	0.68	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
29	100	60	12.32	1000.00	0.45	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
30	100	60	12.32	1000.00	0.26	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
31	100	60	12.32	1000.00	0.12	195.54	0.0000	0.00	0.000 (21)
32	100	60	0.00	0.00	0.03	0.00	0.0000	0.00	0.000 (21)
33	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000 (21)

Combinazioni SLEQ
Paramento

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	100	40	0.00	0.00	1.20	620.51	0.0000	0.00	0.000 (22)
2	100	40	0.00	0.00	1.20	1008.66	0.0000	0.00	0.000 (22)
3	100	40	0.00	0.00	1.21	2422.46	0.0000	0.00	0.000 (22)
4	100	40	0.00	0.00	1.22	13100.82	0.0000	0.00	0.000 (22)
5	100	40	0.00	0.00	1.25	2343.23	0.0000	0.00	0.000 (22)
6	100	40	0.00	0.00	1.29	1678.23	0.0000	0.00	0.000 (22)
7	100	40	0.00	0.00	1.36	1796.70	0.0000	0.00	0.000 (22)
8	100	40	0.00	0.00	1.46	3283.28	0.0000	0.00	0.000 (22)
9	100	40	0.00	0.00	1.58	7133.00	0.0000	0.00	0.000 (22)
10	100	40	0.00	0.00	1.75	1353.97	0.0000	0.00	0.000 (22)
11	100	40	0.00	0.00	1.95	693.76	0.0000	0.00	0.000 (22)
12	100	40	13.85	1000.00	2.20	454.69	0.0000	0.00	0.000 (22)
13	100	40	16.93	1000.00	2.49	338.95	0.0000	0.00	0.000 (22)
14	100	40	16.93	1000.00	2.85	272.04	0.0000	0.00	0.000 (22)
15	100	40	16.93	1000.00	3.26	229.28	0.0000	0.00	0.000 (22)
16	100	40	16.93	1000.00	3.73	200.19	0.0000	0.00	0.000 (22)
17	100	40	16.93	1000.00	4.27	179.47	0.0000	0.00	0.000 (22)
18	100	40	21.55	1000.00	4.88	169.12	0.0000	0.00	0.000 (22)
19	100	40	21.55	1000.00	5.57	157.37	0.0000	0.00	0.000 (22)
20	100	40	21.55	1000.00	6.34	148.20	0.0000	0.00	0.000 (22)
21	100	40	21.55	1000.00	7.19	140.92	0.0000	0.00	0.000 (22)
22	100	40	21.55	1000.00	8.13	135.04	0.0000	0.00	0.000 (22)
23	100	40	21.55	1000.00	9.17	130.22	0.0000	0.00	0.000 (22)
24	100	40	26.17	1000.00	10.31	130.47	0.0000	0.00	0.000 (22)
25	100	40	26.17	1000.00	11.55	127.05	0.0000	0.00	0.000 (22)
26	100	40	26.17	1000.00	12.89	124.16	0.0000	0.00	0.000 (22)
27	100	40	26.17	1000.00	14.35	121.68	0.0000	0.00	0.000 (22)
28	100	40	26.17	1000.00	15.93	119.55	0.0000	0.00	0.000 (22)
29	100	40	26.17	1000.00	17.63	117.71	0.0000	0.00	0.000 (22)
30	100	40	30.79	1000.00	19.45	120.01	0.0000	0.00	0.000 (22)
31	100	40	30.79	1000.00	21.40	118.57	0.0000	0.00	0.000 (22)
32	100	40	30.79	1000.00	23.49	117.29	0.0000	0.00	0.000 (22)
33	100	40	30.79	1000.00	25.72	116.16	0.0000	0.00	0.000 (22)
34	100	40	30.79	1000.00	28.09	115.15	0.0000	0.00	0.000 (22)

Fondazione

Apertura limite fessure $w_{lim}=0.20$

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
1	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000 (22)

RELAZIONE DI CALCOLO MURI

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
RS3V	40	D 29 CL	PT 02 00 001	A	151 di 151

n°	B [cm]	H [cm]	Af [cmq]	Aeff [cmq]	M [kNm]	Mpf [kNm]	ε [%]	Sm [mm]	w [mm]
2	100	60	12.32	1000.00	0.28	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
3	100	60	12.32	1000.00	1.13	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
4	100	60	12.32	1000.00	2.55	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
5	100	60	12.32	1000.00	4.55	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
6	100	60	12.32	1000.00	7.13	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
7	100	60	12.32	1000.00	10.30	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
8	100	60	12.32	1000.00	10.69	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
9	100	60	12.32	1000.00	10.32	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
10	100	60	12.32	1000.00	9.92	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
11	100	60	12.32	1000.00	9.47	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
12	100	60	12.32	1000.00	9.00	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
13	100	60	12.32	1000.00	8.49	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
14	100	60	12.32	1000.00	7.96	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
15	100	60	12.32	1000.00	7.41	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
16	100	60	12.32	1000.00	6.85	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
17	100	60	12.32	1000.00	6.28	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
18	100	60	12.32	1000.00	5.70	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
19	100	60	12.32	1000.00	5.13	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
20	100	60	12.32	1000.00	4.56	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
21	100	60	12.32	1000.00	4.01	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
22	100	60	12.32	1000.00	3.47	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
23	100	60	12.32	1000.00	2.95	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
24	100	60	12.32	1000.00	2.45	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
25	100	60	12.32	1000.00	1.99	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
26	100	60	12.32	1000.00	1.57	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
27	100	60	12.32	1000.00	1.18	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
28	100	60	12.32	1000.00	0.84	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
29	100	60	12.32	1000.00	0.55	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
30	100	60	12.32	1000.00	0.32	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
31	100	60	12.32	1000.00	0.14	195.54	0.0000	0.00	0.000 (22)
32	100	60	0.00	0.00	0.04	0.00	0.0000	0.00	0.000 (22)
33	100	60	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0000	0.00	0.000 (22)