

STRADA STATALE 4 "VIA SALARIA"
**Adeguamento della piattaforma stradale e messa in
sicurezza dal km 56+000 al km 64+000**
Stralcio 1 da pk 0+000 a pk 1+900

PROGETTO ESECUTIVO

COD. **RM 368**

PROGETTAZIONE: R.T.I.: PROGER S.p.A. (capogruppo mandataria)
PROGIN S.p.A.
S.I.N.A. S.p.A. – BRENG S.r.l.

RESPONSABILE INTEGRAZIONE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE:
Dott. Ing. Antonio GRIMALDI (Progin S.p.A.)
Ordine degli Ingegneri della Provincia di Napoli n. 23799

CAPOGRUPPO MANDATARIA:



IL GEOLOGO:
Dott. Geol. Gianluca PANDOLFI ELMI (Progin S.p.A.)
Ordine dei Geologi Regione Umbria n. 467



Direttore Tecnico:
Dott. Ing. Lorenzo INFANTE

IL COORDINATORE PER LA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE:
Dott. Ing. Michele CURIALE (Progin S.p.A.)



VISTO: IL RESPONSABILE UNICO DEL PROGETTO
Dott. Ing. Paolo NARDOCCI



PROTOCOLLO DATA _____ 202_

PROGETTO OPERE D'ARTE MINORI- OPERE DI SOSTEGNO

Relazione tecnica e di calcolo Muro di sostegno in Dx da pk 1+675 a pk 1+748

CODICE PROGETTO	NOME FILE T01OS14STRRE01C	REVISIONE	SCALA:																										
<table border="1"> <tr> <td>D</td><td>P</td><td>R</td><td>M</td><td>3</td><td>6</td><td>8</td><td>E</td><td>2</td><td>3</td> </tr> </table>	D	P	R	M	3	6	8	E	2	3	CODICE ELAB.	<table border="1"> <tr> <td>T</td><td>0</td><td>1</td><td>O</td><td>S</td><td>1</td><td>3</td><td>S</td><td>T</td><td>R</td><td>R</td><td>E</td><td>0</td><td>1</td> </tr> </table>	T	0	1	O	S	1	3	S	T	R	R	E	0	1	<table border="1"> <tr> <td>C</td> </tr> </table>	C	-
D	P	R	M	3	6	8	E	2	3																				
T	0	1	O	S	1	3	S	T	R	R	E	0	1																
C																													

REV.	DESCRIZIONE	DATA	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO
C	Emissione a seguito di validazione e istruttoria ANAS	Febbraio 2024	V. Ricciardi	P. Valente	L. Infante
B	Emissione a seguito istruttoria ANAS	Aprile 2023	V. Ricciardi	P. Valente	L. Infante
A	Prima emissione	09-2022	V. Ricciardi	P. Valente	L. Infante

Sommario

1	PREMESSA	1
1.1	Descrizione dell'opera	2
2	DOCUMENTI E NORMATIVE DI RIFERIMENTO	5
2.1	Elaborati di riferimento	5
3	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI	6
3.1	Calcestruzzo per Muri	6
3.2	Acciaio per calcestruzzo armato	6
4	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA E SISMICA	7
4.1	Terreno di riempimento e rinterro	8
4.2	Terreno di fondazione	8
4.3	Vita nominale e classe d'uso	9
4.4	Parametri di pericolosità sismica	9
5	CRITERI GENERALI DI VERIFICA DELLE OPERE	13
5.1	Metodo agli stati limite ed approcci di progetto	13
5.2	Criteri di analisi e verifica dei muri di sostegno	15
5.3	Prescrizioni generali per le verifiche in fase sismica	17
5.4	Prescrizioni generali per le verifiche dovute a carichi eccezionali	18
6	CRITERI DI ANALISI E VERIFICHE DELLE OPERE	19
6.1	Verifiche geotecniche	19
6.1.1	Verifica allo scorrimento	19
6.1.2	Verifica a ribaltamento	20
6.1.3	Verifica di stabilità globale	20
6.1.4	Capacità portante dei pali nei confronti dei carichi verticali	21
6.1.5	Capacità portante dei pali nei confronti dei carichi orizzontali	22
6.1.5.1	Unità a comportamento coesivo	22

8.1.5.1	Unità a comportamento incoerente	24
6.1.6	Verifica a carico limite per fondazioni superficiali	25
6.1.7	Calcolo dei cedimenti (sle).....	27
6.1.8	Calcolo degli spostamenti sismici (SLD)	27
6.2	Verifiche Strutturali- SLU	28
6.2.1	Pressoflessione	28
6.2.2	Taglio.....	28
6.2.3	Verifiche strutturali- SLE	30
6.2.4	Stato limite di limitazione delle tensioni	30
6.2.5	Stato limite di fessurazione.....	30
7	<i>ANALISI DEI CARICHI E COMBINAZIONI.....</i>	32
7.1	Pesi propri e carichi permanenti	32
7.2	Carichi permanenti non strutturali	32
7.3	Carichi variabili da traffico.....	32
7.4	Azione eccezionale dovuta all’urto dell’autoveicolo in fase di svio	32
7.5	Spinte del terreno in fase statica	35
7.6	Spinta del terreno in presenza di falda.....	36
7.7	Coefficienti sismici.....	36
7.8	Spinte del terreno in fase sismica.....	37
7.9	Combinazioni di carico	37
8	<i>CODICI DI CALCOLO.....</i>	38
8.1	Affidabilità dei codici di calcolo.....	39
8.2	Informazioni generali sull'elaborazione	39
8.3	Giudizio motivato di accettabilità dei risultati	39
9	<i>ANALISI E VERIFICHE DEL MURO DI SOSTEGNO.....</i>	40
9.1	MURO TIPOLOGICO B (H=3m-fondazione diretta)	40
9.1.1	Risultati e Sollecitazioni	41
9.1.1	Verifica di stabilità globale.....	43

9.1.2	Verifiche geotecniche SLE- SLD	44
9.1.3	Armatura paramento e piastra di fondazione	45
9.1.4	Verifiche allo SLU.....	45
9.1.5	Verifiche allo SLE.....	46
9.1.6	Verifiche locali della mensola per azioni d’urto.....	47
9.2	MURO TIPOLOGICO C su 3 micropali ($H_{\text{paramento}}=4\text{m}$).....	50
9.2.1	Sollecitazioni Paramento.....	53
9.2.2	Verifiche strutturali paramento e piastra fondazione	54
9.2.3	Sollecitazioni in testa ai micropali	56
9.2.4	Verifiche strutturali dei micropali	58
9.2.5	Verifiche geotecniche dei micropali.....	61
9.2.5.1	Verifica di capacità portante nei confronti dei carichi verticali	61
9.2.5.2	Verifica di capacità portante nei confronti dei carichi orizzontali	62
9.2.5.3	Verifica di stabilità globale.....	65
9.2.6	Verifica dell’inflessione del paramento	66
9.2.7	Verifiche locali della mensola per azioni d’urto.....	68
9.3	MURO TIPOLOGICO D su 4 micropali ($H_{\text{paramento}}=5\text{m}$)	71
9.3.1	Sollecitazioni Paramento.....	73
9.3.2	Verifiche strutturali paramento e piastra fondazione	75
9.3.3	Sollecitazioni in testa ai micropali	77
9.3.4	Verifiche strutturali dei micropali	79
9.3.5	Verifiche geotecniche dei micropali.....	82
9.3.5.1	Verifica di capacità portante nei confronti dei carichi verticali	82
9.3.5.2	Verifica di stabilità globale.....	86
9.3.6	Verifica dell’inflessione del paramento	87
9.3.7	Verifiche locali della mensola per azioni d’urto.....	88
10	TABULATI DI CALCOLO	91
10.1	TIPOLOGICO B	91
10.1.1	Combinazione statica e sismica	91
10.1.1	Combinazione eccezionale d’urto	118

10.2	Tipologico C	136
10.2.1	Combinazione statica	136
10.2.2	Combinazione sismica.....	148
10.2.3	Combinazione eccezionale d’urto	177
10.3	Tipologico D.....	192
10.3.1	Combinazione statica	192
10.3.2	Combinazione sismica.....	213
10.3.3	Combinazione eccezionale d’urto	235

1 PREMESSA

Il presente documento viene emesso nell’ambito della redazione degli elaborati tecnici del “**Progetto Esecutivo STRADA STATALE 4 “VIA SALARIA”- Adeguamento della piattaforma stradale e messa in sicurezza dal km 56+000 al km 64+000**”. L’opera oggetto delle analisi riportate nei paragrafi seguenti rientra nel progetto delle “**Opere di Sostegno**”. In particolare, nel presente documento è affrontato il dimensionamento del “**MURO DI SOSTEGNO in dx 14N dalla pk 1+675 alla pk 1+748**”.

Quanto riportato di seguito consentirà di verificare che il dimensionamento delle strutture è stato effettuato nel rispetto dei requisiti di resistenza e deformabilità richiesti all’opera.

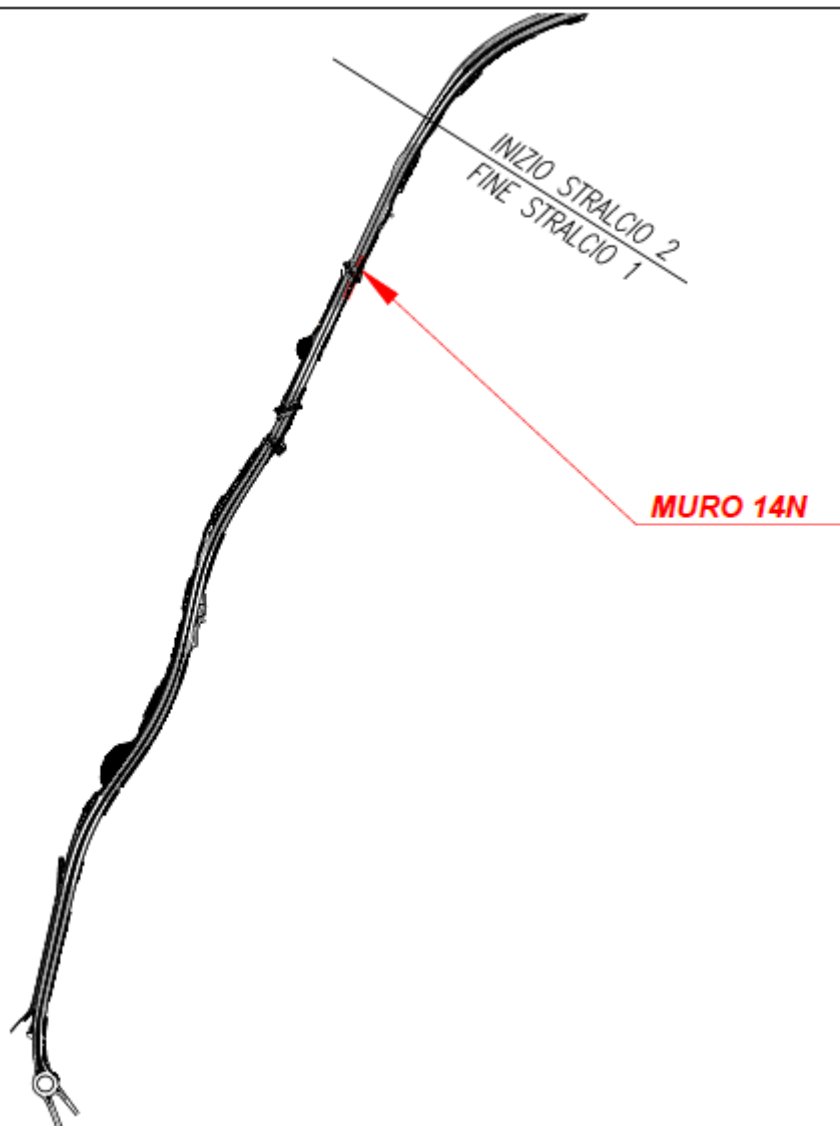


Figura 1: Inquadramento planimetrico

1.1 Descrizione dell’opera

Il muro di sostegno denominato “14N dalla pk 1+675 alla pk 1+748” è costituito da due tratti di lunghezza rispettivamente pari a 19.90m e 30m. La continuità strutturale del muro è interrotta dalla presenza di un tombino idraulico per una lunghezza pari a 16.48m. Esso è costituito da tratti di muro aventi un’altezza variabile tra 1.75m e 4.50m e pertanto riconducibili ai muri tipologici A-B-C-D

Nel seguito si riportano le principali caratteristiche geometriche dei muri tipologici in esame ed a seguire alcune immagini rappresentative delle sezioni trasversali analizzate:

TIPO	Paramento		Piastra di Fondazione				micropali				
	H [m]	Spessore base [m]	L [m]	Spessore [m]	Mensola monte [m]	Mensola Valle [m]	N°	L [m]	D [m]	D Tubolare [mm]	Spessore Tubolare [mm]
A	2.00	0.60	2.70	0.60	1.80	0.30	-	-	-	-	-
B	3.00	0.70	3.00	0.70	2.00	0.30	-	-	-	-	-
C	4.00	0.80	3.00	0.90	1.90	0.30	3	6	0.23	193.7	12
D	5.00	0.90	4.00	1.00	2.80	0.30	4	6	0.23	193.7	12

Tabella 1: caratteristiche geometriche muro di sostegno

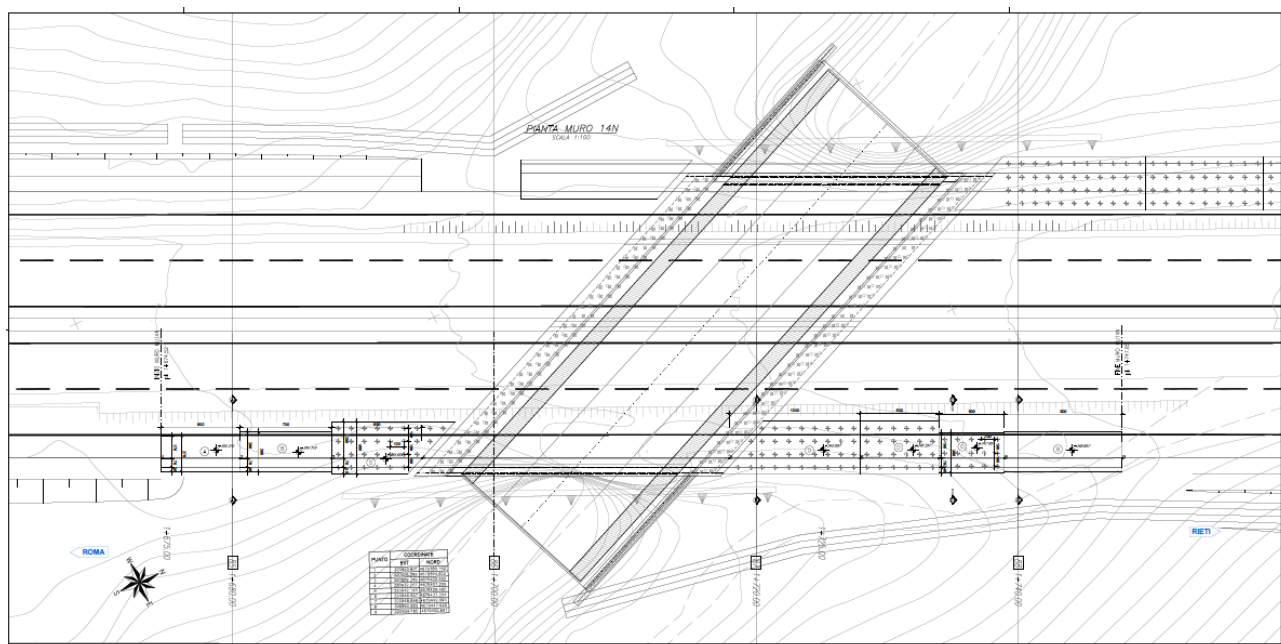


Figura 2: planimetria di progetto

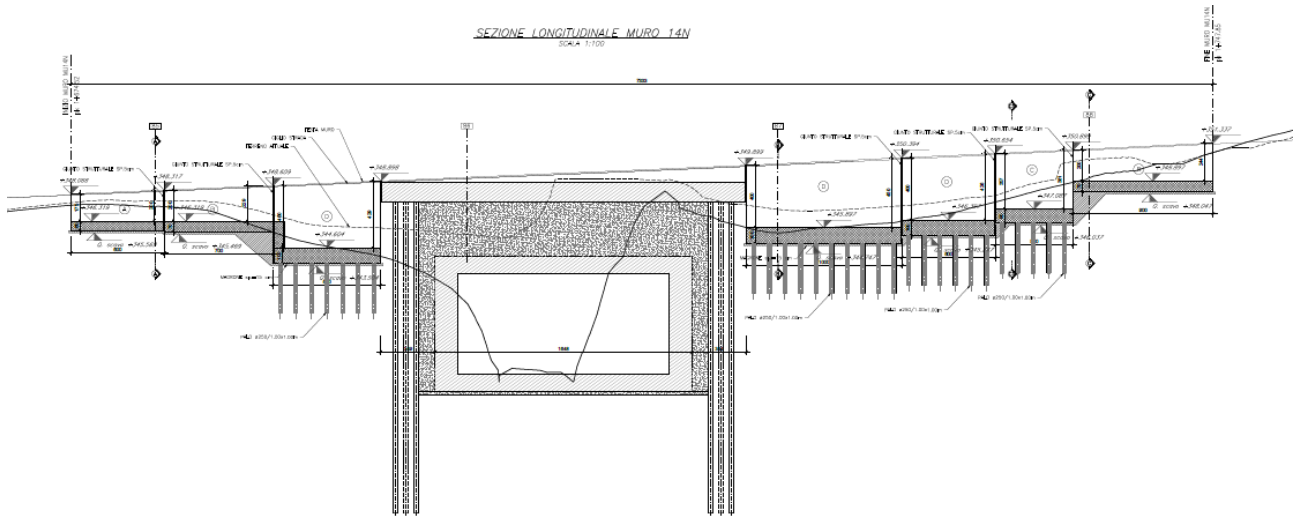


Figura 3: profilo longitudinale muro di sostegno

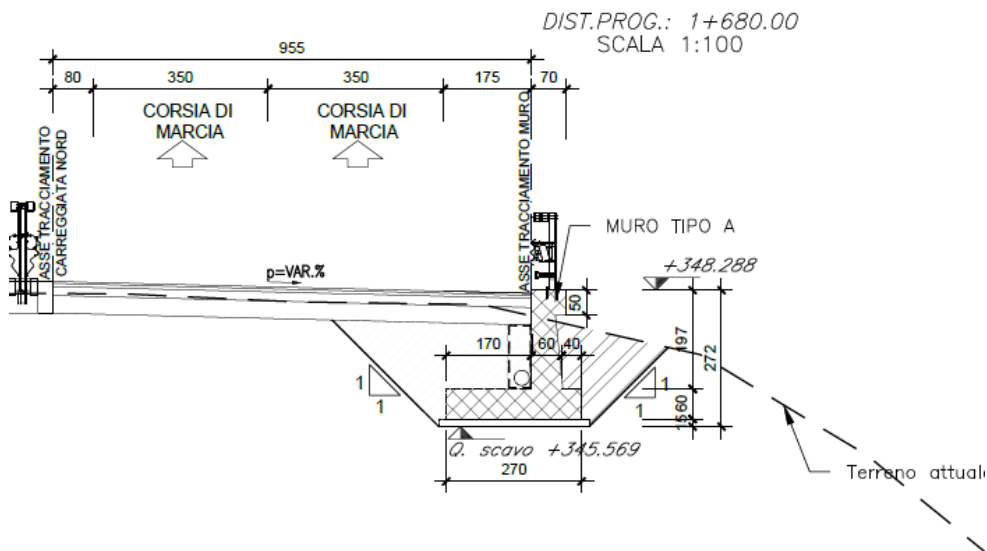


Figura 4: sezione trasversale muro tipologico A

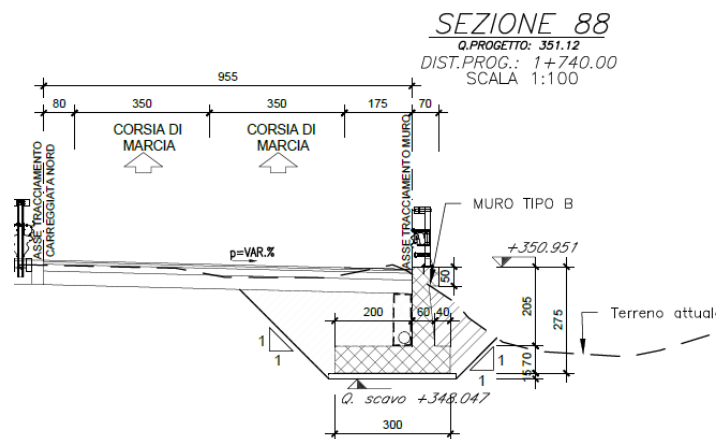


Figura 5: sezione trasversale muro tipologico B

2 DOCUMENTI E NORMATIVE DI RIFERIMENTO

Di seguito è riportato l’elenco delle Normative e dei Documenti assunti come riferimento per il progetto delle opere trattate nell’ambito del presente documento.

- D.M. 17/01/2018 (NTC18): “Norme tecniche per le costruzioni”;
- Circolare 21/01/2019, n.7 CSLLP
- Norma Europea UNI ENV 1990: “Eurocodice 0 – Basi di calcolo”;
- Norma Europea UNI ENV 1991: “Eurocodice 1 - Azioni sulle strutture”;
- Norma Europea UNI ENV 1992: “Eurocodice 2 – Progettazione delle strutture in calcestruzzo”;
- Norma Europea UNI ENV 1997: “Eurocodice 7 – Progettazione Geotecnica”;
- Norma Europea UNI EN 1198: “Eurocodice 8 – Indicazioni progettuali per la resistenza sismica delle strutture”.

2.1 Elaborati di riferimento

Muro in dx dal km 1+675 al km 1+748											
T	0	1	OS	1	4	STR	RE	0	1	A	Relazione di calcolo
T	0	1	OS	1	4	STR	PF	0	1	A	Pianta profilo
T	0	1	OS	1	4	STR	SZ	0	1	A	Sezioni trasversali
T	0	1	OS	1	4	STR	ST	0	1	A	sezioni tipo
T	0	1	OS	1	4	STR	PT	0	1	A	Pianta scavi e tracciamento
T	0	1	OS	1	4	STR	AR	0	1	A	Armatura - Tav.1
T	0	1	OS	1	4	STR	AR	0	2	A	Armatura - Tav.2
T	0	1	OS	1	4	STR	AR	0	3	A	Armatura - Tav.3

3 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI

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:

3.1 Calcestruzzo per Muri

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

Classe d'esposizione	C32/40	Classe minima di consistenza
XC4-XF1	$f_{ck} \geq 32 \text{ MPa}$ $R_{ck} \geq 40 \text{ MPa}$	S4

Tabella 2: caratteristiche calcestruzzo per muri

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

Resistenza caratteristica cubica a 28 giorni	R_{ck}	40	N/mm^2
Resistenza caratteristica cilindrica a 28 giorni	$f_{ck} = 0.83 R_{ck}$	33.20	N/mm^2
Valore medio della resistenza cilindrica	$f_{cm} = f_{ck} + 8$	41.2	N/mm^2
Coefficiente parziale di sicurezza	γ_c	1,5	[-]
Resistenza di calcolo breve durata	$f_{cd} \text{ (Breve durata)} = f_{ck} / 1.5$	22.13	N/mm^2
Resistenza di calcolo lunga durata	$f_{cd} \text{ (Lungo durata)} = 0.85 f_{cd}$	18.81	N/mm^2
Resistenza media a trazione assiale	$f_{ctm} = 0.3 (f_{ck})^{2/3} [R_{ck} < 50/60]$	3.09	N/mm^2
Resistenza caratteristica a trazione	$f_{ctk,0,05} = 0.7 f_{ctm}$	2.17	N/mm^2
Resistenza media a trazione per flessione	$f_{cfm} = 1.2 f_{ctm}$	3.71	N/mm^2
Resistenza di calcolo a trazione	$f_{ctd} = f_{ctk,0,05} / 1.5$	1.45	N/mm^2
Modulo di Young	$E = 22000 (f_{cm}/10)^{0.3}$	33642.8	N/mm^2

Tabella 3: caratteristiche meccaniche calcestruzzo per muri

3.2 Acciaio per calcestruzzo armato

Acciaio per calcestruzzo armato tipo B 450 C secondo le NTC18 avente le seguenti caratteristiche:

Modulo di elasticità longitudinale	E_s	=	210000	[MPa]
Coefficiente parziale di sicurezza	γ_s	=	1,15	[-]
Tensione caratteristica di snervamento	f_{yk}	=	450	[MPa]
Tensione caratteristica di rottura	f_{tk}	=	540	[MPa]
Allungamento	$A_{gt k}$	≥	7,50%	[-]
Resistenza di calcolo	f_{yd}	=	391,3	[MPa]

Tabella 4: caratteristiche meccaniche acciaio

Coefficiente sicurezza SLU

$$\gamma_s = 1,15$$

Resistenza di calcolo SLU

$$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s = 391,30 \text{ N/mm}^2$$

Tensione di calcolo SLE

$$\sigma_{y,ad} = 0,80 f_{yk} = 360 \text{ N/mm}^2$$

4 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA E SISMICA

Dal profilo geotecnico si desume la stratigrafia di progetto con i relativi parametri caratteristici. Per maggiori dettagli si rimanda alla Relazione Geotecnica. Si riporta lo stralcio del profilo geotecnico con l'ubicazione del piano di posa dell'opera.

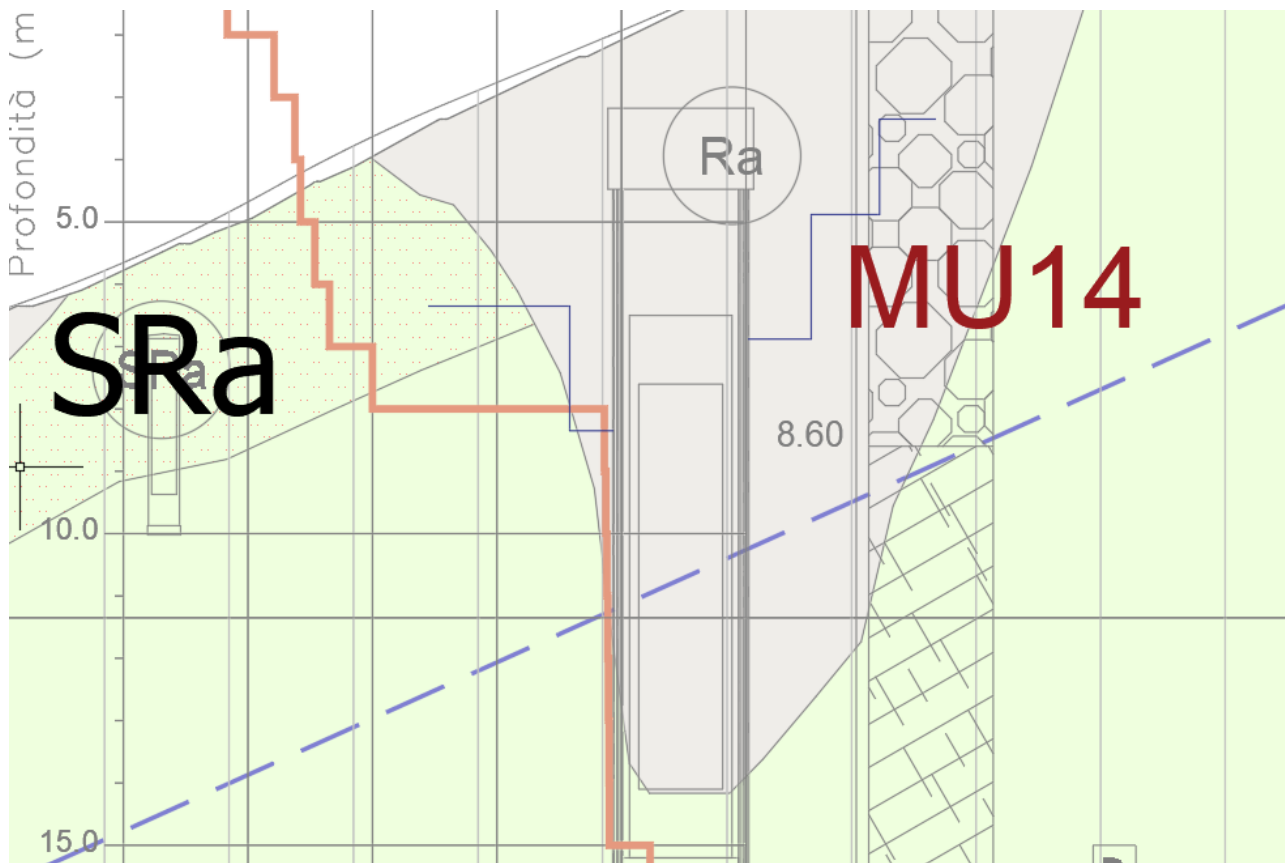


Figura 8: Stralcio profilo geotecnico con ubicazione muro in esame

Unità geotecnica	Profondità da p.p. [m]	Tipo di sottosuolo
Ra	0 - 3	B
SR/ SB	3- 30	

Tabella 5: unità geologiche del sito

Unità Ra (riporto antropico)	
$\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$	peso di volume naturale
$c' = 0 \text{ kPa}$	coesione drenata
$\varphi' = 35^\circ$	angolo di attrito
$E = 250 \div 400 \text{ MPa}$	modulo di deformazione elastico iniziale (a piccole deformazioni)
$E'_{op} = 60 \text{ MPa}$	modulo di deformazione elastico operativo

Tabella 6: Caratteristiche geotecniche Unità Ra- Riporto antropico

Unità SR/SB (calcarei marnosi)	
$\gamma = 24.50 \text{ kN/m}^3$	peso di volume naturale
$\sigma_c = 28 \div 93 \text{ MPa}$	peso di volume naturale
$c' = 40 \div 60 \text{ kPa}$	coesione drenata
$\varphi' = 40^\circ$	angolo di attrito
$E = 1450 \div 2400 \text{ MPa}$	modulo di deformazione elastico iniziale (a piccole deformazioni)
$E'_{op} = 300 \div 450 \text{ MPa}$	modulo di deformazione elastico operativo

Tabella 7: caratteristiche geotecniche Unità SR/SB

Il livello di falda da utilizzare nelle analisi deve tenere conto della relativa variabilità lungo i tratti interessati dalla realizzazione delle opere, nonché del livello medio di approfondimento del piano di posa delle fondazioni dei muri in funzione del tipologico di riferimento rispetto al piano campagna.

Si riporta il modulo E del terreno utilizzato nella valutazione del momento lungo il fusto dei pali:

Prof. m	E kN/m ²
.000	12000.00
2.000	36000.00
2.100	60000.00
20.000	60000.00

Per il muro oggetto di dimensionamento la falda è localizzata alla quota di -6m dal piano di posa di fondazione.

4.1 Terreno di riempimento e rinterro

Il terreno di rinterro dell'opera è costituito da terreno di rilevato stradale per il quale sono state assunte le seguenti caratteristiche geotecniche:

Terreno di rinterro a tergo del muro (rilevato stradale)	
$\gamma = 20.0 \text{ kN/m}^3$	peso di volume naturale
$\varphi' = 35^\circ$	resistenza al taglio in condizioni non drenate
$c' = 0 \text{ kPa}$	coesione drenata

Tabella 8: caratteristiche geotecniche terreno di rinterro

4.2 Terreno di fondazione

Per il terreno di fondazione dell'opera sono state assunte le seguenti caratteristiche geotecniche:

Unità Ra (riporto antropico)	
$\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$	peso di volume naturale
$c' = 0 \text{ kPa}$	coesione drenata
$\varphi' = 35^\circ$	angolo di resistenza al taglio

Tabella 9: parametri meccanici unità Ra

Unità SR (calcari marnosi di base)	
$\gamma = 24 \text{ kN/m}^3$	peso di volume naturale
$c' = 45 \text{ kPa}$	coesione drenata
$\varphi' = 40^\circ$	angolo di resistenza al taglio

Tabella 10: valori geotecnici di progetto unità Sr

4.3 Vita nominale e classe d'uso

Per la valutazione dei parametri di pericolosità sismica è necessario definire, oltre alla localizzazione geografica del sito, la Vita nominale dell'opera strutturale (V_N), intesa come il numero di anni nel quale la struttura, purché soggetta alla manutenzione ordinaria, deve potere essere usata per lo scopo al quale è destinata, e la Classe d'Uso a cui è associato un coefficiente d'uso (C_U).

Per l'opera in oggetto si considera una vita nominale: $V_N = 50$ anni. Riguardo invece la Classe d'Uso, all'opera in oggetto corrisponde una Classe IV a cui è associato un coefficiente d'uso pari a (NTC – Tabella 2.4.II): $C_U = 2.0$.

I parametri di pericolosità sismica vengono quindi valutati in relazione ad un periodo di riferimento V_R che si ricava per ciascun tipo di costruzione, moltiplicando la vita nominale V_N per il coefficiente d'uso C_U . Pertanto, per l'opera in oggetto, il periodo di riferimento è pari a $V_R = 50 \times 2.0 = 100$ anni.

Il calcolo viene eseguito con il metodo pseudostatico. In queste condizioni l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico.

4.4 Parametri di pericolosità sismica

L'azione sismica di progetto è valutata a partire dalla pericolosità sismica di base del sito su cui l'opera insiste, descritta in termini geografici e temporali:

- attraverso i valori di accelerazione orizzontale di picco a_g (attesa in condizioni di campo libero su sito di riferimento rigido con superficie topografica orizzontale) e le espressioni che definiscono le ordinate del relativo spettro di risposta elastico in accelerazione $S_e(T)$;
- in corrispondenza del punto del reticolo che individua la posizione geografica dell'opera;
- con riferimento a prefissate probabilità di eccedenza PVR

In particolare, la forma spettrale prevista dalla normativa è definita, su sito di riferimento rigido orizzontale, in funzione di tre parametri:

- a_g , accelerazione orizzontale massima del terreno
- F_0 , valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale
- TC^* , periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

I suddetti parametri sono calcolati come media pesata dei valori assunti nei quattro vertici della maglia elementare del reticolo di riferimento che contiene il punto caratterizzante la posizione dell'opera, utilizzando come pesi gli inversi delle distanze tra il punto in questione ed i quattro vertici. In particolare, si può notare come F_0 descriva la pericolosità sismica locale del sito su cui l'opera insiste. Infatti, da quest'ultimo, attraverso le espressioni fornite dalla normativa, sono valutati i valori d'amplificazione stratigrafica e topografica.

L'area di studio è indicativamente ubicata alle coordinate (WGS84) Lat: 42.242518° Long: 12,826850° e ricade pertanto all'interno del reticolo di riferimento tra i 4 vertici indicati nella Fig. 4.1 per i quali le NTC definiscono i parametri necessari per definire l'azione sismica.

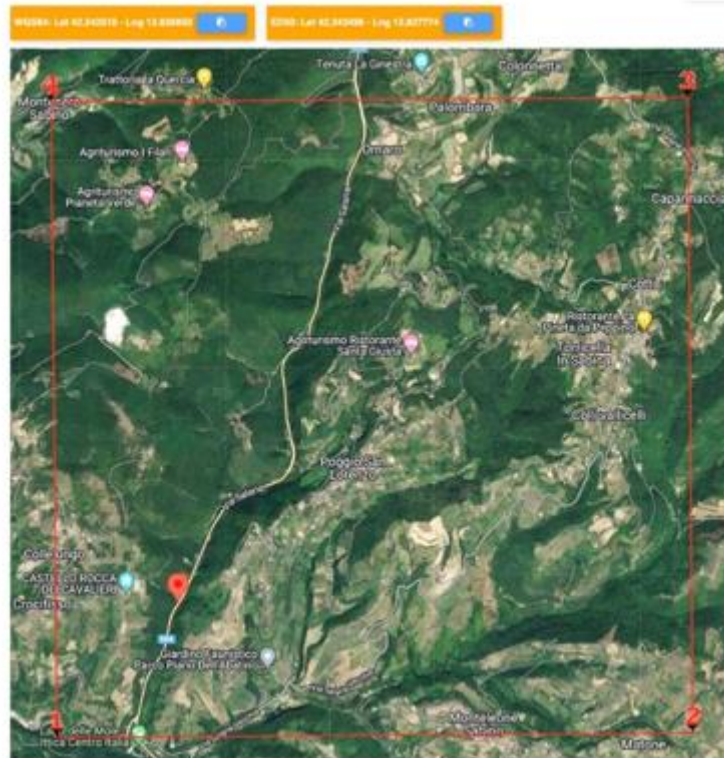


Figura 9: Figura 6: Rappresentazione dei punti della maglia del reticolo di riferimento riportati nella Tab.1 allegata alle NTC 2018

Le coordinate del muro in esame OS14 risultano essere le seguenti (WGS84):

LATITUDINE: 42.246561

LONGITUDINE: 12.829530

Ai fini della valutazione dell'azione sismica si è fatto riferimento alle coordinate indicate nella RELAZIONE SISMICA e valide per l'intero tratto in esame.

Di seguito sono riassunti i valori dei parametri assunti per l'opera in oggetto.

Vita nominale VN = 50 anni;

Classe d'uso = IV;

Coefficiente d'uso Cu = 2.0;

Periodo di riferimento VR = 100 anni;

TR,SLV = 949 anni;

I parametri di progetto utilizzati per la valutazione degli spettri di risposta sono riepilogati di seguito..

ag,SLV = 0.201 g;

F0,SLV = 2.477;

T*c,SLV = 0.334 sec.

Lo spettro di risposta elastico per la descrizione della componente orizzontale del moto sismico è infine costruito a partire dai parametri seguenti.

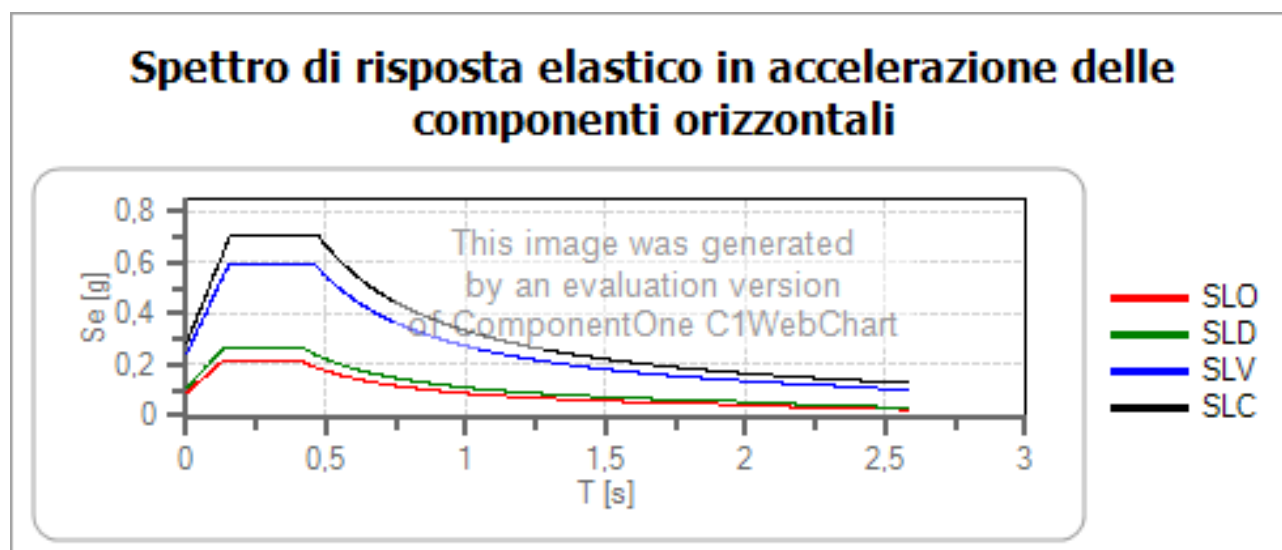
Per le opere in progetto, in accordo con la tabella 3.2.III delle NTC2018, si assume categoria topografica T2.

In accordo con quanto riportato al punto 3.2.3.2 delle NTC2008, ultimo capoverso, in ragione della morfologia dell'area e dell'ubicazione delle opere rispetto ad essa (situate difatti in corrispondenza della base del versante), non sussistono condizioni tali da comportare un effetto di amplificazione topografica delle azioni sismiche, per cui il coefficiente topografico (Tab. 3.2.V), viene assunto unitario (ST=1.0).

Categoria di suolo	= B;
Categoria topografica	= T1;
Ss, fattore stratigrafico	= 1.20;
ST, fattore topografico	= 1.00;
Cc, fattore correttivo del periodo TC*	= 1.37.

Si riportano nell'immagine seguente, a titolo di riferimento, gli spettri elastici allo SLV e allo SLC in accelerazione in direzione orizzontale e verticale come riportati nella Relazione Sismica, a cui si rimanda per maggiori dettagli.

I grafici riportati nelle seguenti figure rappresentano i valori di accelerazione spettrali attesi (S_d [g]) rispetto ad un di periodo di oscillazione di riferimento (T [s]). Nel corso della progettazione strutturale esecutiva degli interventi tali considerazioni dovranno essere verificate e puntualizzate in funzione delle caratteristiche strutturali e dimensionali degli edifici stessi.



	cu	ag [g]	Fo	Tc* [s]	Ss	Cc	St	S		TB [s]	TC [s]	TD [s]
SLO	2	0,073	2,498	0,285	1,200	1,410	1,000	1,200	1,000	0,134	0,401	1,893
SLD	2	0,092	2,442	0,295	1,200	1,400	1,000	1,200	1,000	0,138	0,413	1,966
SLV	2	0,201	2,477	0,334	1,200	1,370	1,000	1,200	1,000	0,153	0,458	2,403
SLC	2	0,245	2,509	0,346	1,150	1,360	1,000	1,150	1,000	0,157	0,470	2,582

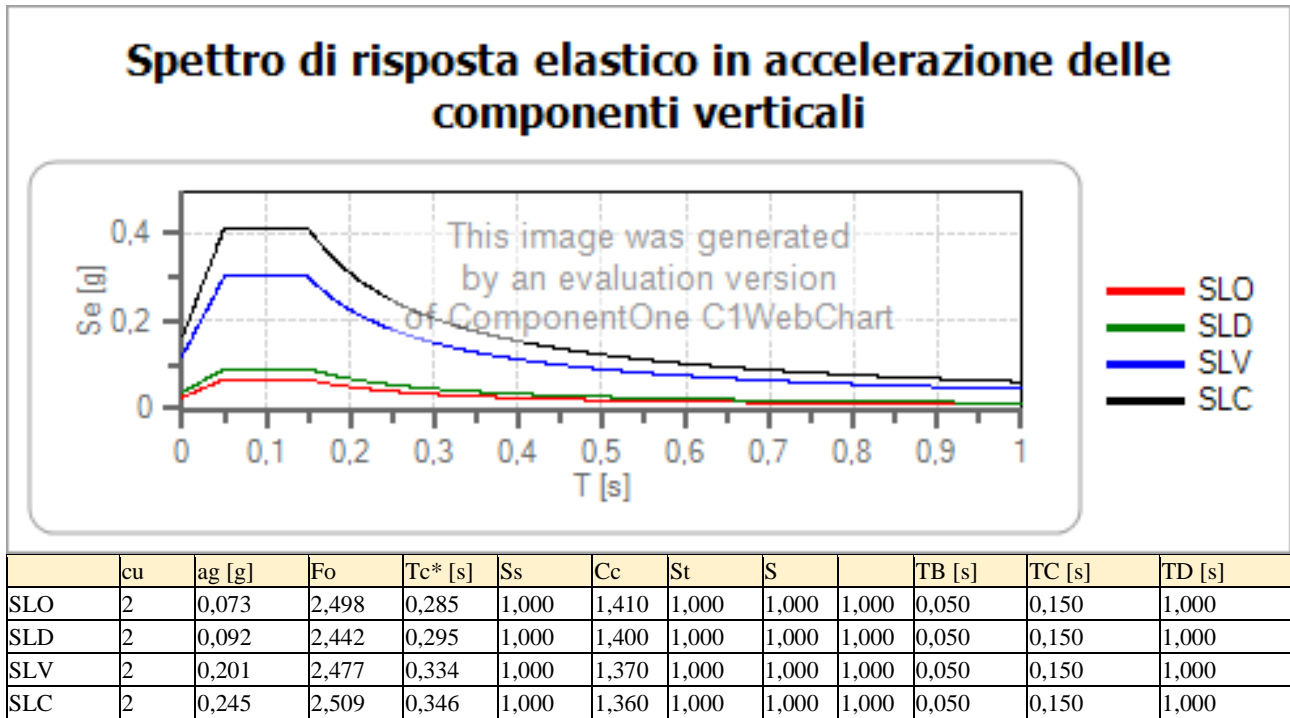


Figura 10 – Spettri elastici in accelerazione

5 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.

5.1 Metodo agli stati limite ed approcci di progetto

Il progetto di opere strutturali e geotecniche va effettuato, come prescritto dalle NTC 2018, 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

$$E_d = E \left[\gamma_F F_k ; \frac{X_k}{\gamma_M} ; a_d \right]$$

oppure

$$E_d = \gamma_E \cdot E \left[F_k ; \frac{X_k}{\gamma_M} ; a_d \right]$$

Il coefficiente γ_R opera direttamente sulla resistenza del sistema.

I coefficienti parziali di sicurezza, γ_{Mi} e $\gamma_{Fj} = \gamma_{Ej}$, 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 delle NTC 2018, la 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 1) le verifiche si eseguono con due diverse 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 delle NTC 2018 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_{Qk}	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_{Qk} 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 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 delle NTC 2018, 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:

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	$\tan \phi'_k$	γ_ϕ	1,0	1,25
Coesione efficace	c'_k	γ_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 terreno-opera interagente (Paratie, Muri, Pali di Fondazione ecc.)

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

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

	Effetto	Coefficiente Parziale γ_F (o γ_E)	EQU	(A1)	(A2)
Carichi permanenti G_1	Favorevole	γ_{G1}	0,9	1,0	1,0
	Sfavorevole		1,1	1,3	1,0
Carichi permanenti $G_2^{(1)}$	Favorevole	γ_{G2}	0,8	0,8	0,8
	Sfavorevole		1,5	1,5	1,3
Azioni variabili Q	Favorevole	γ_Q	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevole		1,5	1,5	1,3

⁽¹⁾ Per i carichi permanenti G_2 si applica quanto indicato alla Tabella 2.6.I. Per la spinta delle terre si fa riferimento ai coefficienti γ_{G1}

5.2 Criteri di analisi e verifica dei 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 $R_d \geq E_d$ 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.

In condizioni statiche, 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 delle NTC 2018; 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, in condizioni statiche, devono essere effettuate secondo l'Approccio 2, con la combinazione (A1+M1+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 veicolare, in luogo dei coefficienti generici di cui alle Tab 6.2.I, si è fatto riferimento a quelli di cui alle Tab. 5.I.V e 5.I.VI del già citato DM.

Tab. 5.1.V - Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLUI

		Coefficiente	EQU ⁽¹⁾	A1	A2
Azioni permanenti g_1 e g_3	favorevoli	γ_{G1} e γ_{G3}	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,10	1,35	1,00
Azioni permanenti non strutturali ⁽²⁾ g_2	favorevoli	γ_{G2}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Azioni variabili da traffico	favorevoli	γ_Q	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,35	1,35	1,15
Azioni variabili	favorevoli	γ_{Qi}	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Distorsioni e presollecitazioni di progetto	favorevoli	$\gamma_{\epsilon 1}$	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,00 ⁽³⁾	1,00 ⁽⁴⁾	1,00
Ritiro e viscosità, Cedimenti vincolari	favorevoli	$\gamma_{\epsilon 2}$, $\gamma_{\epsilon 3}$, $\gamma_{\epsilon 4}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,20	1,20	1,00

Tab. 5.1.VI - Coefficienti ψ per le azioni variabili per ponti stradali e pedonali

Azioni	Gruppo di azioni (Tab. 5.1.IV)	Coefficiente ψ_0 di combi- nazione	Coefficiente ψ_1 (valori frequentissimi)	Coefficiente ψ_2 (valori quasi permanenti)
Azioni da traffico (Tab. 5.1.IV)	Schema 1 (carichi tandem)	0,75	0,75	0,0
	Schemi 1, 5 e 6 (carichi distribuiti)	0,40	0,40	0,0
	Schemi 3 e 4 (carichi concentrati)	0,40	0,40	0,0
	Schema 2	0,0	0,75	0,0
	2	0,0	0,0	0,0
	3	0,0	0,0	0,0
	4 (folla)	--	0,75	0,0
	5	0,0	0,0	0,0
Vento	a ponte scarico SLU e SLE	0,6	0,2	0,0
	in esecuzione	0,8	0,0	0,0
	a ponte carico SLU e SLE	0,6	0,0	0,0
Neve	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
	in esecuzione	0,8	0,6	0,5
Temperatura	SLU e SLE	0,6	0,6	0,5

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 a 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.

5.3 Prescrizioni generali per le verifiche in fase sismica

Sotto l'effetto dell'azione sismica di progetto, le verifiche agli stati limite ultimi di opere e sistemi geotecnici si riferiscono al solo stato limite di salvaguardia della vita (SLV); quelle agli stati limite di esercizio si riferiscono al solo stato limite di danno (SLD). Le verifiche devono essere eseguite ponendo pari a 1 i coefficienti parziali sulle azioni e sui parametri geotecnici e impiegando le resistenze di progetto con i coefficienti parziali γ_R indicati nella tabella 7.11.III riportata in seguito:

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

Per i muri di sostegno ubicati in corrispondenza di versanti o in prossimità di pendii naturali devono essere soddisfatte le condizioni di stabilità del pendio, in presenza della nuova opera, con i metodi di analisi riportati al §7.11.3.5. delle NTC2018. Deve inoltre essere soddisfatta la verifica di stabilità del complesso muro-terreno con i criteri indicati al §7.11.4. ponendo pari all'unità i coefficienti parziali sulle azioni e sui parametri geotecnici e impiegando le resistenze di progetto calcolate con un coefficiente $\gamma_R=1.2$.

Il §7.11.6.2.1 delle NTC 2018, 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 valori dei coefficienti sismici orizzontale k_h e verticale k_v possono essere valutati mediante le espressioni:

$$k_h = \beta_m \cdot \frac{a_{max}}{g} \quad k_v = \pm 0,5 \cdot k_h$$

con:

g accelerazione di gravità;

$a_{max} = S_S S_T a_g$ accelerazione massima attesa sul suolo di riferimento (a_g è l’accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido, S_S e S_T sono i coefficienti di amplificazione stratigrafica e topografica, come già definiti nell’ambito del precedente paragrafo §0);

Per muri di sostegno liberi di traslare o di ruotare intorno al piede, β_m coefficiente di riduzione dell’accelerazione massima attesa al sito assume il valore di 0.38 nelle verifiche allo stato limite ultimo (SLV) e 0.47 nelle verifiche allo stato limite di esercizio (SLD). Inoltre, si può assumere che l’incremento di spinta dovuta al sisma agisca nello stesso punto di quella statica con distribuzione triangolare.

Per i muri non liberi di subire spostamenti relativi rispetto al terreno (MURI SU PALI), il coefficiente β_m assume valore unitario. Inoltre, si deve assumere che l’incremento di spinta dovuto al sisma sia applicato a metà altezza del muro secondo una distribuzione di tipo rettangolare.

5.4 Prescrizioni generali per le verifiche dovute a carichi eccezionali

Con riferimento al § 5.1.3.13 del D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, si puntualizza che le azioni d’urto agenti sugli elementi strutturali orizzontali al disopra della strada, sono da impiegarsi per la verifica di sicurezza globale dell’impalcato nel suo insieme inteso come corpo rigido (sollevamento/ribaltamento). Occorre pertanto verificare la resistenza del muro di sostegno cui sono collegate le barriere di sicurezza nei confronti delle azioni da urto veicolare. Tali azioni, si ricorda, sono azioni eccezionali, quindi caratterizzate da coefficienti di sicurezza dei materiali e da coefficienti di amplificazione dei carichi unitari. Per le verifiche strutturali e geotecniche relative alla struttura in oggetto si fa riferimento a quanto riportato nel capitolo nel D.M. 17.01.2018 “Norme Tecniche per le Costruzioni”, par. 2.5.3. Sulla base di ciò è stata individuata la combinazione eccezionale, impiegata per gli stati limite ultimi connessi alle azioni eccezionali A:

$$F_d = \sum_{j=1}^m (G_{Kj}) + P + A_d + \sum_{i=2}^n (\psi_{2i} \gamma_{Qi} Q_{Ki})$$

dove:

γ_G e γ_Q rappresentano i coefficienti parziali di amplificazione dei carichi –

G_{Kj} rappresenta il valore caratteristico della j -esima azione permanente

Q_{K1} rappresenta il valore caratteristico dell’azione variabile di base in ogni combinazione

Q_{ki} rappresenta il valore caratteristico della i -esima azione variabile

Ψ_{0i} rappresentano i coefficienti di combinazione per tener conto della ridotta probabilità di concomitanza delle azioni variabili con i loro valori caratteristici

6 CRITERI DI ANALISI E VERIFICHE DELLE OPERE

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

- **Verifiche geotecniche**
- **Verifiche strutturali**

6.1 Verifiche geotecniche

Le verifiche geotecniche sono quelle che coinvolgono la resistenza del terreno nell'ambito di quelle prescritte dalla normativa. Esse sono:

- **Verifica allo scorrimento**
- **Verifica a carico limite**
- **Verifica a ribaltamento**
- **Verifica di stabilità globale**

6.1.1 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 (F_r) fattorizzata secondo un opportuno coefficiente parziale γ_r stabilito dalla normativa e la risultante delle forze mobilitanti (F_s) risulti non inferiore all'unità:

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

ovvero che il rapporto F_r/F_s risulti non inferiore di γ_r , fissato dalla normativa pari ad **1,1** in condizioni statiche e 1 in condizioni sismiche.

Le forze che intervengono nella F_s 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 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, la forza resistente può esprimersi come:

$$F_r = N \operatorname{tg} \varphi$$

In casi particolari specificati dalla normativa è possibile eventualmente tener conto della resistenza passiva S_p del terreno a valle del muro.

La valutazione delle azioni resistenti e di quelle mobilitanti, dovrà tener conto dei coefficienti A ed M fissati dalla normativa per la combinazione di verifica specifica.

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 $\varphi' < 30^\circ$ allora $\mu = \text{tg } \varphi'$;

per $\varphi' > 35^\circ$ allora $\mu = 0.85 \text{ tg } \varphi'$;

per $30^\circ \leq \varphi' \leq 35^\circ$ allora μ si ricava per interpolazione lineare

In condizioni sismiche, la forza mobilante per muri di sostegno diretti viene calcolata secondo il metodo pseudostatico considerando un coefficiente di riduzione dell’accelerazione massima attesa al sito β_m pari a 0.38.

Tale verifica perde di significato nel caso di muri su pali.

6.1.2 Verifica a ribaltamento

La verifica al ribaltamento di un muro 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, e M_{sta} , momento delle azioni stabilizzanti, occorrerà verificare quanto segue:

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

In accordo a quanto prescritto dalla normativa vigente, la verifica a ribaltamento deve essere effettuata in condizioni statiche secondo l’approccio 2 (A1+ M1+R3) in cui i coefficienti parziali γ_R pari a **1.15** si applicano alle azioni stabilizzanti. In condizioni sismiche, la verifica deve essere effettuata ponendo pari all’unità i coefficienti parziali sulle azioni e sui parametri geotecnici e impiegando un coefficiente parziale di sicurezza sulle azioni stabilizzanti γ_R pari a **1.0**. Lo stato limite di ribaltamento in condizioni sismiche deve essere trattato impiegando valori di β_m incrementati del 50% rispetto a quelli indicati al par. 7.3. e comunque non superiori all’unità.

Tale verifica perde di significato nel caso di muri su pali.

6.1.3 Verifica di stabilità globale

Le NTC 2018 affrontano 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 ricade nel caso dei “Fronti di Scavo e rilevati”.

Il punto 6.8 delle NTC 2018 e 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.

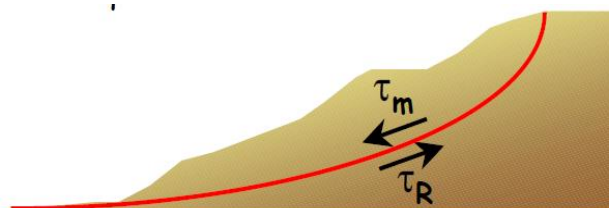
In aggiunta a quanto già riportato nei precedenti paragrafi, si riporta di seguito la Tab. 6.8.I, in cui è definito il valore del coefficiente parziale “R2” da applicare al valore della resistenza caratteristica calcolata per la generica superficie di potenziale scivolamento analizzata in condizioni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

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

In condizioni sismiche in accordo alle prescrizioni al § 7.11.4. le resistenze di progetto devono essere calcolate con un coefficiente parziale pari a $\gamma_R=1.2$.

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 del 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:



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

Figura 11: illustrazione superficie di scorrimento

Si procede generalmente suddividendo la massa di terreno coinvolta nella verifica in una serie di conci di dimensione b, interessati da azioni taglianti 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 riguarda 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.

6.1.4 Capacità portante dei pali nei confronti dei carichi verticali

Tratti di muro dell'opera in oggetto presentano una fondazione indiretta costituita da una platea di fondazione su pali trivellati, il cui valore di progetto R_d della resistenza a carichi assiali dei singoli pali si ottiene a partire dal valore caratteristico R_k applicando i coefficienti parziali γ_R riportati nella tabella 6.4.II seguente:

Tab. 6.4.II – Coefficienti parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche a carico verticale dei pali

Resistenza	Simbolo	Pali infissi (R3)	Pali trivellati (R3)	Pali ad elica continua (R3)
	γ_R	(R3)	(R3)	(R3)
Base	γ_b	1,15	1,35	1,3
Laterale in compressione	γ_s	1,15	1,15	1,15
Totale γ	γ	1,15	1,30	1,25
Laterale in trazione	γ_{st}	1,25	1,25	1,25

γ da applicare alle resistenze caratteristiche dedotte dai risultati di prove di carico di progetto.

In condizioni sismiche, i coefficienti parziali sulle azioni e sui parametri meccanici del terreno sono unitari mentre i coefficienti parziali γ_R da applicare alle resistenze sono riportati nella tabella 6.4.II.

La resistenza caratteristica R_k del singolo palo è determinata mediante metodi di calcolo analitici, dove R_k è calcolata a partire a da valori caratteristici dei parametri geotecnici e/o mediante l'impiego di relazioni empiriche che utilizzano direttamente i risultati di prove in situ.

La normativa vigente definisce per tali procedure, il valore caratteristico della resistenza $R_{c,k}$ (o $R_{t,k}$) come il valore minore tra quelli ottenuti applicando alle resistenze calcolate $R_{c,calc}$ ($R_{t,calc}$) i fattori di correlazione ξ riportati nella tabella seguente, in funzione del numero n di verticali di indagini:

$$R_{c,k} = \text{Min} \left\{ \frac{(R_{c,cal})_{media}}{\xi_3}; \frac{(R_{c,cal})_{min}}{\xi_4} \right\} \quad R_{t,k} = \text{Min} \left\{ \frac{(R_{t,cal})_{media}}{\xi_3}; \frac{(R_{t,cal})_{min}}{\xi_4} \right\}$$

Tabella 13 - Fattori di correlazione ξ

n	1	2	3	4	5	7	≥ 10
ξ_3	1.70	1.65	1.60	1.55	1.50	1.45	1.40
ξ_4	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21

La campagna di indagine condotta in fase di progettazione definitiva permette di assumere in sede di calcolo un fattore di correlazione pari a $\xi_3 = \xi_4 = 1.70$.

6.1.5 Capacità portante dei pali nei confronti dei carichi orizzontali

Il carico orizzontale limite H_{lim} è stato calcolato in accordo alla teoria proposta da Broms (1984).

Le ipotesi assunte da Broms sono le seguenti:

- terreno omogeneo;
- comportamento dell'interfaccia palo-terreno di tipo rigido-perfettamente plastico;
- la forma del palo è ininfluenza e l'interazione palo-terreno è determinata solo dalla dimensione caratteristica D della sezione del palo (il diametro per sezioni circolari, il lato per sezioni quadrate, etc.) misurata normalmente alla direzione del movimento;
- il palo ha comportamento rigido-perfettamente plastico, cioè si considerano trascurabili le deformazioni elastiche del palo.

Questa ultima ipotesi comporta che il palo abbia solo moti rigidi finché non si raggiunge il momento di plasticizzazione M_y del palo. A questo punto si ha la formazione di una cerniera plastica in cui la rotazione continua indefinitamente con momento costante.

In accordo alla condizione di vincolo dei pali nei plinti di fondazione, il palo è considerato impedito di ruotare in testa.

Per quanto riguarda la resistenza del terreno, si riportano in seguito le distribuzioni per terreno a comportamento coesivo e a comportamento incoerente, sulla base di analisi teoriche ed osservazioni sperimentali.

6.1.5.1 Unità a comportamento coesivo

Il diagramma di distribuzione della resistenza p offerta dal terreno lungo il fusto del palo è quello riportato nella figura seguente. Broms adotta al fine delle analisi una distribuzione semplificata (b) con reazione nulla fino a $1.5 d$ e costante con valore $9 c_u d$ per profondità maggiori.

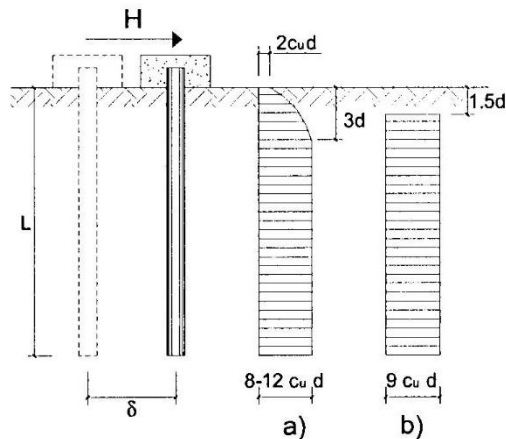


Figura 12: Distribuzione della resistenza offerta dal terreno a carichi orizzontali per pali impediti di ruotare alla testa (Broms, 1984)

I meccanismi di rottura del complesso palo-terreno sono condizionati dalla lunghezza del palo, dal momento di plasticizzazione della sezione e dalla resistenza esercitata dal terreno. I possibili meccanismi di rottura sono riportati nella figura seguente e sono solitamente indicati come "palo corto", "intermedio" e "lungo".

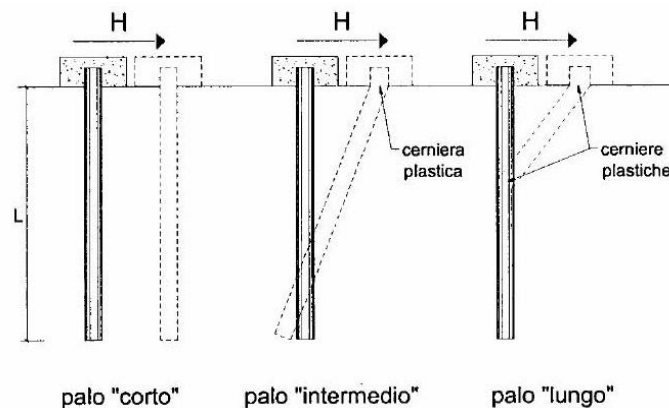


Figura 13 – Meccanismi di rottura del complesso palo-terreno per pali impediti di ruotare alla testa soggetti a carichi orizzontali (Broms, 1984)

Facendo ricorso a semplici equazioni di equilibrio ed imponendo la formazione di una cerniera plastica nelle sezioni che raggiungono un momento pari a M_y , è possibile calcolare il carico limite orizzontale corrispondente ai tre meccanismi di rottura:

$$H \text{ lim} = 9c_u D^2 \left(\frac{L}{D} - 1.5 \right) \quad \text{palo corto}$$

$$H \text{ lim} = -9c_u D^2 \left(\frac{L}{D} - 1.5 \right) + 9c_u D^2 \sqrt{2 \left(\frac{L}{D} \right)^2 + \frac{4}{9} \frac{M_y}{c_u D^3} + 4.5} \quad \text{palo intermedio}$$

$$H \text{ lim} = -13.5c_u D^2 + c_u D^2 \sqrt{182.25 + 36 \frac{M_y}{c_u D^3}} \quad \text{palo lungo}$$

Con riferimento al caso in oggetto, il meccanismo di rottura è sempre quello di palo lungo.

Nel caso di palo scalzato e per il caso di palo lungo, il valore di H_{lim} si ottiene risolvendo le seguenti equazioni:

$$H_{lim} = 9c_u D \times (f - 1.5D)$$

$$H_{lim} \times (d_s + f) - 4.5c_u D (f - 1.5D)^2 - 2M_y = 0$$

Essendo:

f la profondità della cerniera plastica dal piano di campagna;

d_s l'altezza della testa del palo rispetto al piano di campagna.

8.1.5.1 Unità a comportamento incoerente

Per un terreno incoerente si assume che la resistenza opposta dal terreno alla traslazione del palo vari linearmente con la profondità con legge:

$$p = 3 k_p \gamma z D$$

essendo:

k_p il coefficiente di spinta passiva;

z la profondità da piano campagna;

γ il peso di volume del terreno, nel caso in cui il terreno sia sotto falda si assume γ' .

I valori del carico limite corrispondenti ai diversi meccanismi di rottura sono di seguito riportati:

$$H_{lim} = 1.5k_p \gamma D^3 \left(\frac{L}{D} \right)^2 \quad \text{palo corto}$$

$$H_{lim} = \frac{1}{2} k_p \gamma D^3 \left(\frac{L}{D} \right)^2 + \frac{M_y}{L} \quad \text{palo intermedio}$$

$$H_{lim} = k_p \gamma D^3 \sqrt[3]{\left(3.676 \frac{M_y}{k_p \gamma D^4} \right)^2} \quad \text{palo lungo}$$

Con riferimento ai casi in oggetto, il meccanismo di rottura è sempre quello di palo lungo.

Nel caso di palo scalzato e per il caso di palo lungo, il valore di H_{lim} si ottiene risolvendo le seguenti equazioni:

$$H_{lim} = 1.5k_p \gamma D f^2$$

$$f^3 + 1.5Df^2 - \left(\frac{2M_y}{\gamma k_p D} \right) = 0$$

Essendo:

f la profondità della cerniera plastica dal piano di campagna;

d_s l'altezza della testa del palo rispetto al piano di campagna.

Il valore di progetto R_d della resistenza a carichi assiali dei singoli pali si ottiene a partire dal valore caratteristico R_k applicando il coefficiente parziale γ_R riportato nella tabella successiva:

Tab. 6.4.VI - Coefficiente parziale γ_T per le verifiche agli stati limite ultimi di pali soggetti a carichi trasversali

Coefficiente parziale (R3)
$\gamma_T = 1,3$

La resistenza caratteristica R_k del singolo palo è determinata mediante metodi di calcolo analitici, dove R_k è calcolata a partire da valori caratteristici dei parametri geotecnici e/o mediante l'impiego di relazioni empiriche che utilizzano direttamente i risultati di prove in situ. La normativa vigente definisce per tali procedure, il valore caratteristico della resistenza $R_{c,k}$ (o $R_{t,k}$) come il valore minore tra quelli ottenuti applicando alle resistenze calcolate $R_{c,calc}$ ($R_{t,calc}$) i fattori di correlazione ξ riportati nella tabella seguente, in funzione del numero n di verticali di indagini:

$$R_{c,k} = \text{Min} \left\{ \frac{(R_{c,calc})_{media}}{\xi_3}; \frac{(R_{c,calc})_{min}}{\xi_4} \right\} \quad R_{t,k} = \text{Min} \left\{ \frac{(R_{t,calc})_{media}}{\xi_3}; \frac{(R_{t,calc})_{min}}{\xi_4} \right\}$$

Tab. 6.4.IV - Fattori di correlazione ξ per la determinazione della resistenza caratteristica in funzione del numero di verticali indagate

Numero di verticali indagate	1	2	3	4	5	7	≥ 10
ξ_3	1,70	1,65	1,60	1,55	1,50	1,45	1,40
ξ_4	1,70	1,55	1,48	1,42	1,34	1,28	1,21

Tabella 11: Fattori di correlazione ξ

La campagna di indagine condotta in fase di progettazione definitiva permette di assumere in sede di calcolo un fattore di correlazione pari a $\xi_3 = \xi_4 = 1.70$.

6.1.6 Verifica a carico limite per fondazioni superficiali

Per i tratti di muro tipologico che presentano una fondazione diretta, riporta nel presente paragrafo una trattazione teorica della valutazione del carico limite delle fondazioni dirette secondo il criterio di Brinch-Hansen:

Dette:

- c Coesione
- V Azione tagliante
- φ Angolo d'attrito
- δ Angolo di attrito terreno fondazione
- γ Peso specifico del terreno
- 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
- q_{ult} Carico ultimo della fondazione

Risulta:

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 $\varphi = 0$

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

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 poggia su un terreno in pendenza.

I fattori N_c , N_q , N_γ sono espressi come:

$$N_q = Kp e^{\pi tg\phi}$$

$$N_c = (N_q - 1)ctg\phi$$

$$N_\gamma = 1.5(N_q - 1)tg\phi$$

Fattori di forma

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

Fattori di profondità

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

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

Fattori inclinazione del carico

Indicando con V e H le componenti del carico rispettivamente perpendicolare e parallela alla base e con A_f l'area efficace della fondazione ottenuta come $A_f = B' \times L'$ (B' e L' sono legate alle dimensioni effettive della fondazione B, L e all'eccentricità del carico e_B , e_L 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:

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 $\eta > 0$	$i_\gamma = \left(1 - \frac{(0.7 - \eta^\circ / 45^\circ)H}{V + A_f c_a \cot \phi} \right)^5$

Fattori inclinazione del piano

di posa della fondazione

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

Fattori di inclinazione del terreno

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

Si precisa infine che, in relazione alle specifiche di normativa, al valore di q_{ult} determinato con i criteri di cui sopra, va applicato un coefficiente parziale di sicurezza γ_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_a , dovranno risultare non inferiori ai predetti valori nelle due fasi di verifica citate.

6.1.7 Calcolo dei cedimenti (sle)

Per quanto riguarda la valutazione dei cedimenti, è stata impiegata la teoria dell'elasticità, ipotizzando il terreno come un mezzo omogeneo elastico ed isotropo. In tal modo il cedimento immediato è dovuto ad una distorsione del terreno sottostante il carico, che si deforma e cambia forma a volume costante.

Il metodo dell'elasticità per il calcolo dei cedimenti fornisce la seguente espressione:

$$w = \sum_{i=1}^n \frac{\Delta\sigma_i}{E_i} \Delta z_i$$

dove:

- D_s è la tensione indotta nel terreno alla profondità z , dalla pressione di contatto della fondazione
- E è il modulo elastico relativo allo strato i -esimo
- D_z rappresenta lo spessore dello strato i -esimo in cui è stato suddiviso lo strato compressibile e per il quale si conosce il modulo elastico.

Lo spessore dello strato compressibile considerato nell'analisi dei cedimenti è stato determinato in funzione della percentuale della tensione di contatto.

6.1.8 Calcolo degli spostamenti sismici (SLD)

La correlazione utilizzata per il calcolo degli spostamenti sismici è quella di Richards ed Elms (1979). Essa si basa sui risultati delle integrazioni effettuate da Franklin e Chang (1977) per un insieme di accelerogrammi relativi a 27 terremoti reali e 10 terremoti sintetici di cui si considerarono le sole componenti orizzontali. Il modello di interazione muro-terreno utilizzato è stato quello originario di Newmark. Richards ed Elms individuarono l'involuppo superiore degli spostamenti diagrammati in funzione del rapporto di accelerazione critica (N/A), definito come il rapporto fra il coefficiente N dell'accelerazione critica a_c (dove $a_c = N \times g$) ed il coefficiente A dell'accelerazione massima al suolo ($A \times g$); l'equazione della curva (detta upperband) è:

$$d = \frac{V^2}{A \cdot g} \cdot \left(\frac{N}{A} \right)^{-4}$$

In cui:

d = è lo spostamento relativo in metri;

V = è la massima velocità dell'accelerogramma espressa in m/sec

Il software di calcolo fornisce in automatico i valori degli spostamenti sulla base della correlazione di Richards- Elms.

6.2 Verifiche Strutturali- SLU

Le verifiche strutturali allo SLU (Stato Limite Ultimo) sono quelle che riguardano l'attingimento della resistenza degli elementi strutturali. Esse sono:

- **Verifica a pressoflessione**
- **Verifica a taglio**

Come tutte le verifiche geotecniche (ad eccezione della verifica di stabilità globale), esse devono essere condotte secondo l'approccio 2 (A1+M1+R3).

6.2.1 Pressoflessione

La determinazione della capacità resistente a flessione/pressoflessione della generica sezione, viene effettuata con i criteri di cui al punto 4.1.2.1.2.4 delle NTC 2018, 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:

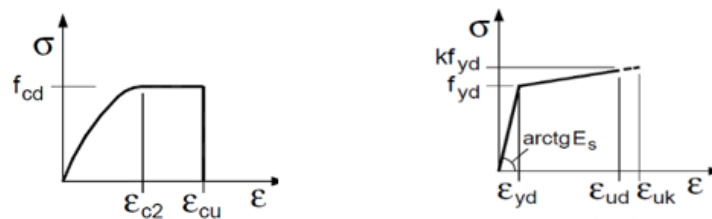


Figura 14: legami costitutivi calcestruzzo e acciaio

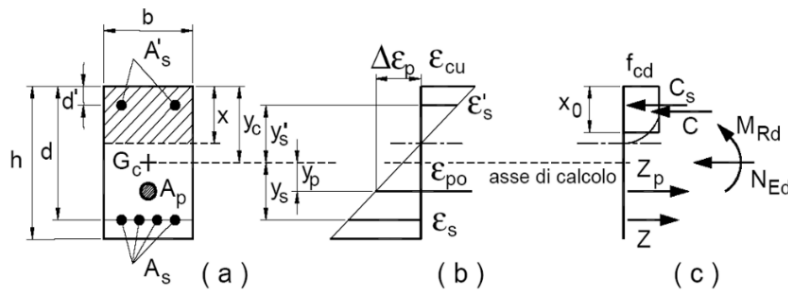


Figura 15: Schema di riferimento per la valutazione della capacità resistente a pressoflessione della generica sezione

La verifica consisterà 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.

6.2.2 Taglio

La resistenza a taglio V_{Rd} della membratura priva di armatura specifica risulta pari a:

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

dove:

$$v_{\min} = 0.035 \cdot k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2};$$

$$k = 1 + (200 / d)^{1/2} \leq 2;$$

$$\rho_1 = A_{sw} / (b_w d);$$

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 V_{Rd} è il minimo tra la resistenza a taglio trazione V_{Rsd} e la resistenza a taglio compressione V_{Rcd}.

$$V_{Rsd} = 0.9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot (\operatorname{ctg} \alpha + \operatorname{ctg} \theta) \cdot \sin \alpha$$

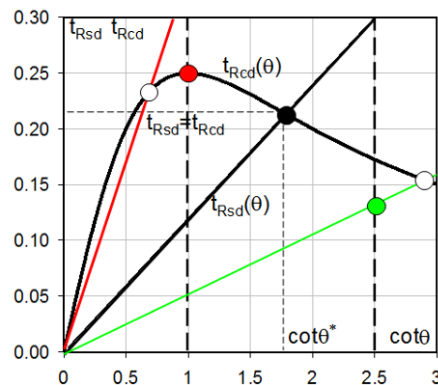
$$V_{Rcd} = 0.9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot f'_{cd} \cdot \frac{(\operatorname{ctg} \alpha + \operatorname{ctg} \theta)}{(1 + \operatorname{ctg}^2 \theta)}$$

essendo:

$$1 \leq \operatorname{ctg} \theta \leq 2,5$$

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 4.1.2.1.3 delle NTC 2018, considerando ai fini delle verifiche, un angolo θ di inclinazione delle bielle compresse del traliccio resistente tale da rispettare la condizione.

$$1 \leq \operatorname{ctg} \theta \leq 2,5 \quad 45^\circ \geq \theta \geq 21.8^\circ$$



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:

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

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

dove:

$$v = f'_{cd} / f_{cd} = 0.5;$$

f_{cd} = resistenza a compressione ridotta del calcestruzzo d’anima;

f_{cd} = resistenza a compressione di calcolo del calcestruzzo d’anima;

ω_{sw} = percentuale meccanica di armatura trasversale $\omega_{sw} = \frac{A_{sw} f_{yd}}{b s f_{cd}}$;

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	$0,5 f_{cd} < \sigma_{cp} < f_{cd}$

- 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 il taglio resistente $V_{Rd}(=V_{Rcd})$ coincide con il massimo taglio sopportato dalle bielle di calcestruzzo valutabile per una $\cot \theta = 1,0$.

6.2.3 Verifiche strutturali- 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.

6.2.4 Stato limite di limitazione delle 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” 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 a trazione” adottando come limiti di riferimento quelli di seguito indicati, in accordo alle prescrizioni della normativa vigente:

riferimento,

Per il caso in esame risulta in particolare:

CALCESTRUZZO ELEVAZIONE/FONDAZIONE C32/40

$\sigma_{c,max,Q.P.} = 0,45 f_{cK}$	14.4	MPa	(combinazione di carico Quasi Permanente)
$\sigma_{c,max,R.} = 0,60 f_{cK}$	19.2	MPa	(combinazione di carico Rara)

Tabella 12: limiti tensione calcestruzzo

ACCIAIO

$\sigma_{f,max} = 0,80 f_{yK}$	360	MPa	(combinazione di carico Rara)
--------------------------------	-----	-----	-------------------------------

Tabella 13: limiti tensione acciaio

6.2.5 Stato limite di 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 di tipo XC4-XF1; le armature di acciaio ordinario sono ritenute poco sensibili [NTC – Tabella 4.1.IV].

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

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

Tabella 14: 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	≤w2	ap. fessure	≤w3
		Quasi Permanente	ap. fessure	≤w1	ap. fessure	≤w2
b	Aggressive	Frequente	ap. fessure	≤w1	ap. fessure	≤w2
		Quasi Permanente	decompressione	-	ap. fessure	≤w1
c	Molto Aggressive	Frequente	formazione fessure	-	ap. fessure	≤w1
		Quasi Permanente	decompressione	-	ap. fessure	≤w1

Risultando:

w1= 0.2 mm;

w2= 0.3 mm;

w3= 0.4 mm.

Pertanto dovrà risultare:

Combinazione Quasi permanente : $w \leq 0.2\text{mm}$

Combinazione Frequente : $w \leq 0.3\text{mm}$

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. 7/2019.

7 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.

7.1 Pesì propri e carichi permanenti

I pesì propri relativi alla struttura ed al terreno eventualmente gravante sulla fondazione, sono valutati tenendo conto dei pesì dell’unità di volume specifici γ come di seguito definiti:

Calcestruzzo strutturale $\gamma = 25 \text{ KN/m}^3$

Terreno di rinterro:	$\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$
-----------------------------	------------------------------

Tabella 15: pesì di unità di volume calcestruzzo e terreno di rinterro

7.2 Carichi permanenti non strutturali

Le opere di sostegno oggetto di dimensionamento prevedono anche un carico permanente non strutturale dovuto alla pavimentazione stradale. Si considera uno spessore del pacchetto stradale pari a 0.20m e $\gamma=24\text{KN/m}^3$. Pertanto, tale carico è schematizzato, ai fini del calcolo, come un carico uniforme agente sul profilo del terreno, di valore pari a 4.8KN/m, agente su una larghezza che dipende dalla geometria dell’asse stradale.

7.3 Carichi variabili da traffico

Le opere di sostegno oggetto di dimensionamento sono soggette alle azioni accidentali da traffico stradale. I carichi variabili associati al passaggio dei veicoli sono schematizzati, ai fini del calcolo, con dei carichi uniformi, su una larghezza complessiva pari alla dimensione della pavimentazione stradale e valore pari a 20 kN/m.

7.4 Azione eccezionale dovuta all’urto dell’autoveicolo in fase di svio

Al fine di quantificare il valore del momento flettente e del carico orizzontale equivalente da applicare alla sommità dell’opera d’arte per tener conto dell’eventuale collisione accidentale di veicoli in svio sulle barriere collegate al muro di sostegno si possono seguire 2 differenti approcci:

- 1) Attraverso una forza orizzontale equivalente di collisione pari a **100 kN**. Essa rappresenta l’effetto dell’impatto da trasmettere ai vincoli e deve essere considerata agente trasversalmente ed orizzontalmente **100 mm** sotto la sommità della barriera o **1,0 m** sopra il livello del piano di marcia, a seconda di quale valore sia più piccolo (§3.6.3.3.2, NTC2018).

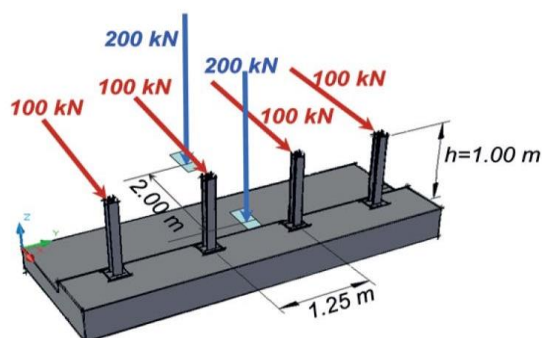


Figura 16: schema di carico azione d'urto

- 2) Considerando il momento plastico che il montante della barriera metallica di sicurezza utilizzata può fornire. Tale approccio ottempera quanto previsto dal § 4.7.3.3 della UNI EN 1991.2 così come emendato dall'appendice nazionale (G.U. 27 Marzo 2013, DM 31/07/2012).

Il primo approccio è da utilizzare in assenza di specifiche prescrizioni, ovvero quando non si conoscono in fase di progetto del muro di sostegno le caratteristiche geometriche della barriera che dovrà essere installata ovvero in caso di condizioni di progettazione "non ordinarie". In alternativa, a discrezione del progettista è possibile utilizzare come azione di progetto il momento di plasticizzazione del montante (cfr UNI EN 1991.2). È tuttavia necessario sottolineare che tale metodologia è applicabile quando in fase di progetto si conosce già il dispositivo di ritenuta da installare e le sue caratteristiche geometriche e meccaniche.

Nel caso in esame, è stato applicato il secondo approccio, più idoneo e realistico, in quanto, pur non conoscendo ancora il tipo di barriera da installare e tutte le caratteristiche geometriche e statiche utili (comprensivi del sistema di fissaggio sul supporto in calcestruzzo, in conformità a quanto adottato in sede di prova di crash), cautelativamente è stata scelta nella gamma delle barriere indicate nelle linee guida Anas quella che consente lo sviluppo dei calcoli e delle verifiche con maggiore cautela, in quanto caratterizzata da momento plastico più alto e, quindi, trasmettente maggiori sollecitazioni sul muro di sostegno.

In particolare, si è fatto riferimento a barriere H4-bordo ponte con montanti costituiti da paletti verticali con sezione a C in acciaio S275 R, posti ad un interasse di $i = 1,25$ m e ancorati al cordolo mediante piastra saldata e tirafondi. Si riportano le caratteristiche geometriche e meccaniche di tale barriera.

BARRIERA H4- BORDO PONTE- SEZIONE A C

B [mm]	H [mm]	C [mm]	S [mm]	W_{plastico} [cm ³]	M_{plastico} [KNm]	M_{ampl} [KNm]
160	120	40	5.5	154,22	42,41	63,62

Tabella 16: valori geometrici e meccanici barriera H4-bordo ponte

L'azione derivante dal momento plastico della barriera può essere determinata considerando che la massima sollecitazione che tale sezione può trasmettere al muro di sostegno è quella che determina la formazione della prima cerniera plastica. Essa si forma con sufficiente approssimazione in corrispondenza dell'irrigidimento della barriera ipotizzato ad un'altezza di 20cm dalla base del paletto. Pertanto, considerando che la forza d'urto è applicata ad una quota $d = 1,00$ m dal piano viabile, la distanza b_f tra la cerniera plastica e il punto di applicazione della forza è pari a 0.8m.

La forza d'urto associata alla formazione della prima cerniera plastica è quindi pari a:

$$H_{urto} = \frac{M_{ampl}}{b_f} = \frac{63.62}{0.8} = 79.53 \text{ KN}$$

Dove M_{ampl} è il momento plastico amplificato per un coefficiente di sicurezza pari a 1.5

In accordo con gli schemi statici forniti dalle NTC2018, si considera che tale azione d'urto sia esercitata singolarmente su 4 paletti consecutivi posti ad un interasse di 1.25m, pertanto lo sviluppo lineare di barriera coinvolta dall'azione d'urto è pari a 3.75m.

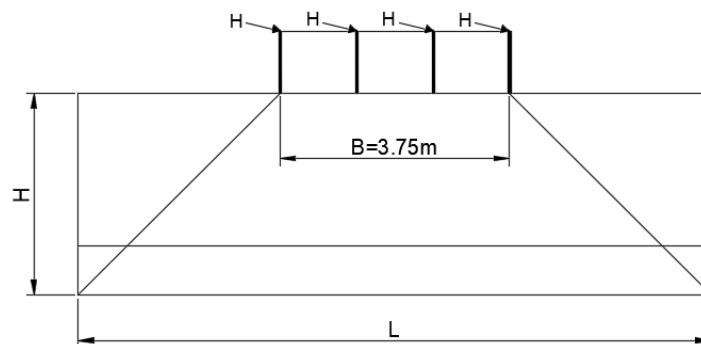


Figura 17: schema di ridistribuzione del carico d'urto

Per tener conto della ridistribuzione dell'azione d'urto lungo l'altezza del muro di sostegno, essa è schematizzata come un carico distribuito ottenuto dividendo la forza d'urto totale agente sui 4 paletti per la lunghezza d'azione del concio di muro L secondo la seguente espressione:

$$H_{urto,distr} = \frac{4 \cdot H_{urto}}{L}$$

A tale carico orizzontale occorre aggiungere il momento flettente distribuito generato dal trasporto dell'azione d'urto orizzontale dalla sommità della barriera alla sommità del muro di sostegno, pari a:

$$M_{urto} = H_{urto,distr} \cdot d$$

Si riporta in seguito la tabella contenente le sollecitazioni dovute all'urto per i muri tipologici in esame, considerando una diffusione dell'azione lungo l'intera lunghezza del concio. Ai fini del calcolosi considera la lunghezza di concio minimo per ciascun tipologico.

	L_{diff}	$H_{urto,distr}$	$M_{urto,distr}$
	[m]	[KN/m]	[KNm/m]
TIPOLOGICO A	9.00	35.34	35.34
TIPOLOGICO B	9.00	35.34	35.34
TIPOLOGICO C	5.00	63.60	63.60
TIPOLOGICO D	6.00	53.00	53.00

Tabella 17: valori del carico distribuito e del momento dovuti all'urto in testa al muro

Per le verifiche strutturali e geotecniche, i coefficienti di amplificazione dei carichi (γ_A) e i coefficienti riduttivi (γ_M) sono tutti unitari mentre i coefficienti riduttivi sulle resistenze sono quelli previsti dalle verifiche strutturali e geotecniche in funzione dello stato limite considerato.

7.5 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 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.

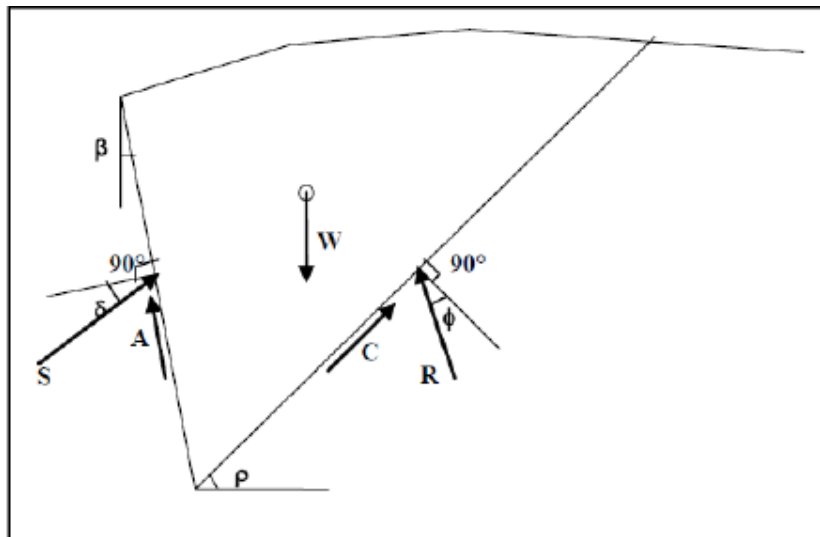


Figura 18: schema metodo di Culmann per calcolo della spinta

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:

- 1) si impone una superficie di rottura (angolo di inclinazione p 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;
- 2) 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);
- 3) 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 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 $\delta = 2/3\phi'$ mentre, per quanto riguarda l'attrito fondazione muro – terreno l'attrito è stato posto pari all'angolo attrito del terreno di fondazione.

Infine, l'adesione c_a terra-opera sarà considerata nulla.

7.6 Spinta del terreno in presenza di falda

Nel caso in cui a monte della parete sia presente la falda il diagramma delle pressioni sulla parete risulta modificato a causa della sottospinta che l'acqua esercita sul terreno. Il peso di volume del terreno al di sopra della linea di falda non subisce variazioni. Viceversa al di sotto del livello di falda va considerato il peso di volume di galleggiamento:

$$\gamma_a = \gamma_{sat} - \gamma_w$$

dove γ_{sat} è il peso di volume saturo del terreno (dipendente dall'indice dei pori) e γ_w è il peso di volume dell'acqua.

Quindi il diagramma delle pressioni al di sotto della linea di falda ha una pendenza minore. Al diagramma così ottenuto va sommato il diagramma triangolare legato alla pressione idrostatica esercitata dall'acqua.

Nel caso in esame, il regime di spinta non è influenzato dalla presenza della falda.

7.7 Coefficienti sismici

Il §7.11.6.2.1 delle NTC 2018, 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 valori dei coefficienti sismici orizzontale k_h e verticale k_v possono essere valutati mediante le espressioni:

$$k_h = \beta_m \cdot \frac{a_{max}}{g} \quad k_v = \pm 0,5 \cdot k_h$$

con:

- g accelerazione di gravità;
- $a_{\max} = S_S S_T a_g$ accelerazione massima attesa sul suolo di riferimento (a_g è l'accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido, S_S e S_T sono i coefficienti di amplificazione stratigrafica e topografica);
- β_m coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito che assume il valore di 0.38 nelle verifiche allo stato limite ultimo (SLV) e 0.47 nelle verifiche allo stato limite di esercizio (SLD).
- β_m nelle verifiche a ribaltamento viene incrementato del 50% risultando pari a 0.57 nelle verifiche allo SLV.

7.8 Spinte del terreno in fase sismica

In condizioni sismiche si adotta la formulazione di Culmann come già illustrata per le condizioni statiche, inserendo nell'equazione risolutiva anche la forza di inerzia del cuneo di spinta. In accordo con quanto definito al paragrafo 7.11.6.2.1 delle NTC 2018 nel caso di muri di sostegno liberi di traslare o di ruotare intorno al piede, si può assumere che l'incremento di spinta dovuta al sisma agisca nello stesso punto di quella statica. Negli altri casi, in assenza di specifici studi, si deve assumere che tale incremento sia applicato a metà altezza del muro. Pertanto nel caso nel muro tipologico A che presenta una fondazione superficiale si considera un β_m pari a 0.38 e una distribuzione triangolare dell'incremento di spinta.

7.9 Combinazioni di carico

Si riporta nel seguito il riepilogo delle combinazioni di carico esaminate per l'analisi e la verifica del muro di sostegno:

In particolare si sono considerate le seguenti combinazioni:

Simbologia adottata

γ Coefficiente di partecipazione della condizione

ψ Coefficiente di combinazione della condizione

Per le combinazioni d'urto il coefficiente di partecipazione dei carichi stradali è stato posto pari a 0.

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.50	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.35	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 2 - GEO (A2-M2-R2)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.30	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.15	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 3 - SLER

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 4 - SLEF

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.00	0.75	Sfavorevole

Combinazione n° 5 - SLEQ

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

Combinazione n° 6 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 7 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 8 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 9 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 10-ECCEZ. - STR (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
urto	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 2 -ECCEZ. - GEO (A2-M2-R2)

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

8 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) specifico da licenza n° AIU5041GP intestata a PROGIN SPA - CENTRO DIREZIONALE DI NAPOLI ISOLA F4 - 80143 NAPOLI);

- “PresFle+ ver 5.15” (Verifiche di sezioni in cemento armato) prodotto e distribuito dalla Concrete srl, identificato nello specifico da licenza n° 4552054 intestata a PROGIN SPA - CENTRO DIREZIONALE DI NAPOLI ISOLA F4 - 80143 NAPOLI);
- “Fogli di Calcolo Excel Autoprodotti”.

8.1 Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo del software ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dal produttore del software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. La società produttrice Aztec Informatica srl ha verificato l'affidabilità e la robustezza del codice di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

8.2 Informazioni generali sull'elaborazione

Il software prevede una serie di controlli automatici che consentono l'individuazione di errori di modellazione, di non rispetto di limitazioni geometriche e di armatura e di presenza di elementi non verificati. Il codice di calcolo consente di visualizzare e controllare, sia in forma grafica che tabellare, i dati del modello strutturale, in modo da avere una visione consapevole del comportamento corretto del modello strutturale.

8.3 Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

I risultati delle elaborazioni sono stati sottoposti a controlli dal sottoscritto utente del software. Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali. Inoltre sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

In base a quanto sopra, si asserisce che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, pertanto i risultati di calcolo sono da ritenersi validi ed accettabili.

9 ANALISI E VERIFICHE DEL MURO DI SOSTEGNO

9.1 MURO TIPOLOGICO B (H=3m-fondazione diretta)

Di seguito si riportano i risultati delle analisi del muro di sostegno denominato "TIPOLOGICO B" avente le seguenti caratteristiche geometriche:

Tipologico	fondazione	H _{paramento}	H _{fondazione}	L _{fondazione}	Mensola monte	Mensola valle
		[m]	[m]	[m]	[m]	[m]
B	diretta	3.0	0.70	3.00	2.00	0.30

Tabella 18: caratteristiche geometriche muri di sostegno

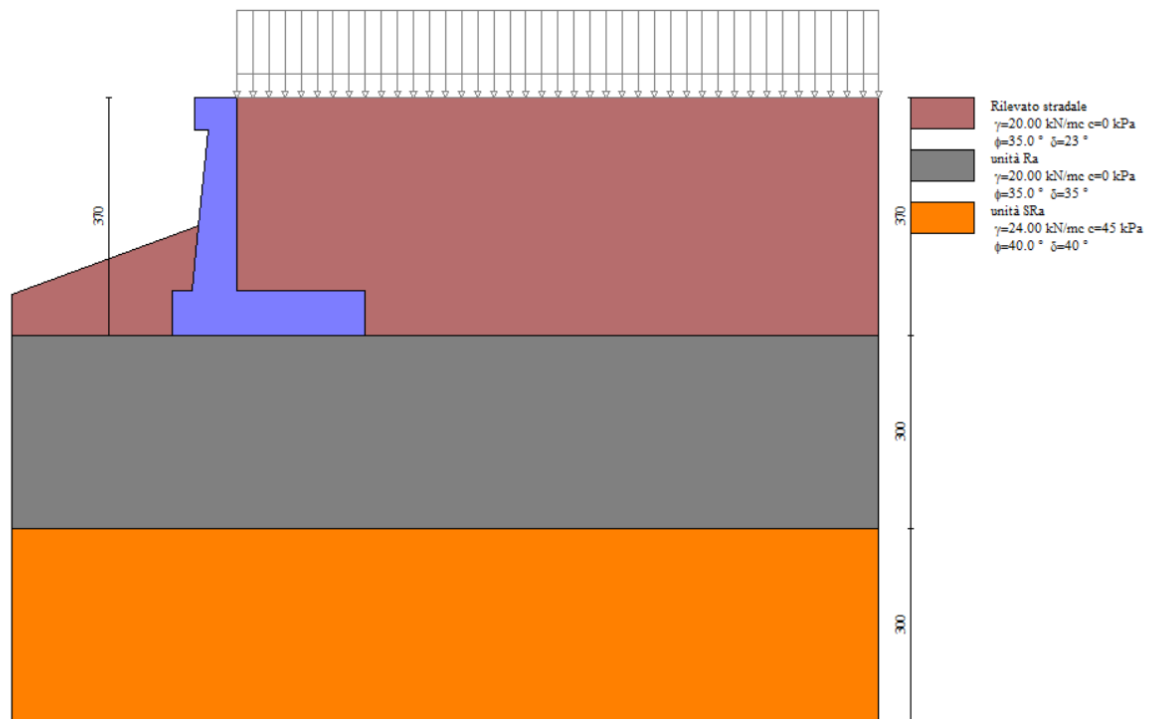


Figura 19: modello di calcolo muro tipologico B

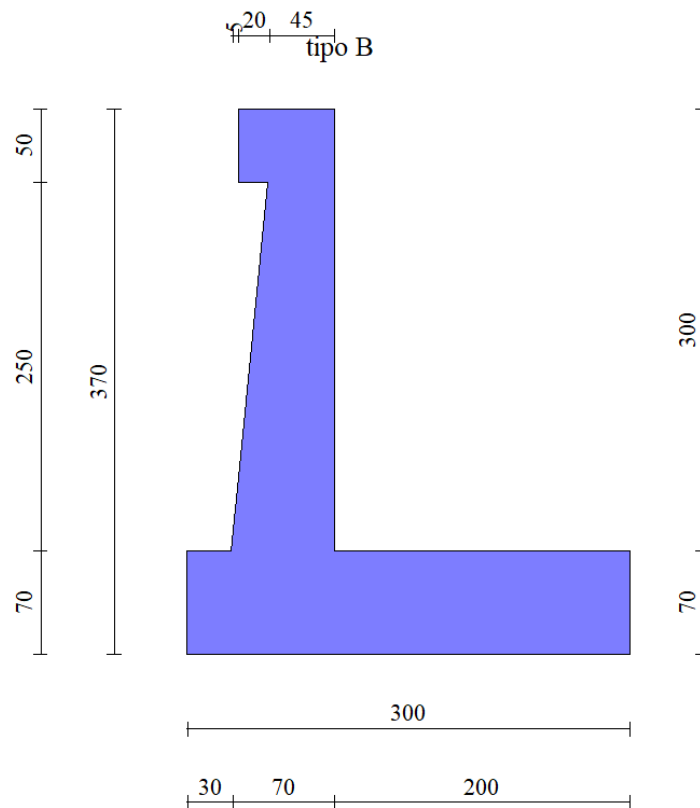


Figura 20: Geometria del muro di sostegno: sezione trasversale

9.1.1 Risultati e Sollecitazioni

Si riportano i risultati delle verifiche geotecniche e le sollecitazioni per le combinazioni statiche/sismiche e per la combinazione eccezionale d'urto. **Occorre precisare che nelle verifiche geotecniche il terreno dinanzi la fondazione è stato considerato pesante ma privo di resistenza passiva**

Sintesi FS verifiche globali

n°	Combinazione	Sismica	FSsco	FSqlim	FSrib	FSstab	FShyd	FSupl
1	STR (A1-M1-R3)		3.277	11.720	--	--	--	--
2	STR (A1-M1-R3)	H + V	2.795	10.864	--	--	--	--
3	STR (A1-M1-R3)	H - V	2.686	11.351	--	--	--	--
4	GEO (A2-M2-R2)		--	--	--	1.460	--	--
5	GEO (A2-M2-R2)	H + V	--	--	--	1.719	--	--
6	GEO (A2-M2-R2)	H - V	--	--	--	1.690	--	--
7	EQU (A1-M1-R3)		--	--	5.653	--	--	--
8	EQU (A1-M1-R3)	H + V	--	--	3.854	--	--	--
9	EQU (A1-M1-R3)	H - V	--	--	3.081	--	--	--

Figura 21: Fattori di sicurezza verifiche statiche e sismiche

Sintesi FS verifiche globali

n°	Combinazione	Sismica	FSsco	FSqlim	FSrib	FSstab	FShyd	FSupl
1	STR (A1-M1-R3)		2.731	8.443	--	--	--	--
2	GEO (A2-M2-R2)		--	--	--	2.096	--	--
3	EQU (A1-M1-R3)		--	--	2.313	--	--	--

Figura 22: Fattori di sicurezza- urto

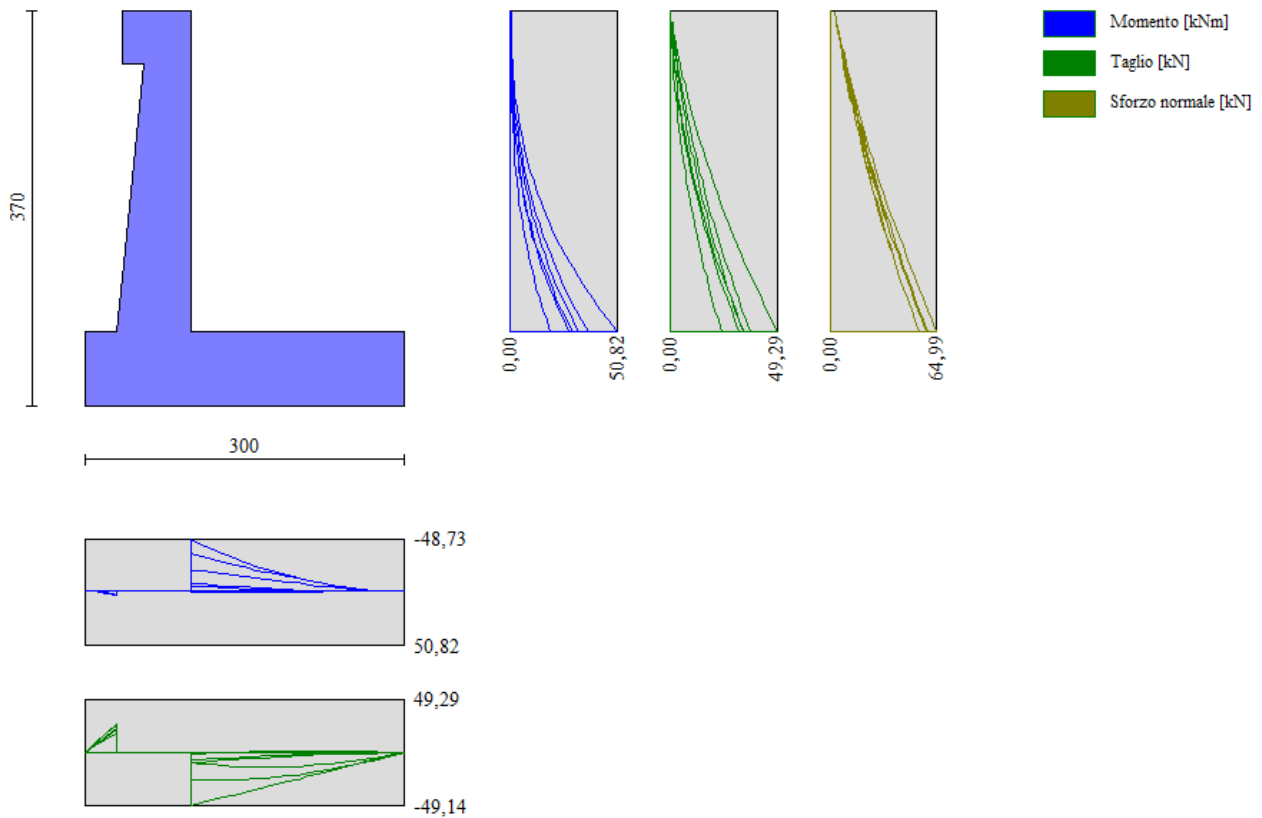


Figura 23: Involuppo diagrammi sollecitazioni- condizioni statiche e sismiche

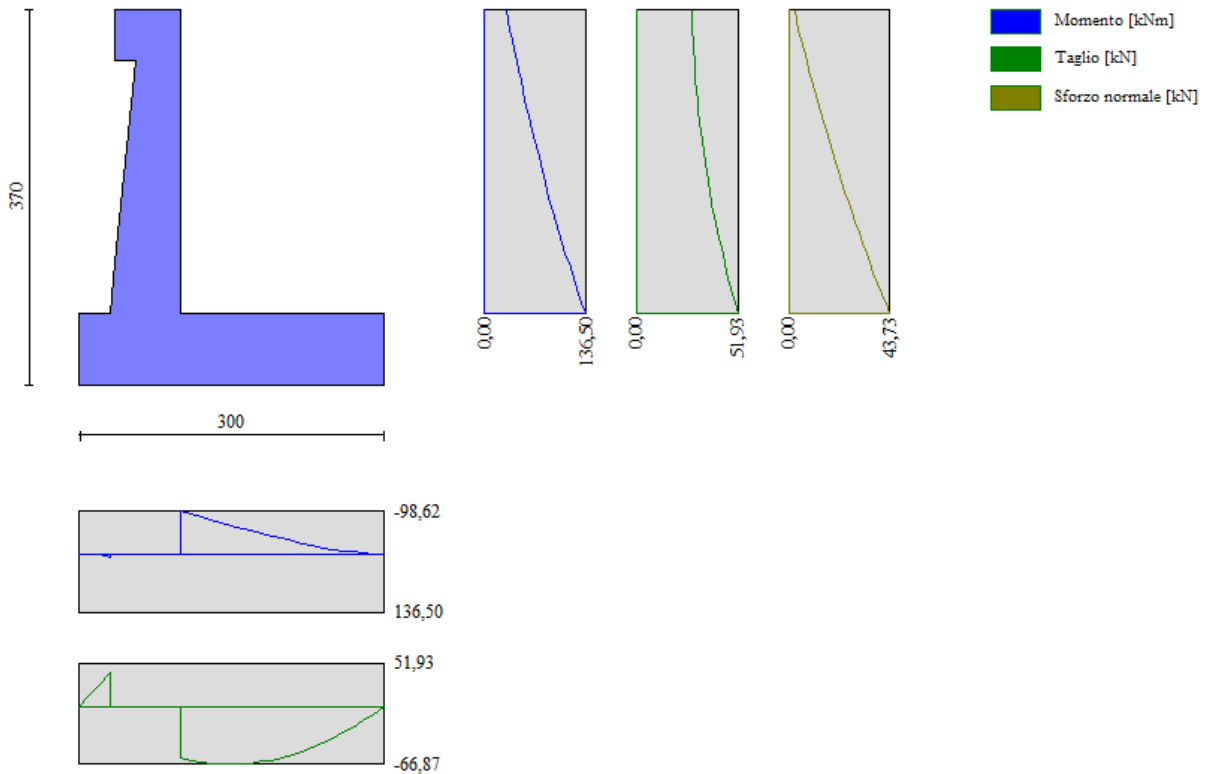


Figura 24: Involuppo diagrammi sollecitazioni – condizione urto

9.1.1 Verifica di stabilità globale

Si riportano i FS della verifica di stabilità globale effettuata con il metodo di Bishop in condizioni statiche e sismiche. Le verifiche di stabilità dei muri lato valle eseguite con il software di calcolo analizzano la condizione di stabilità “locale” in corrispondenza del muro. Per l’analisi di stabilità del versante si rimanda alle relazioni di calcolo delle trincee.

Per maggiori dettagli su metodo delle strisce si rimanda al tabulato di calcolo.

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
4 - GEO (A2-M2-R2)	-4.00; 4.50	10.17	1.460
5 - GEO (A2-M2-R2) H + V	-4.50; 4.50	10.47	1.719
6 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-4.50; 4.50	10.47	1.690

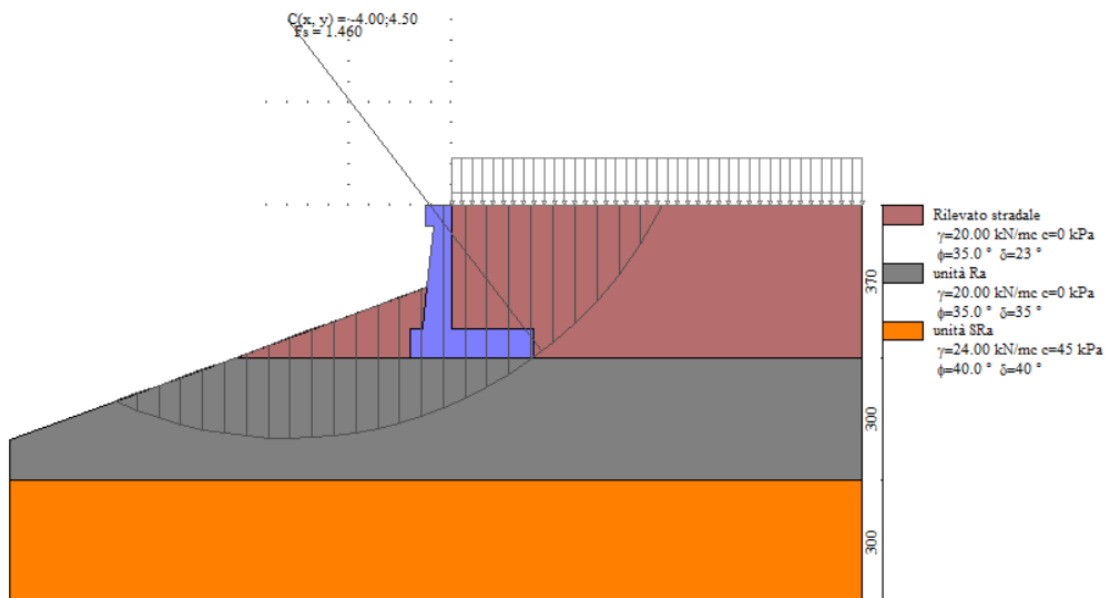


Figura 25: Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 4)_FS=1.46

9.1.2 Verifiche geotecniche SLE- SLD

Si riporta il calcolo dei cedimenti del muro di sostegno in esame in condizioni di esercizio secondo il metodo elastico così come definito al paragrafo 6.1.5 e il calcolo degli spostamenti in condizioni sismiche (SLD) secondo il metodo di Richards-Elms illustrato al par. 6.1.6.

Cedimenti

Simbologia adottata

Ic	Indice combinazione
X, Y	Punto di calcolo del cedimento, espressa in [m]
w	Cedimento, espressa in [cm]
dw	Cedimento differenziale, espressa in [cm]

Ic	X, Y [m]	w [cm]	dw [cm]
10	-1.00; -3.70	1.217	0.002
10	0.50; -3.70	1.515	0.300
10	2.00; -3.70	1.215	0.000
11	-1.00; -3.70	1.168	0.002
11	0.50; -3.70	1.454	0.288
11	2.00; -3.70	1.166	0.000
12	-1.00; -3.70	1.021	0.002
12	0.50; -3.70	1.272	0.252
12	2.00; -3.70	1.020	0.000

Spostamenti

Simbologia adottata

Cmb	Tipo combinazione
$a_{g,crit}$	accelerazione critica, espressa in [m/s ²]
Dmax	Spostamento orizzontale massimo, espressa in [cm]

Cmb	$a_{g,crit}$ [m/s ²]	Dmax [cm]
13 - SLEQ H + V	5.1730	0.0002
14 - SLEQ H - V	3.4137	0.0009

Sulla base del calcolo dei cedimenti e degli spostamenti in condizioni statiche e sismiche, si ritiene che i cedimenti indotti sul piano stradale risultano essere trascurabili.

9.1.3 Armatura paramento e piastra di fondazione

Di seguito si riportano le armature di progetto previste per le sezioni di calcolo del paramento e della piastra di fondazione. Sia le verifiche a pressoflessione che a taglio sono state eseguite manualmente attraverso l'ausilio di fogli di calcolo strutturati sulla base delle NTC2018 e mediante software di calcolo PressFle sulla base dell'involuppo dei diagrammi delle sollecitazioni.

Tabella 19: armature di progetto paramento e piastra di fondazione

Elemento	Armatura a flessione		Elemento	Armatura a flessione	
	Lato monte	Lato valle		Lato inferiore	Lato superiore
Paramento	Φ16/20	Φ12/20	Piastra fondazione	Φ16/20	Φ16/20

Le verifiche a taglio sono condotte con riferimento ad elementi in c.a. non armati a taglio, tuttavia si prevedono ganci Φ8/20x40 per legare le armature nel paramento e Φ8/40x40 in fondazione, ripartitori Φ12/20cm ed una opportuna staffatura per la mensola portabarriera di testa.

Tabella 20: armatura mensola portabarriera

Elemento	Armatura a taglio
	staffe
mensola di testa	Φ12/20cm

9.1.4 Verifiche allo SLU

Si riportano i risultati delle verifiche a pressoflessione e taglio per la sezione di base del paramento e per la fondazione. Nelle verifiche è stato considerato un copriferro (distanza tra il bordo e l'asse del ferro longitudinale) pari a 70mm.

GEOMETRIA				VERIFICA A PRESSOFLESSIONE						
Elemento		b	h	M _{Ed}	N _{Ed,min}	Armature	c	d	M _{Rd}	FS
		[mm]	[mm]	[kNm]	[kN]		[mm]	[mm]	[kNm]	[-]
Paramento	monte	1000	700	136,5	65,0	Φ16/20	70	630	280,3	2,05
	valle					Φ12/20			70	
Fondazione	Superiore	1000	700	98,6		Φ16/20	70	630	240,4	2,44
	Inferiore					Φ16/20			70	

Tabella 21: verifica a pressoflessione

Le verifiche a taglio sono condotte con riferimento ad elementi in c.a. non armati a taglio, tuttavia si prevedono ganci Φ8/20x40 nel paramento e ganci Φ8/40x40 in fondazione:

Elemento	Geometrie				Armatura long. tesa			Sollecitazioni di Calcolo		TAGLIO RESISTENTE ELEMENTI SENZA ARMATURA A TAGLIO							
	b _w (mm)	H (mm)	c (mm)	d (mm)	n	Ø	As (mm ²)	N _{sd} (KN)	V _{sd} (KN)	σ _{cp} (Mpa)	ρ _l	k	f _{ck} (Mpa)	v _{min}	V _{Rdmin} (KN)	V _{Ret} (KN)	F.S.
Paramento	1000	700	70	630	5	16	1004,8	0	51,93	0	0,002	1,56	33,2	0,39	248,37	206,01	3,97
Fondazione	1000	700	70	630	5	16	1004,8	0	66,87	0	0,002	1,56	33,2	0,39	248,37	206,01	3,08

Tabella 22: verifica per elementi non armati a taglio

9.1.5 Verifiche allo SLE

Ai fini delle verifiche agli stati limite di esercizio si è provveduto a verificare che le tensioni massime nel calcestruzzo e nell'acciaio siano inferiori ai valori limite riportati nella seguente tabella:

CALCESTRUZZO ELEVAZIONE/FONDAZIONE C32/40

σ _{c,max,Q.P.} = 0,45 f _{ck}	14.4	MPa	(combinazione di carico Quasi Permanente)
σ _{c,max,R.} = 0,60 f _{ck}	19.2	MPa	(combinazione di carico Rara)

Tabella 23: limiti tensione calcestruzzo

ACCIAIO

σ _{f,max} = 0,80 f _{yK}	360	MPa	(combinazione di carico Rara)
---	-----	-----	-------------------------------

Tabella 24: limiti tensione acciaio

nonché di verificare che l'apertura delle fessure sia inferiore al valore limite di w_l=0,2mm (Classe di esposizione XC4 ed armature poco sensibili).

Pertanto dovrà risultare:

Combinazione Quasi permanente : w ≤ 0.2mm

Combinazione Frequente : w ≤ 0.3mm

Verifica delle tensioni	I _p [-]	N _{Ed} [kN]	M _{Ed} [kNm]	CLS 32/40			ACCIAIO B450C		
				σ _c [Mpa]	σ _{c,max} = 0,6 f _{ck} [Mpa]	FS [-]	σ _f [Mpa]	σ _{f,max} = 0,8 f _{yk} [Mpa]	FS [-]
combinazione rara	paramento	59,6	37,1	1,4	19,2	14,01	32,5	360,0	11,08
	fondazione	-	9,5	0,4	19,2	50,53	15,9	360,0	22,64

Tabella 25: verifica tensionale-combinazione rara

Verifica delle tensioni	I _p [-]	N _{Ed} [kN]	M _{Ed} [kNm]	CLS 32/40		
				σ _c [Mpa]	σ _{c,max} = 0,45 f _{ck} [Mpa]	FS [-]
Combinazione quasi permanente	paramento	53,8	23,4	0,8	14,4	18,46
	fondazione	0,0	2,7	0,1	14,4	144,00

Tabella 26: verifica tensionale- combinazione quasi permanente

Le verifiche risultano essere soddisfatte. La sezione inoltre risulta essere non fessurata.

9.1.6 Verifiche locali della mensola per azioni d'urto

In questo paragrafo sono riportati i risultati ottenuti dalle verifiche locali dei cordoli che ospitano le barriere di sicurezza. Il carico di progetto come definito al paragrafo 7.4. è costituito dalla forza orizzontale di plasticizzazione della barriera pari a $F=79.5\text{kN}$, applicata alla quota di 1,0 m sopra il piano di marcia. e 100 mm sotto la sommità della barriera. Nel caso in esame si assume che la forza agisca ad una distanza $d=1.00\text{ m}$ dalla base della barriera.

Trattandosi di un'azione eccezionale, le verifiche dei cordoli portabarriera all'urto devono essere condotte considerando coefficienti parziali unitari sulle azioni e sulle resistenze dei materiali.

La mensola presenta una larghezza pari a 0.7m e uno spessore 0.5m. Si dispone nella mensola una staffatura di $\Phi 12/20$. La funzione di tali staffe è duplice:

- **Equilibrare l'azione orizzontale F;**
- **Equilibrare la trazione dei tirafondi della barriera nel meccanismo di pull out.**

Per il punto 1. Il cono di rottura che determina il numero di staffe resistenti si determina secondo quanto riportato nella figura seguente, ipotizzando una diffusione a 45° della sollecitazione agente a partire dalla posizione dei tirafondi tesi. Si considera una larghezza della piastra di 0.30m posizionata a 0.10m dal bordo del muro. La forza orizzontale F è equilibrata dalle barre $\Phi 12/20$ che sono sempre presenti all'interno del cono di rottura evidenziato nella seguente figura.



Figura 26: cono di diffusione verifica staffe orizzontali

In dettaglio la forza orizzontale rappresenta l'azione di urto, che è pari a $F=79.5\text{ kN}$.

Le barre $\Phi 12/20$ oppongono una resistenza a tale forza espressa dalla seguente relazione:

$$F_R = n \cdot \frac{A_s f_{yk}}{\gamma_d}$$

Dove A_s è l'area della staffa e n è il numero di bracci presenti nel cono di diffusione.

Nel caso in esame è stata assunta, come base del cono di rottura la larghezza della piastra pari a 0.3m che permette di individuare, considerando una diffusione a 45° all'interno dello spessore del cordolo, una larghezza collaborante pari a 1.50m all'interno della quale si dispongono 7 ferri e 14 bracci.

Conseguentemente si ha:

verifica delle staffe orizzontali				
Larghezza collaborante	n bracci orizzontali	Fsd	Frd	FS
[m]	[-]	[KN]	[KN]	[-]
1.50	14	712.51	79.53	8.96

Tabella 27: verifica 1 del cordolo portabarriera

La verifica risulta soddisfatta.

Per il punto 2. Il cono di rottura che determina il numero di staffe e quindi di bracci verticali resistenti si determina secondo quanto riportato nella seguente figura, ipotizzando una diffusione a 45° a partire dall'interasse dei tirafondi tesi. La trazione agente nei tirafondi è equilibrata dai bracci verticali delle staffe e da eventuali legature.

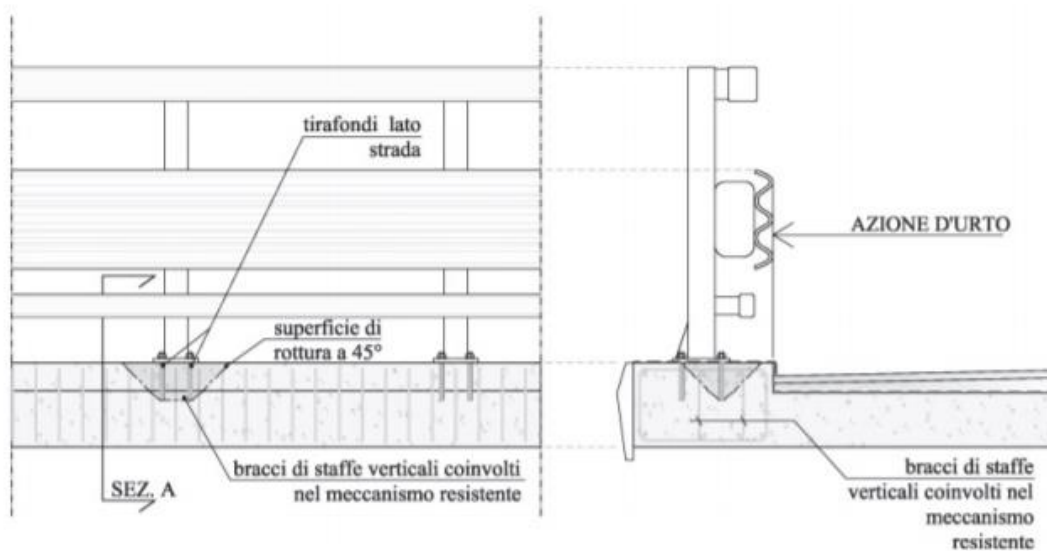


Figura 27: cono di diffusione verifica staffe verticali

Ipotizzando un braccio di leva delle forze interne della piastra di base della barriera pari a $l = 0.22$ m e un'altezza h della barriera sopra tale piastra di 1 m, si stima T_d come:

$$T_d = \frac{N \cdot h}{l}$$

Si dispongono delle staffe $\Phi 12/20$. Ipotizzando una lunghezza dei tirafondi di almeno 19 cm (nonché l'interasse tra i due tirafondi tesi di 0.22 m), risulta una lunghezza di diffusione trasversale pari a 0.38m e longitudinale di 0.6m. I bracci verticali compresi nel cono di diffusione sono 3.

Nel calcolare la resistenza delle staffe verticali si considera anche il contributo dei ferri longitudinali $\Phi 16/20$ del paramento che sono accoppiati alle staffe. Pertanto si calcola la trazione resistente pari a:

$$T_r = n \cdot A_s \cdot f_{yd}$$

Trattandosi di un'azione eccezionale, le verifiche dei cordoli portabarriera all'urto devono essere condotte considerando coefficienti parziali unitari sulle azioni e sulle resistenze dei materiali.

Verifiche delle staffe verticali				
B_{long}	n	T_d	T_r	FS
[m]	[m]	[KN]	[KN]	[-]
0.6	3	361.48	424.12	1.17

Le verifiche risultano essere soddisfatte.

9.2 MURO TIPOLOGICO C su 3 micropali ($H_{\text{paramento}}=4\text{m}$)

Di seguito si riportano i risultati delle analisi del muro di sostegno denominato " TIPOLOGICO C", aventi le seguenti caratteristiche geometriche. Esso è fondato su 3 file micropali di diametro $D=230\text{mm}$ e di lunghezza $L=6\text{m}$.

tipologico	fondazione	$H_{\text{paramento}}$	$H_{\text{fondazione}}$	N° file micropali	D pali	L pali	D tubo	spessore
		[m]	[m]		[mm]	[m]	[mm]	[mm]
C	micropali	4	0.9	3	230	6	139.7	10

Tabella 28: caratteristiche geometriche muri di sostegno

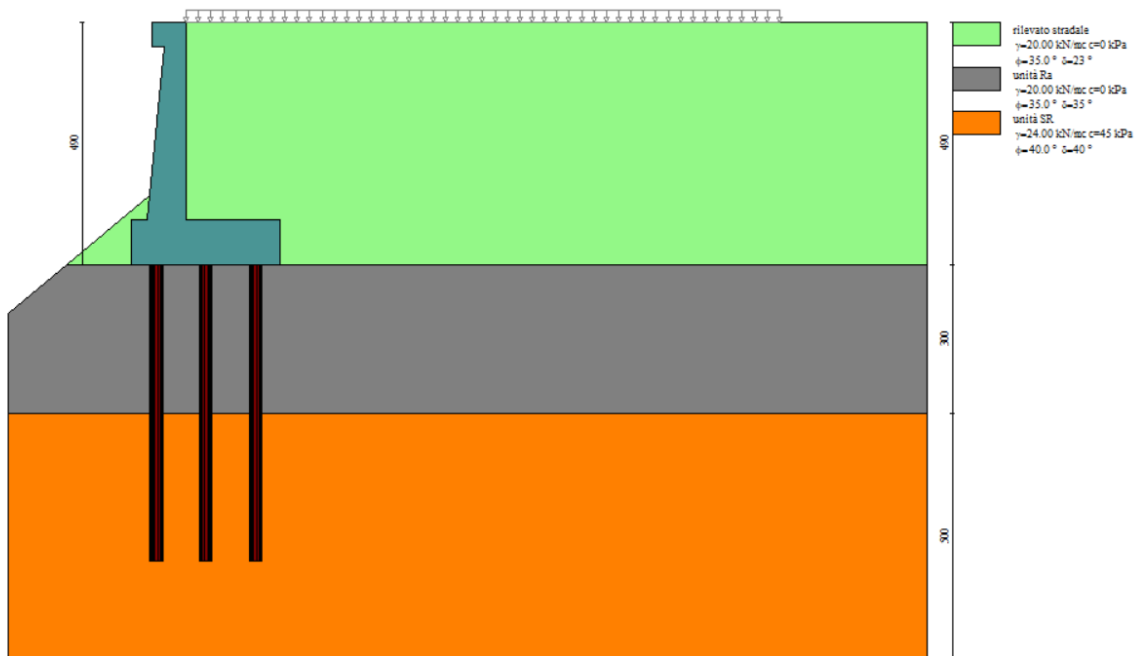


Figura 28: modello di calcolo muro tipologico C

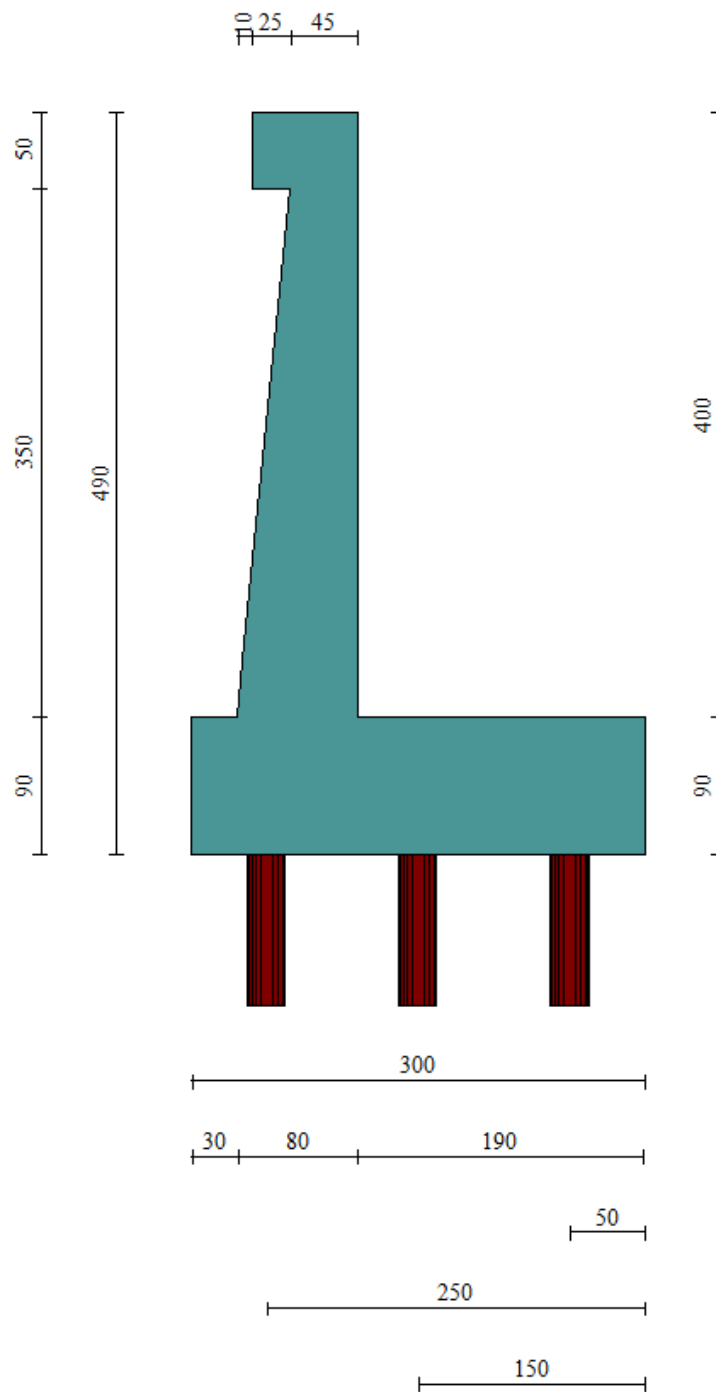


Figura 29: Geometria del muro di sostegno: sezione trasversale

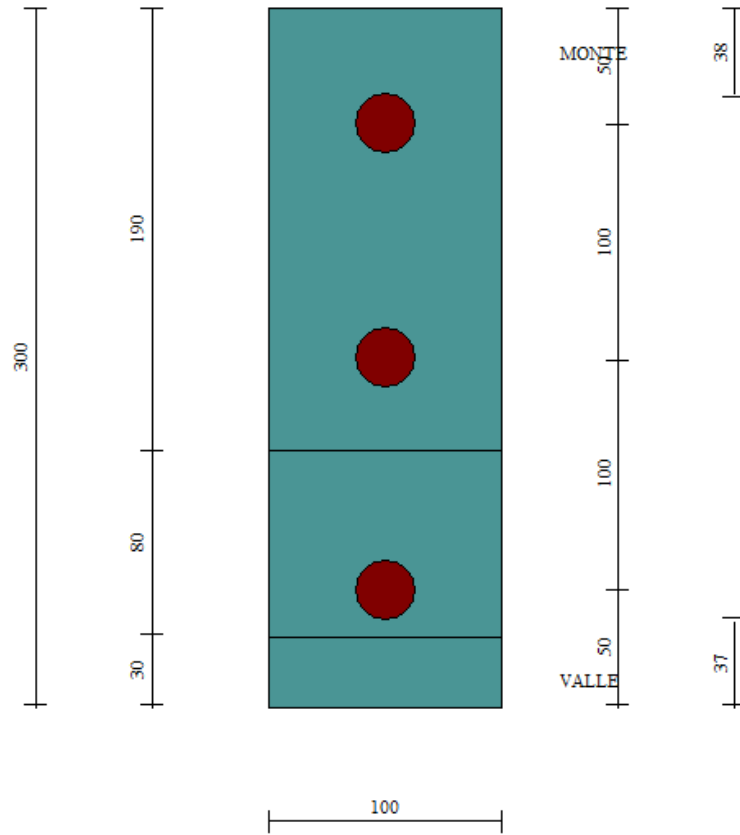


Figura 30:pianta fondazione su pali

9.2.1 Sollecitazioni Paramento

Si riportano i risultati delle verifiche geotecniche e le sollecitazioni per le combinazioni statiche/sismiche e per la combinazione eccezionale d'urto. **Occorre precisare che nelle verifiche geotecniche il terreno dinanzi la fondazione è stato considerato pesante ma privo di resistenza passiva**

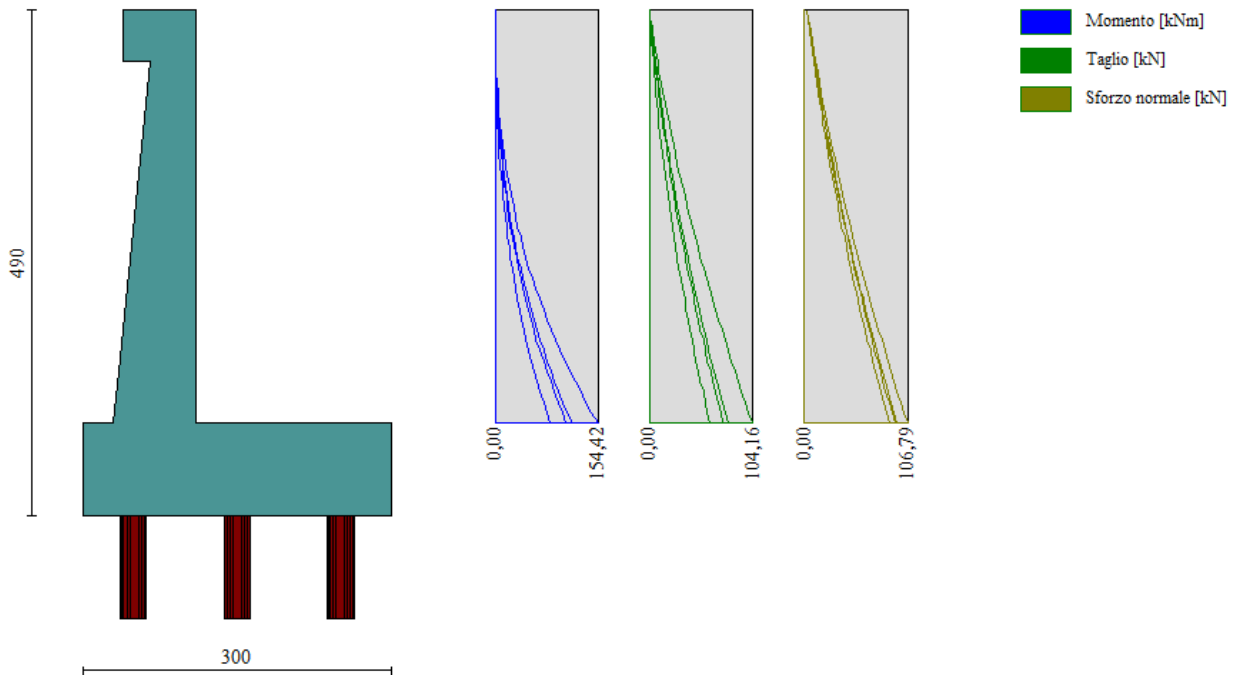


Figura 31 – Involuppo delle sollecitazioni sul paramento del muro di sostegno in condizioni statiche

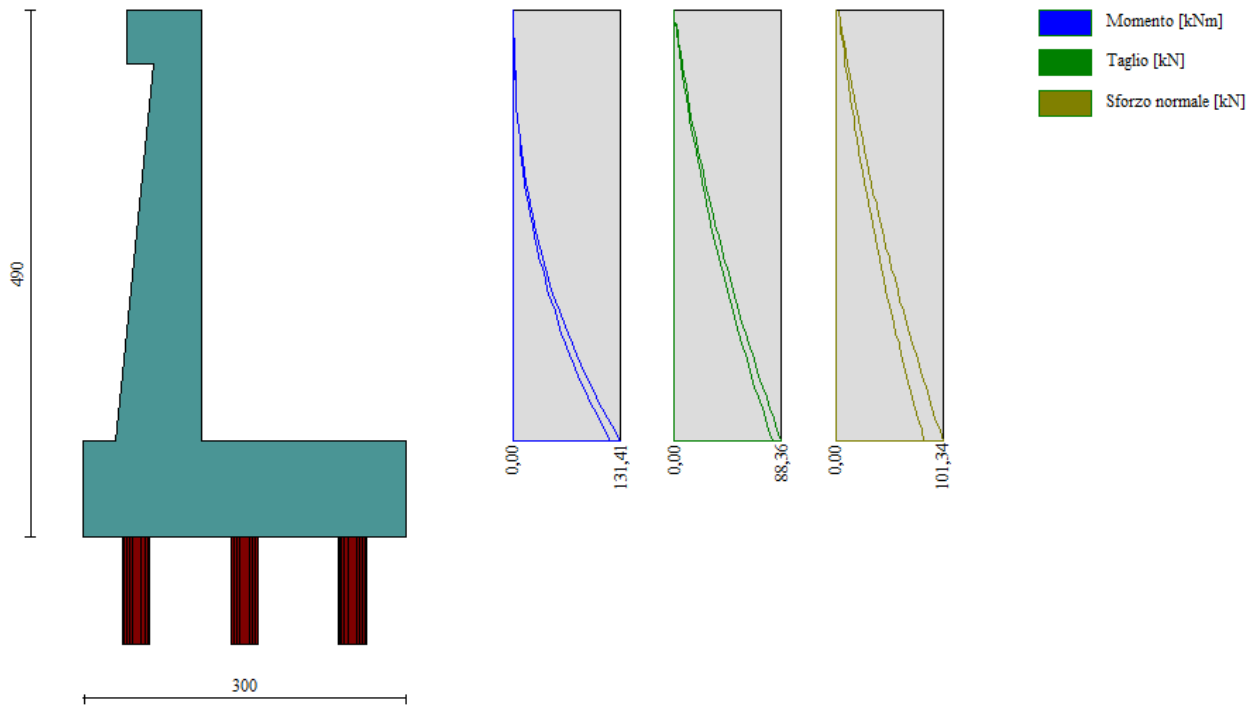


Figura 32- Involuppo delle sollecitazioni sul paramento del muro di sostegno in condizioni sismiche

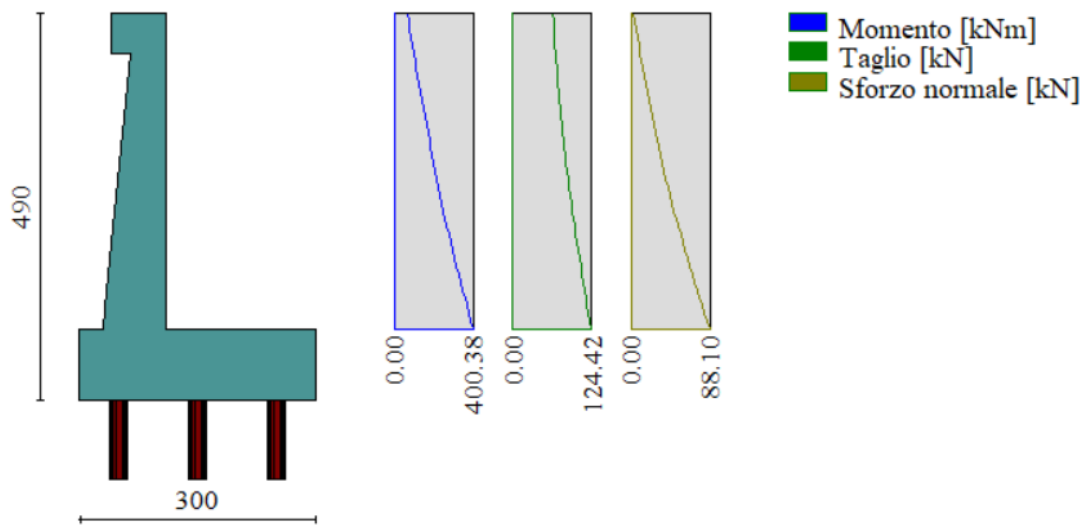


Figura 33: Sollecitazioni_ combinazione eccezionale d'urto

9.2.2 Verifiche strutturali paramento e piastra fondazione

Sia le verifiche a pressoflessione che a taglio sono state eseguite manualmente attraverso l'ausilio di fogli di calcolo strutturati sulla base delle NTC2018 e mediante software di calcolo PressFle sulla base dell'involuppo dei diagrammi delle sollecitazioni. Nelle verifiche è stato considerato un copriferro (distanza tra il bordo e l'asse del ferro longitudinale) pari a 70mm.

Elemento	STATICA				SISMICA				URTO			
	MY, Ed	MX, Ed	Ned	Ted	MY, Ed	MX, Ed	Ned	Ted	MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ved
	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]
Paramento	154.42	-	106.79	104.16	131.41	-	101.34	88.36	400.38	-	88.10	124.42
Fondazione	97.39	38.57	-	71.46	207.65	62.30	-	151.46	326.59	98	-	248.66

SLE rara				SLE quasi permanente				SLE frequente			
MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ved	MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ved	MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ved
[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]
115.19	-	95.84	78.77	82.38	-	88.10	60.82	106.99	-	93.91	74.28
57.97	35	-	71.46	57.97	30.5		71.5	57.97	33.5		71.5

Di seguito si riportano le armature di progetto previste per le sezioni di calcolo del paramento e della piastra di fondazione.

Tabella 29: Armature di progetto paramento e piastra fondazione

Elemento	Armatura a flessione		Elemento	Armatura a flessione	
	Lato monte	Lato valle		Lato inferiore	Lato superiore
Paramento	Φ20/20	Φ16/20	Piastra fondazione	Φ20/20	Φ20/20

Si dispongono ripartitori in fondazione e nel paramento Φ12/20.

GEOMETRIA				VERIFICA A PRESSOFLESSIONE							
Elemento		b	h	M _{ed,y}	M _{ed,x}	N _{ed,min}	Armature	c	d	M _{Rd}	FS
		[mm]	[mm]	[kNm]	[kNm]	[kN]		[mm]	[mm]	[kNm]	[-]
Paramento	monte	1000	800	400.4	-	88.1	Φ20/20	70	730	463.2	1.16
	valle						Φ16/20				
Fondazione	Superiore	1000	900	326.6	-		Φ20/20	70	830	546.7	1.67
	Inferiore						Φ20/20				
Fondazione (ripartitori)	Superiore	1000	900		98.0		Φ12/20	70	830	180.4	1.84
	Inferiore						Φ12/20				

Tabella 30: verifica a pressoflessione

Per il paramento e la fondazione le verifiche a taglio sono condotte con riferimento ad elementi in c.a. non armati a taglio, tuttavia si prevedono **ganci Φ10/20x40 nel paramento e ganci Φ10/40x40 in fondazione.**

Elemento	Geometrie				Armatura long. tesa			Sollecitazioni di Calcolo		TAGLIO RESISTENTE ELEMENTI SENZA ARMATURA A TAGLIO							
	b _w (mm)	H (mm)	c (mm)	d (mm)	n	Ø	As (mm ²)	N _{sd} (KN)	V _{sd} (KN)	σ _{cp} (Mpa)	ρ _t	k	f _{ck} (Mpa)	v _{min}	V _{Rdmin} (KN)	V _{Rct} (KN)	F.S.
Paramento	1000	800	70	730	5	20	1570	0	124.42	0	0.002	1.52	33.2	0.38	276.82	256.98	2.07
Fondazione	1000	900	70	830	5	20	1570	0	248.66	0	0.002	1.49	33.2	0.37	304.70	273.96	1.10

Tabella 31: verifica elementi non armati a taglio

Si riportano le verifiche tensionali e a fessurazione del paramento:

Verifica delle tensioni	I _p [-]	N _{Ed} [kN]	CLS 32/40		ACCIAIO B450C									
			M _{ed,y} [kNm]	M _{ed,x} [kNm]	σ _{c,y} [Mpa]	σ _{c,x} [Mpa]	σ _{c,max} = 0,6 f _{ck} [Mpa]	FS _y [-]	FS _x [-]	σ _{f,y} [Mpa]	σ _{f,x} [Mpa]	σ _{f,max} = 0,8 f _{yk} [Mpa]	FS _y [-]	FS _x [-]
			combinazione rara	Param.	95,8	115,2	-	3,6		19,2	5,35	-	117,6	
	Fond.	-	58,0	34,5	1,5	1,0	19,2	12,72	19,39	73,1	58,0	360,0	4,93	6,21

Tabella 32: verifica tensionale combinazione rara

Verifica delle tensioni	I _p [-]	N _{Ed} [kN]	CLS 32/40		CLS 32/40				
			M _{ed,y} [kNm]	M _{ed,x} [kNm]	σ _{c,y} [Mpa]	σ _{c,x} [Mpa]	σ _{c,max} = 0,45 f _{ck} [Mpa]	FS _y [-]	FS _x [-]
			Combinazione quasi permanente	paramento	88,1	82,4	-	2,5	-
	fondazione	0,0	58,0	30,5	1,5	1,0	14,4	9,60	14,55

Tabella 33: verifica tensionale combinazione quasi permanente

Dalla verifica a fessurazione emerge che il muro di sostegno non è fessurato.

9.2.3 Sollecitazioni in testa ai micropali

Le sollecitazioni provenienti dal muro vengono ripartite sui pali restituendo le sollecitazioni nei pali in termini di taglio, momento e sforzo normale. Si fa notare che nel software di calcolo, i pali sono stati considerati incernierati in testa ottenendo le sollecitazioni in termini di sforzo normale e taglio. Nella realtà i pali risultano essere incastrati nel plinto di fondazione, pertanto il valore del momento flettente verrà determinato sulla base della teoria di Matlock e Reese di seguito descritta.

Gli scarichi sui pali vengono determinati mediante il metodo delle rigidezze.

La piastra di fondazione viene considerata infinitamente rigida (3 gradi di libertà) ed i pali vengono considerati incernierati a tale piastra.

Lo sforzo normale nei pali è calcolato come segue:

$$N_i = \frac{N_{Ed}}{n} \pm \frac{M}{d}$$

Dove d rappresenta l'interasse trasversale tra i pali.

Pertanto, allo sforzo normale derivato dal codice di calcolo è stato sommato il contributo di compressione o di trazione generato dall'azione flettente, per tener conto dell'interazione palo-terreno.

Le azioni derivanti da questo modello vengono confrontate con le curve di capacità portante dei pali di fondazione.

Mentre le azioni di taglio sono suddivise equamente tra i pali come di seguito riportato:

$$V_i = \frac{V_{Ed}}{n}$$

In definitiva, gli scarichi a testa palo sono pari a quanto di seguito riportato.

Simbologia adottata

Cmb Indice/Tipo combinazione

I_p Indice palo

N Sforzo normale, espresso in [kN]
M Momento, espresso in [kNm]
T Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N	M	T
		[kN]	[kNm]	[kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	68.18	0	-49.28
	2	137.03	0	-49.28
	3	205.88	0	-49.28
2 - STR (A1-M1-R3) H + V	1	-8.79	0	-59.34
	2	124.28	0	-59.34
	3	257.34	0	-59.34
3 - STR (A1-M1-R3) H - V	1	-29.15	0	-55.77
	2	99.51	0	-55.77
	3	228.17	0	-55.77
ECC-URTO	1	-116.25	0	-51.22
	2	110.11	0	-51.22
	3	336.46	0	-51.22
7 - SLER	1	77.82	0	-37.35
	2	125.93	0	-37.35
	3	174.04	0	-37.35
8 - SLEF	1	76.21	0	-35.52
	2	121.98	0	-35.52
	3	167.74	0	-35.52
9 - SLEQ	1	71.37	0	-30.02
	2	110.11	0	-30.02
	3	148.84	0	-30.02

Tabella 34: Scarichi in testa ai pali

Per la valutazione del momento flettente a testa palo si è utilizzata la teoria di Matlock e Reese per la quale il momento agente a quota testa pali è direttamente proporzionale al taglio mediante un coefficiente α (espresso in metri) "coefficiente di Matlock e Reese":

$$M_i(V_{Ed}) = \alpha \frac{V_{Ed}}{n}$$

Il coefficiente α dipende principalmente dalle caratteristiche di rigidità relative palo-terreno e, generalmente, fornisce un valore del momento sollecitante conservativo. Fissato il diametro del palo, D , α dipende quindi dalla rigidità del terreno.

Nel caso in esame si ha:

PALI D230
$\alpha = 0.477$ m

Tabella 35: parametro α

Vengono riportate nella tabella che segue le sollecitazioni in testa ai pali.

Combinazione	Ip	V	α	M	N	N+M/d
	[-]	[kN]	[m]	[kNm]	[kN]	[kN]
SLU - STR (A1-M1-R3)	1	49.3	0.477	23.5	68.2	32.9
	2	49.3	0.477	23.5	137.0	137.0
	3	49.3	0.477	23.5	205.9	246.0
SLU - STR (A1-M1-R3) H + V	1	59.3	0.477	28.3	-8.8	-51.3
	2	59.3	0.477	28.3	124.3	124.3
	3	59.3	0.477	28.3	257.3	298.1
SLU - STR (A1-M1-R3) H - V	1	55.8	0.477	26.6	-29.2	-69.1
	2	55.8	0.477	26.6	99.5	99.5
	3	55.8	0.477	26.6	228.2	265.9
ECCEZIONA-URTO	1	51.2	0.477	24.5	-116.3	-152.9
	2	51.2	0.477	24.5	110.1	110.1
	3	51.2	0.477	24.5	336.5	366.5
SLE - Rara	1	37.4	0.477	17.8	77.8	51.1
	2	37.4	0.477	17.8	125.9	125.9
	3	37.4	0.477	17.8	174.0	199.9
SLE - Frequente	1	35.5	0.477	17.0	76.2	50.8
	2	35.5	0.477	17.0	122.0	122.0
	3	35.5	0.477	17.0	167.7	190.6
SLE - Quasi Permanente	1	30.0	0.477	14.3	71.4	49.9
	2	30.0	0.477	14.3	110.1	110.1
	3	30.0	0.477	14.3	148.8	156.0

Tabella 36: sollecitazioni in testa ai pali

Si riportano inoltre nella seguente tabella, ai fini delle prove in corso d'opera, le sollecitazioni in punta ai pali pari a 1.5SLE (ai sensi del par. 6.4.3.7.2. delle NTC 2018):

Combinazione	Ip	V	α	M	N
	[-]	[kN]	[m]	[kNm]	[kN]
1.5*SLE_rara	1	56.0	0.477	26.7	116.7
	2	56.0	0.477	26.7	188.9
	3	56.0	0.477	26.7	261.1

Tabella 37: sollecitazioni 1.5*SLE

9.2.4 Verifiche strutturali dei micropali

Per i pali di fondazione di diametro D=230mm si prevede una armatura tubolare di diametro 139.7 mm e spessore 10mm.

SOLLECITAZIONI SU SINGOLO PALO					
COMB.	V _{MAX}	N _{MAXc}	N _{MAXt}	M _{MAX,y}	M _{MAX,z}
STR1	59.9 kN	257.6 kN	-30.5 kN	27.5 kN	-

VERIFICHE STRUTTURALI MICROPALO			
MATERIALI			
Tipo acciaio		S 355	
Valore di snervamento dell'acciaio del profilo:	f_{yk}	355	MPa
Valore di rottura dell'acciaio del profilo:	f_{uk}	510	MPa
Modulo di elasticità dell'acciaio:	E	210000	MPa
Modulo di elasticità tangenziale dell'acciaio:	G	80769	MPa
COEFFICIENTI PARZIALI			
coefficiente parziale di sicurezza per le verifiche di resistenza:	γ_{M0}	1.05	
coefficiente parziale di sicurezza per le verifiche di stabilità:	γ_{M1}	1.05	
coefficiente parziale di sicurezza per le verifiche di rottura	γ_{M2}	1.25	
CARATTERISTICHE MECCANICHE DEL PROFILO			
Diametro esterno nominale	D	139.70	[mm]
Spessore nominale	T	10.00	[mm]
Diametro interno nominale	d	119.70	[mm]
Area della sezione trasversale	A	40.75	[cm ²]
Area a taglio	A_v	25.94	[cm ²]
Momento d'inerzia	I	861.89	[cm ⁴]
Raggio d'inerzia	i	4.60	[cm]
Modulo di resistenza elastico	$W_{el,yy}$	123.39	[cm ³]
Modulo di resistenza plastico attorno all'asse forte	$W_{pl,yy}$	168.55	[cm ³]
Momento d'inerzia torsionale	I_t	1723.79	[cm ⁴]
Modulo di torsione	C_t	246.78	[cm ³]
Valore di snervamento dell'acciaio	f_{yk}	355.00	[MPa]
Coefficiente e	e	0.81	[-]
Diametro	d	139.70	[mm]
Spessore	t	10.00	[mm]
Rapporto tra diametro e spessore	d/t	13.97	[-]
Classificazione della sezione		CLASSE 1	
VERIFICHE DI RESISTENZA DELLA SEZIONE TRASVERSALE			
Resistenza a trazione pura			
Resistenza plastica a trazione:	$N_{t,Rd}$	1377.62	kN
Verifica a trazione pura:		0.0	

Resistenza a compressione pura		
Resistenza plastica a trazione:	$N_{c,Rd}$	1377.62 kN
Verifica a compressione pura: $r_{Nc} =$		0.19
Resistenza a flessione		
Resistenza a flessione attorno all'asse maggiore:	$M_{pl,y,Rd}$	56.99 kNm
Verifica a flessione attorno all'asse maggiore:		0.48
Resistenza a flessione attorno all'asse minore	$M_{pl,z,Rd}$	56.99 kNm
Verifica a flessione attorno all'asse minore:		0.00
Presso o tenso-flessione retta		
Fattori di riduzione	n	0.19
	a	0.36
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse maggiore:	$M_{N,y,Rd}$	56.62 kNm
Verifica combinata taglio, forza assiale flessione attorno all'asse maggiore:		0.49
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse minore:	$M_{N,z,Rd}$	56.62 kNm
Verifica combinata taglio, forza assiale flessione attorno all'asse minore:		0.00
Presso o tenso-flessione biassiale		
Verifica a presso/tenso flessione biassiale:		0.49
Resistenza a taglio		
Resistenza plastica a taglio:	$V_{pl,z,Rd}$	506.35 kN
Verifica a taglio:		0.12
Trascurare contributo del taglio nelle verifiche		
Resistenza a flessione e taglio		
Fattore di riduzione per la presenza di taglio:	$\rho_{Vz,red}$	0.00
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse maggiore:	$M_{Vy,Rd}$	56.99 kNm
Verifica a flessione attorno all'asse maggiore:		0.48
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse minore:	$M_{Vz,Rd}$	56.99 kNm
Verifica a flessione attorno all'asse minore:		0
Resistenza a flessione, forza assiale e taglio		
Fattori di riduzione	n	0.19
	a	0.36
	$f_{y,red}$	355.00 MPa
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse maggiore:	$M_{pl,y,Rd}$	56.99 kNm

Resistenza a flessione attorno all'asse minore:	$M_{pl,z,Rd}$	56.99	kNm
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse maggiore:	$M_{N,y,Rd}$	56.62	kNm
Verifica combinata taglio, forza assiale flessione attorno all'asse maggiore:		0.49	
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse minore:	$M_{N,z,Rd}$	56.62	kNm
Verifica combinata taglio, forza assiale flessione attorno all'asse minore:		0	
Verifica a presso/tenso flessione biassiale:=		0.49	

Tutte le verifiche strutturali risultano essere soddisfatte.

9.2.5 Verifiche geotecniche dei micropali

9.2.5.1 Verifica di capacità portante nei confronti dei carichi verticali

La determinazione della lunghezza dei pali è il risultato della verifica di capacità portante che si riporta nella seguente tabella ottenuta considerando uno strato superficiale di 3m costituito da Terreno di riporto antropico per il quale si utilizza un valore di α per i micropali pari a 198KPa con $\alpha = 1.1$ e $\tau = 180$ KPa e un substrato costituito da rocce alterate (Unità SR/SB alterata) per il quale si ricava un valore di α per i micropali pari a 280KPa come riportato nella Relazione Geotecnica.

Tabella 38: Verifica di capacità portante nei confronti dei carichi verticali- SLU

Capacità portante micropali compressione - SLU			
L_p	Q_{ll}	N_{max}	FS
[m]	[kN]	[kN]	[-]
0	0.00	367	0.00
0.5	56.24	367	0.15
1	112.49	367	0.31
1.5	168.73	367	0.46
2	224.97	367	0.61
2.5	281.22	367	0.77
3	337.46	367	0.92
3.5	393.70	367	1.07
4	449.95	367	1.23
4.5	506.19	367	1.38
5	562.43	367	1.53
5.5	618.68	367	1.69
6	674.92	367	1.84

In accordo con la curva di capacità portante ottenuta, è stata considerata una lunghezza dei micropali pari a 6m.

9.2.5.2 Verifica di capacità portante nei confronti dei carichi orizzontali

Nel seguito si riportano i risultati riguardanti la verifica di capacità portante nei confronti dei carichi orizzontali dei pali all'SLU, secondo la teoria di Broms descritta nel § 6.1.5.

RUN ANALYSIS		Analysis Type	Id Load	step	cycle	error	tollered	
		BROMS	4/4	20/20	1	0.00%	0.50%	
PILE PROPERTIES AND GENERAL DATA								
		Dp [m] = 0.23	outer diameter					
		Lp [m] = 6.00	length					
		n elem. [--] = 24	number of elements					
		dL [m] = 0.25	length of elements					
		Ep [kPa] = 20,000,000	Young's modulus, E [MPa] = 20,000					
		Ep Jp [kN m ²] = 2,747	elastic bending stiffness					
		Tollerated Error [--] = 0.5%	Tollerated error referred to transfer curves [1.0 - 3.0%]					
		Numero Step [--] = 20	number of steps					
P-Y LOAD TRANSFER CURVES - VS - DEPTH from GROUND LEVEL								
		Depth Pile Head [m] = 1.0	below ground level		Resistance reduction option for cohesive soil			
		Depth water Level [m] = 5.0	below ground level		0	... no resistance reduction		
		Number of layers [--] = 2	below ground level		2	plim = Kp ² s'v (Poulos & Davis, 80)		
Soil Type	Curve Type	thick [m]	depth [m]	γ [kN/m ³]	cu [kPa]	φ' [deg]	Esi [kPa]	p-muliplier [--]
Granular	1	3.00	0.00	19.5		35		1.00
			3.00					35
Granular	1	4.00	3.00	24.0		40		1.00
			7.00					40

Verifica 1 MPy compressione

PILE ELASTIC SECTION and MOMENT CAPACITY							
		Number of sections [--] = 1					
		section	length [m]	x [m]	EpJp [kN m ²]	Mp,y [kN m]	
		1	6.00	0.00	2,747	56.5	
				6.00			

Verifica 2 MPy trazione

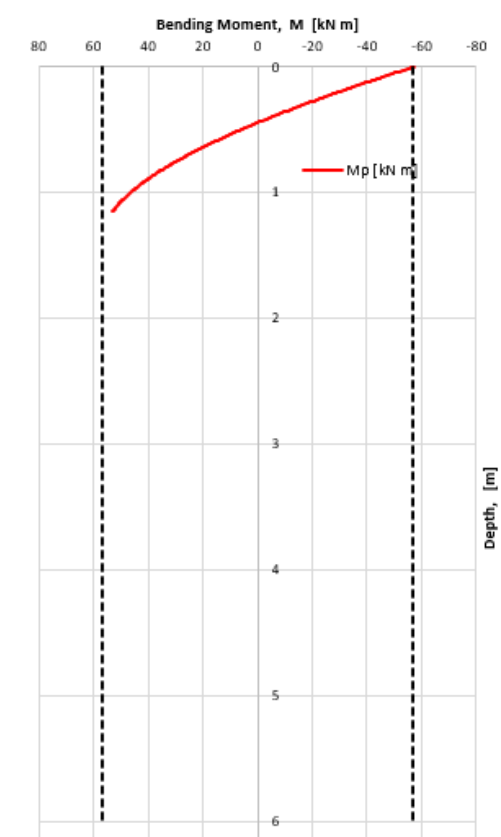
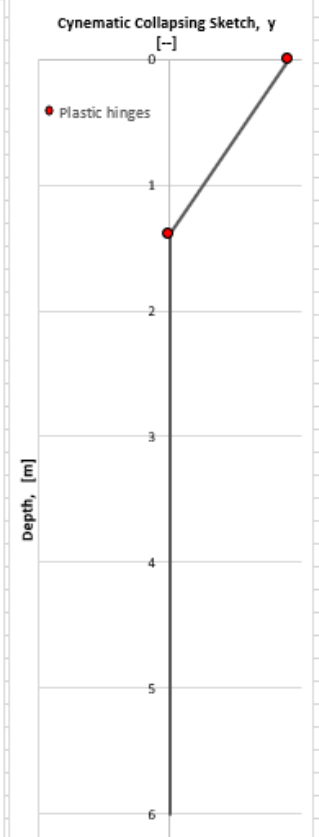
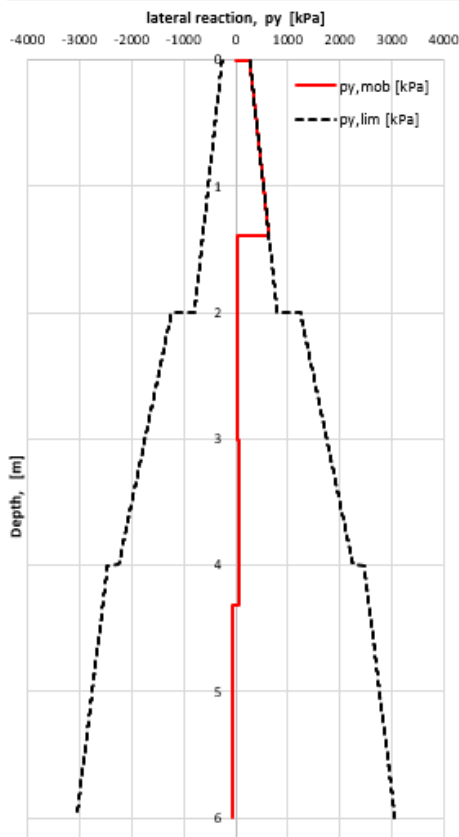
PILE ELASTIC SECTION and MOMENT CAPACITY							
		Number of sections [--] = 1					
		section	length [m]	x [m]	EpJp [kN m ²]	Mp,y [kN m]	
		1	6.00	0.00	2,747	56.2	
				6.00			

Il momento di plasticizzazione (Mp,y) è stato valutato:

- Tubo φ 139.7 s=10 mm
- coefficienti parziali sui materiali (cls ed acciaio) unitari: γc = 1.5 γs = 1.15,
- Plim = kp² * σ'v,
- Per compressione N=0 kN, per trazione N=-26.6 kN

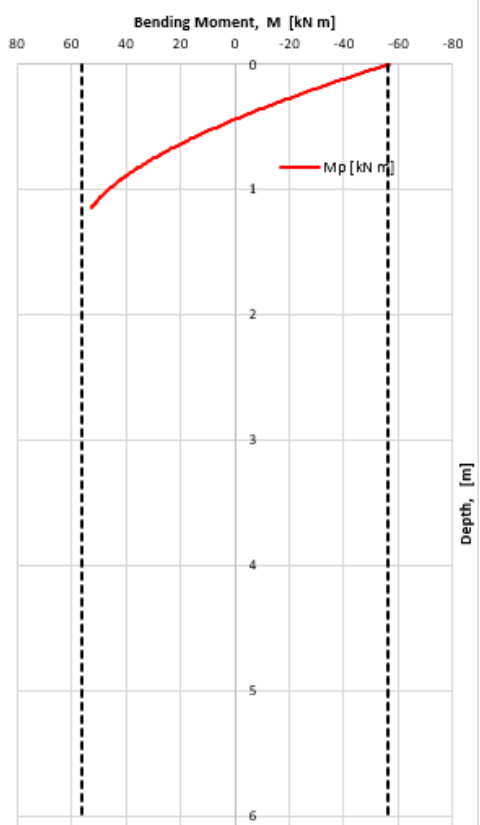
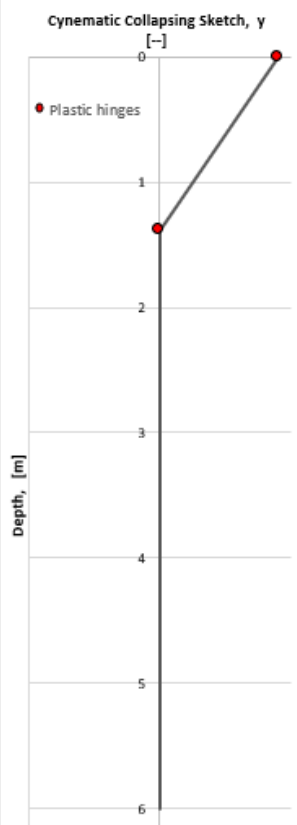
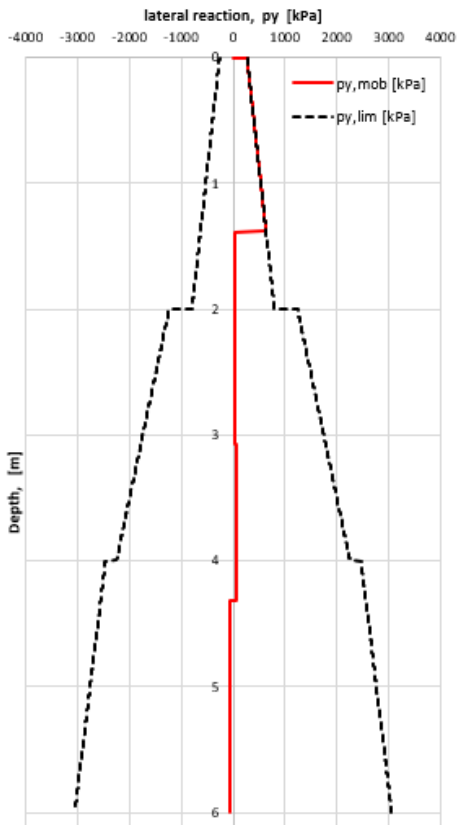
Risultati verifica 1

Pile Type Condition : Long		$\gamma_R \cdot \xi = 2.21$	
Hlim [kN] = 144.2		Hd [kN] = 65.2	
PLastic hinge	Depth [m]	Mp [kN m]	Horizontal Load
yes	0.00	-57	97.8
yes	1.39	58	144.2



Risultati verifica 2

Pile Type Condition : Long		$\gamma_R \cdot \xi = 2.21$	
Hlim [kN] = 143.3		Hd [kN] = 64.8	
Plastic hinge	Depth [m]	Mp [kN m]	Horizontal Load
yes	0.00	-56	97.0
yes	1.39	57	143.3



Muro tipo C e Muro tipo D- stratigrafia

SOLLECITAZIONI						VERIFICHE			
Design Forces (Nmin)			Design Forces (Nmax)			Rd,t	FSt	Rd,c	FSc
Ned,MIN	MEd	VEd	Ned,max	MEd	VEd	kN	[-]	kN	[-]
-30.5	27.5	59.9	257.6	27.5	59.9	143.3	2.39	144.20	2.40

La verifica a carico limite orizzontale risulta essere soddisfatta.

9.2.5.3 Verifica di stabilità globale

Si riportano i FS della verifica di stabilità globale effettuata con il metodo di Bishop in condizioni statiche e sismiche.

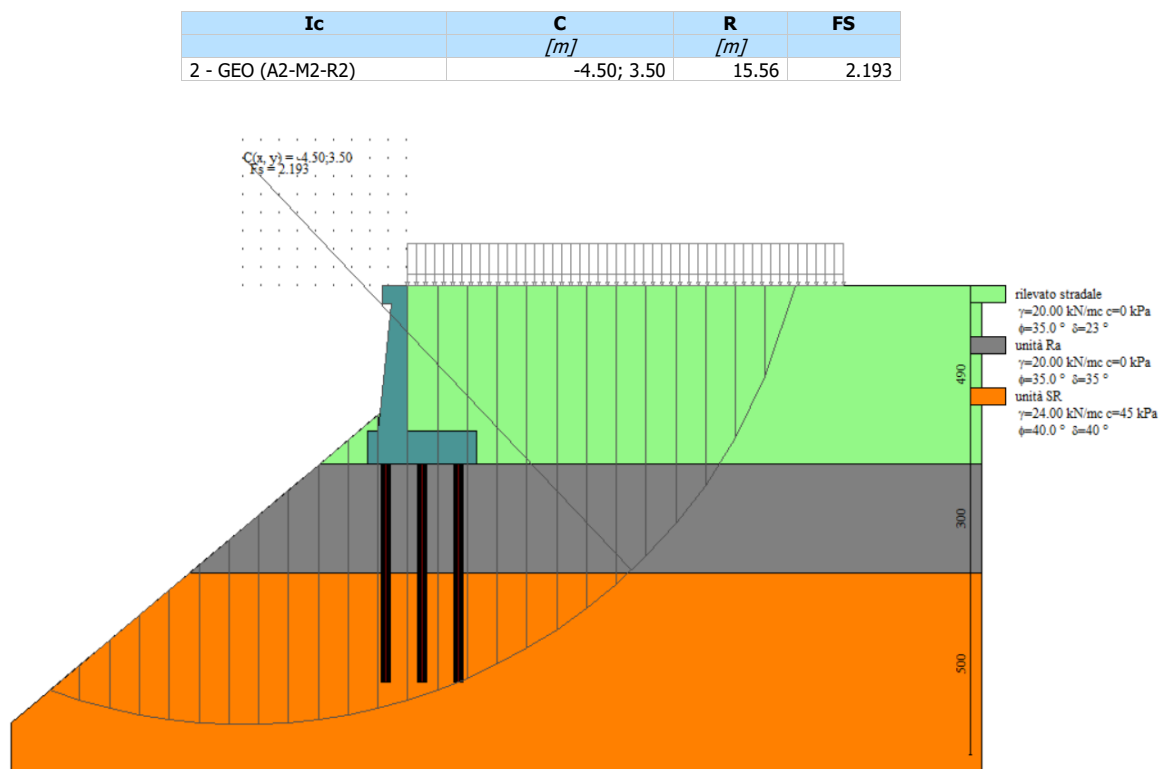


Figura 34: Verifica di stabilità globale_ cond. statica_FS=2.87

Ic	C [m]	R [m]	FS
3 - GEO (A2-M2-R2) H + V	-4.50; 4.50	16.49	2.043
4 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-4.50; 4.50	16.49	2.007

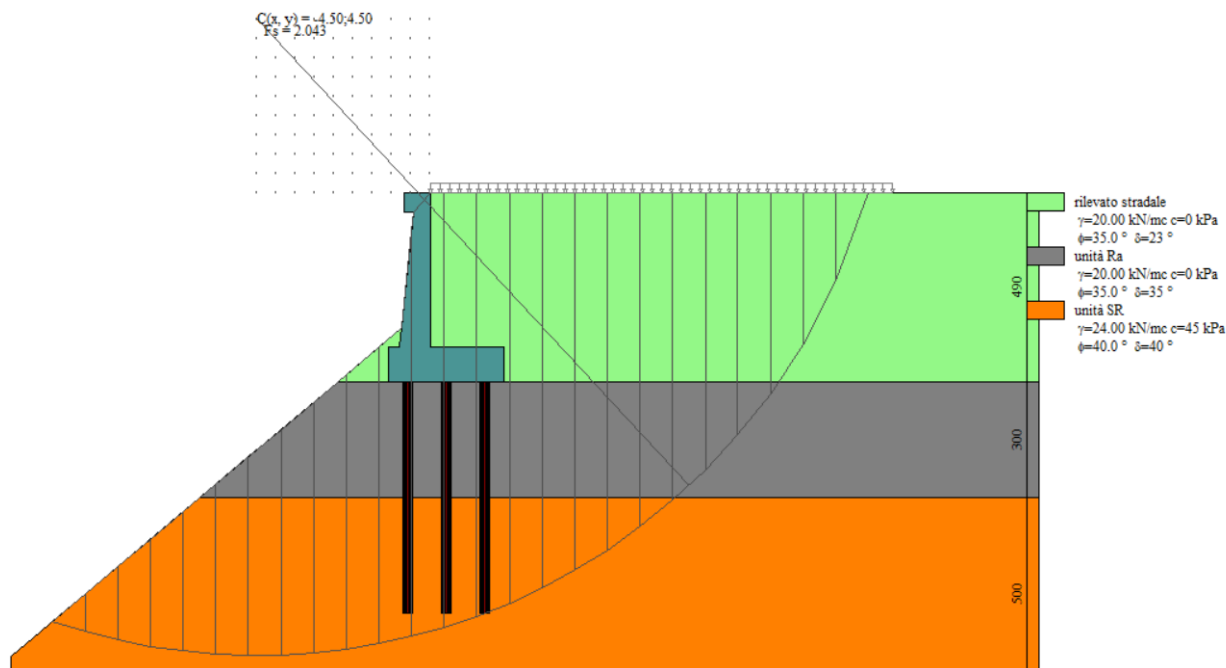


Figura 35: Verifica di stabilità globale _ cond. sismica H+V (FS=2.043)

9.2.6 Verifica dell'inflessione del paramento

Ai fini della valutazione di possibili cedimenti a tergo del muro di sostegno, in corrispondenza della piattaforma stradale, si calcola l'inflessione del paramento sotto i carichi allo SLU.

Il calcolo dell'inflessione avviene facendo riferimento- cautelativamente- agli schemi noti della teoria dell'elasticità considerando come carico l'involuppo delle spinte sul paramento scondo cui la freccia massima è pari a :

$$f = \frac{q L^4}{30 E J}$$

Dove:

- q è la pressione triangolare massima agente alla base del paramento del muro;
- L è l'altezza del paramento;
- E è il modulo elastico del calcestruzzo;
- J è l'inerzia della sezione media del muro.

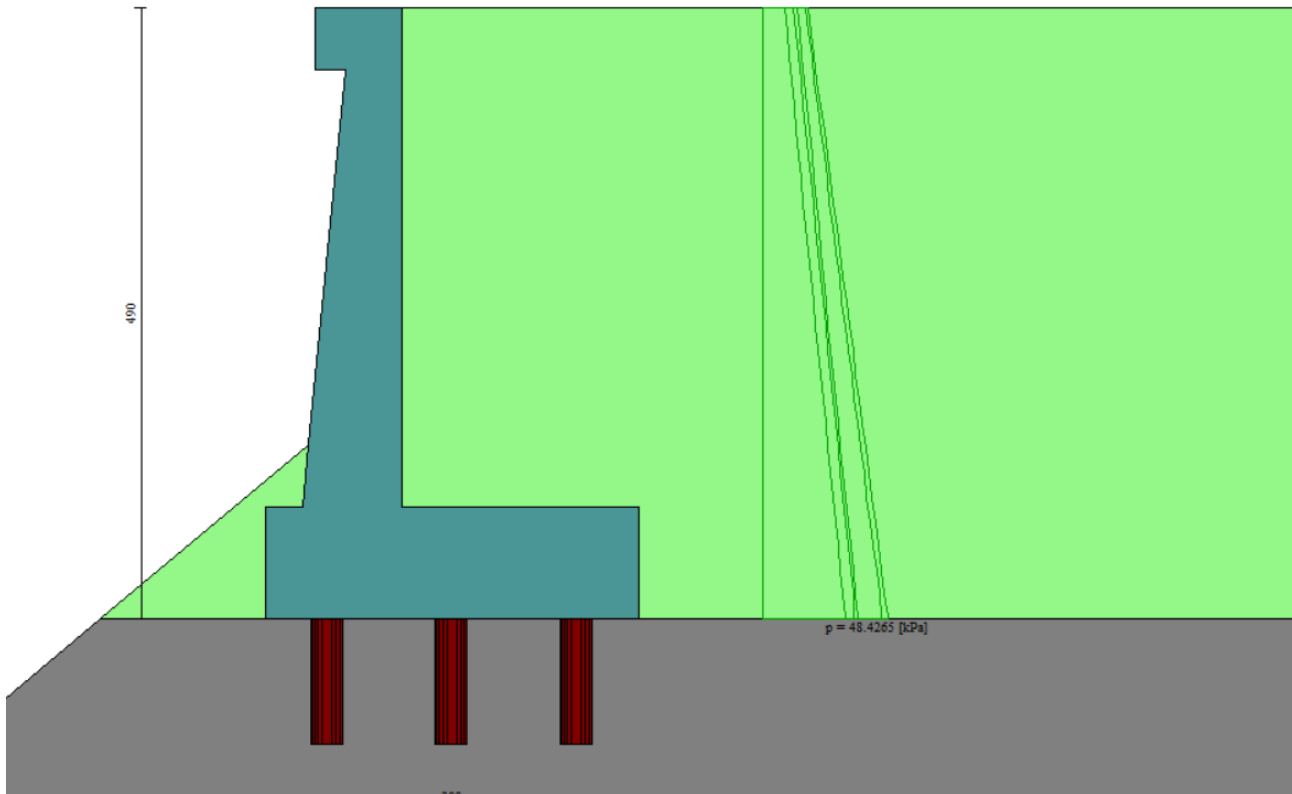


Figura 36: Inviluppo stinta combinazione statica

Tipo	Combinazione	fondazione	$H_{\text{paramento,max}}$	$S_{\text{paramento,medio}}$	Inerzia	q	w
			[m]	[m]	[m ⁴]	[KN/m]	[mm]
C	statica	pali	4.0	0.60	0.017966	48.42	0.72

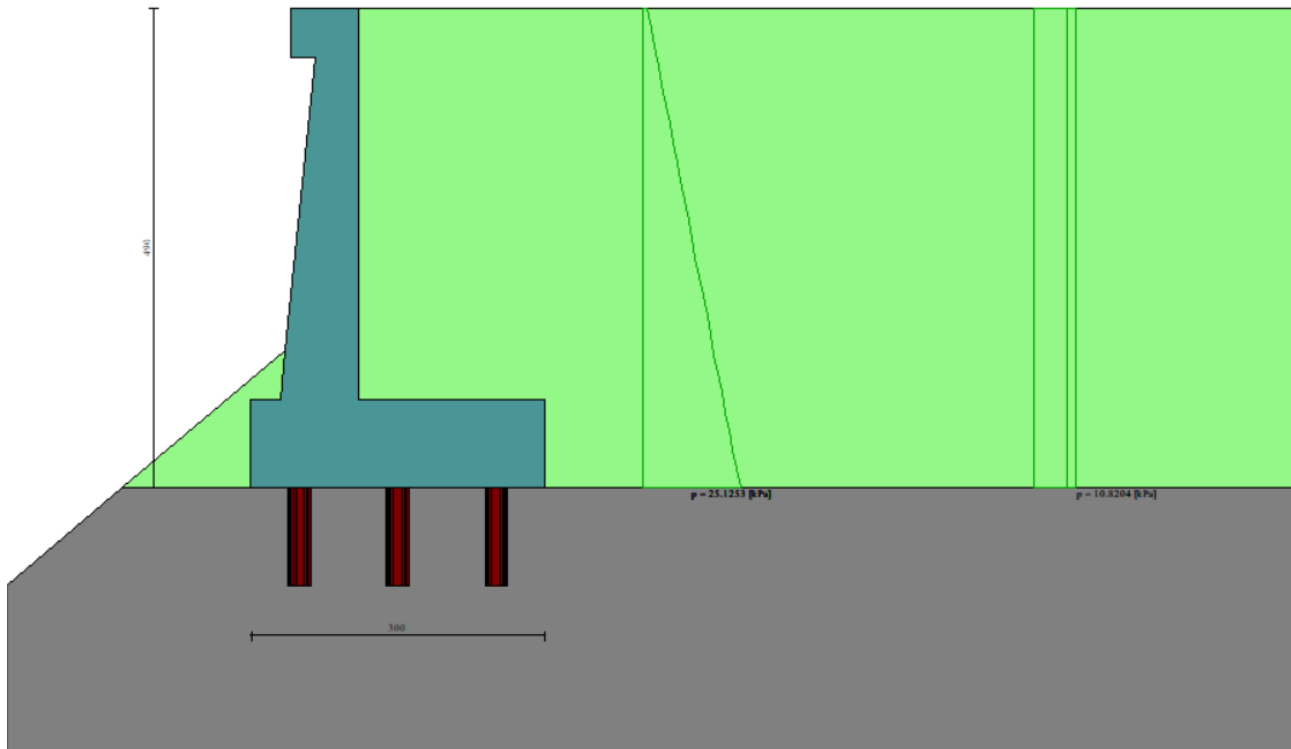


Figura 37: Inviluppo spinte _combinazione sismica H+V

Tipo	Combinazione	fondazione	$H_{\text{paramento,max}}$	$S_{\text{paramento,medio}}$	Inerzia	q	w
			[m]	[m]	[m ⁴]	[KN/m]	[mm]
C	sismica	pali	4.0	0.60	0.017966	39.43	0.59

Sulla base del calcolo dell'inflessione del paramento in condizioni statiche e sismiche, si ritiene che i cedimenti indotti sul piano stradale risultano essere trascurabili.

9.2.7 Verifiche locali della mensola per azioni d'urto

In questo paragrafo sono riportati i risultati ottenuti dalle verifiche locali dei cordoli che ospitano le barriere di sicurezza. Il carico di progetto come definito al paragrafo 7.4. è costituito dalla forza orizzontale di plasticizzazione della barriera pari a $F = 79.5 \text{ kN}$, applicata alla quota di 1,0 m sopra il piano di marcia. e 100 mm sotto la sommità della barriera. Nel caso in esame si assume che la forza agisca ad una distanza $d = 1.00 \text{ m}$ dalla base della barriera.

Trattandosi di un'azione eccezionale, le verifiche dei cordoli portabarriera all'urto devono essere condotte considerando coefficienti parziali unitari sulle azioni e sulle resistenze dei materiali.

Il muro presenta una larghezza pari a 0.7m. Si dispone nella mensola una staffatura di $\Phi 12/20$.

La funzione di tali staffe è duplice:

- **Equilibrare l'azione orizzontale F;**
- **Equilibrare la trazione dei tirafondi della barriera nel meccanismo di pull out.**

Per il punto 1. Il cono di rottura che determina il numero di staffe resistenti si determina secondo quanto riportato nella figura seguente, ipotizzando una diffusione a 45° della sollecitazione agente a partire dalla posizione dei tirafondi tesi. Si

considera una larghezza della piastra di 0.30m posizionata a 0.10m dal bordo del muro. La forza orizzontale F è equilibrata dalle barre $\Phi 12/20$ che sono sempre presenti all'interno del cono di rottura evidenziato nella seguente figura.

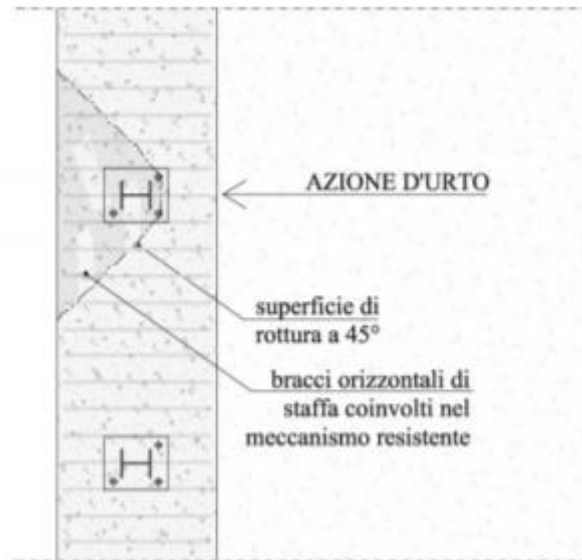


Figura 38: cono di diffusione verifica staffe orizzontali

In dettaglio la forza orizzontale rappresenta l'azione di urto, che è pari a $F=79.5$ kN.

Le barre $\Phi 12/20$ oppongono una resistenza a tale forza espressa dalla seguente relazione:

$$F_R = n \cdot \frac{A_s f_{yk}}{\gamma_d}$$

Dove A_s è l'area della staffa e n è il numero di bracci presenti nel cono di diffusione.

Nel caso in esame è stata assunta, come base del cono di rottura la larghezza della piastra pari a 0.3m che permette di individuare, considerando una diffusione a 45° all'interno dello spessore del cordolo, una larghezza collaborante pari a 1.50m all'interno della quale si dispongono 7 ferri e 14 bracci.

Conseguentemente si ha:

verifica delle staffe orizzontali				
Larghezza collaborante	n bracci orizzontali	Fsd	Frd	FS
[m]	[-]	[KN]	[KN]	[-]
1.50	14	712.51	79.53	8.96

Tabella 39: verifica 1 del cordolo portabARRIERA

La verifica risulta soddisfatta.

Per il punto 2. Il cono di rottura che determina il numero di staffe e quindi di bracci verticali resistenti si determina secondo quanto riportato nella seguente figura, ipotizzando una diffusione a 45° a partire dall'interasse dei tirafondi tesi. La trazione agente nei tirafondi è equilibrata dai bracci verticali delle staffe e da eventuali legature.

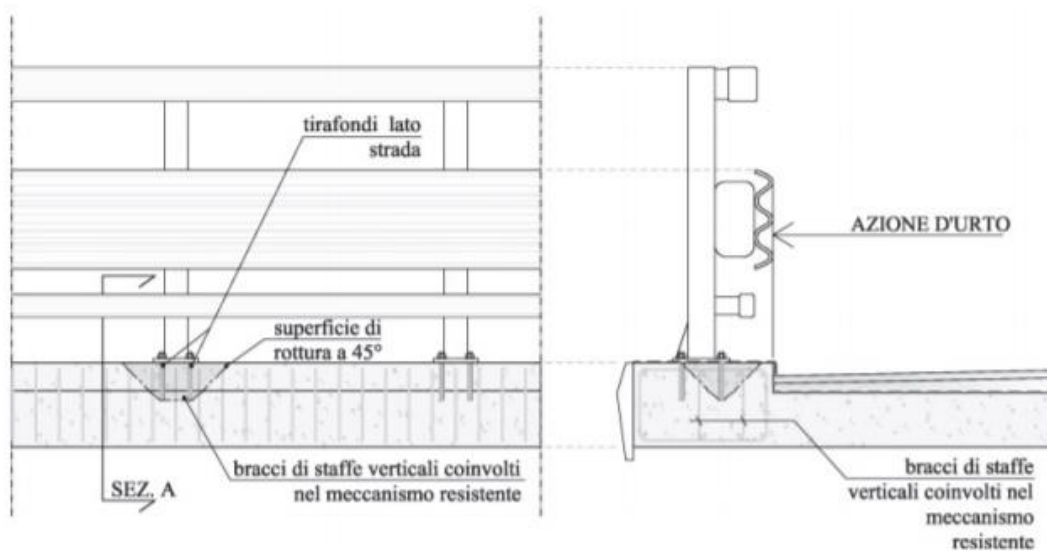


Figura 39: cono di diffusione verifica staffe verticali

Ipotizzando un braccio di leva delle forze interne della piastra di base della barriera pari a $l = 0.22$ m e un'altezza h della barriera sopra tale piastra di 1 m, si stima T_d come:

$$T_d = \frac{N \cdot h}{l}$$

Si dispongono delle staffe $\Phi 12/20$. Ipotizzando una lunghezza dei tirafondi di almeno 19 cm (nonché l'interasse tra i due tirafondi tesi di 0.22 m), risulta una lunghezza di diffusione trasversale pari a 0.38m e longitudinale di 0.6m. I bracci verticali compresi nel cono di diffusione sono 3.

Nel calcolare la resistenza delle staffe verticali si considera anche il contributo dei ferri longitudinali $\Phi 20/20$ del paramento che sono accoppiati alle staffe. Pertanto si calcola la trazione resistente pari a:

$$T_r = n \cdot A_s \cdot f_{yd}$$

Trattandosi di un'azione eccezionale, le verifiche dei cordoli portabarriera all'urto devono essere condotte considerando coefficienti parziali unitari sulle azioni e sulle resistenze dei materiali.

Verifiche delle staffe verticali				
B _{long}	n	T _d	T _r	FS
[m]	[m]	[KN]	[KN]	[-]
0.6	3	361.48	576.80	1.60

Le verifiche risultano essere soddisfatte.

9.3 MURO TIPOLOGICO D su 4 micropali ($H_{\text{paramento}}=5\text{m}$)

Di seguito si riportano i risultati delle analisi del muro di sostegno denominato "TIPOLOGICO D", aventi le seguenti caratteristiche geometriche. Esso è fondato su 4 file micropali di diametro $D=230\text{mm}$ e di lunghezza $L=6\text{m}$.

tipologico	fondazione	$H_{\text{paramento}}$	$H_{\text{fondazione}}$	N° file micropali	D_{pali}	L_{pali}	D_{tubo}	spessore
		[m]	[m]		[m]	[m]	[mm]	[mm]
D	micropali	5	1.0	4	0.23	6	139.7	10

Tabella 40: caratteristiche geometriche muri di sostegno

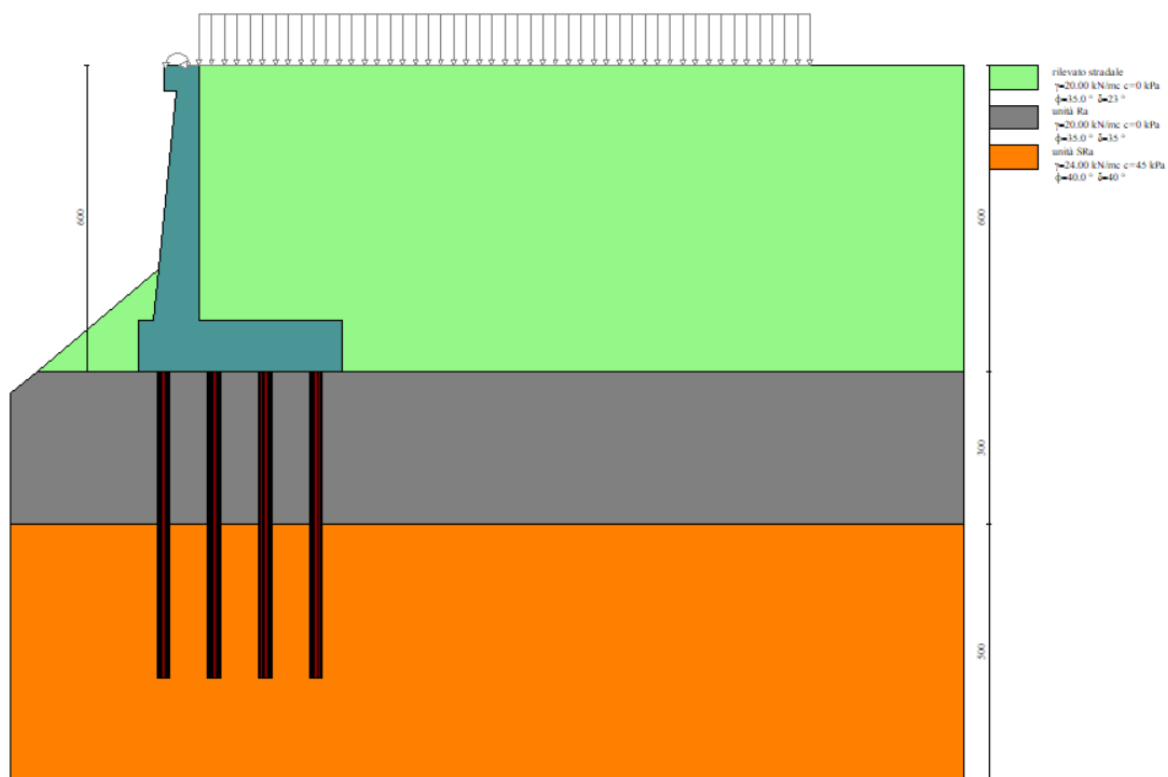


Figura 40: modello di calcolo muro tipologico D

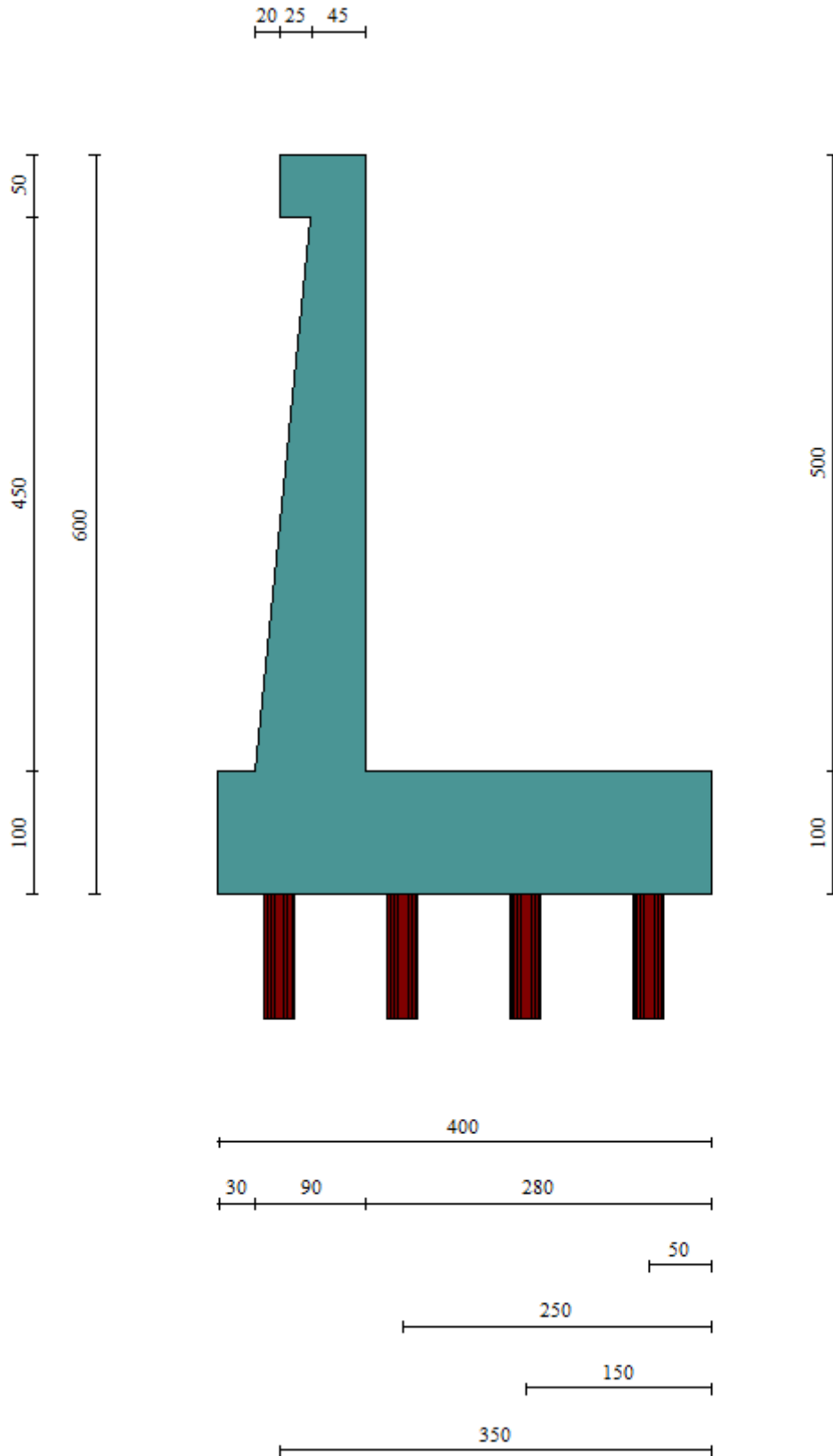


Figura 41: Geometria del muro di sostegno: sezione trasversale

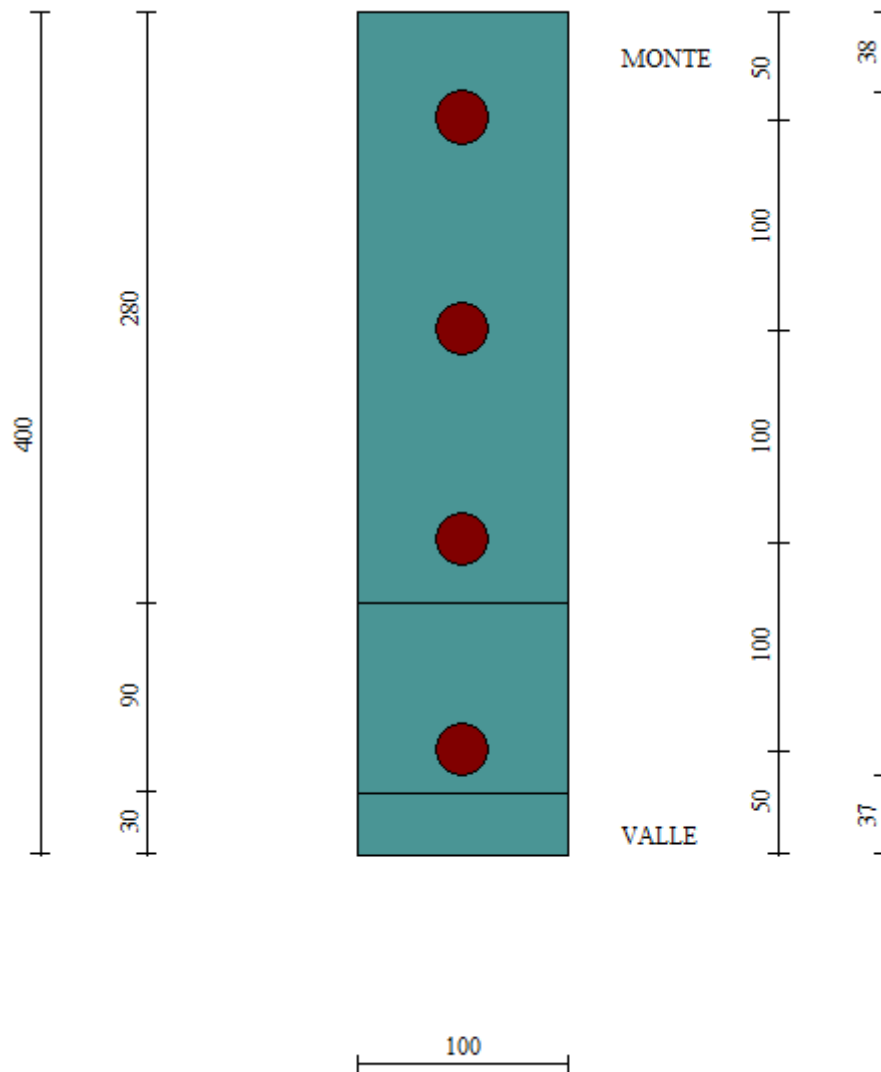


Figura 42:pianta fondazione su pali

9.3.1 Sollecitazioni Paramento

Si riportano i risultati delle verifiche geotecniche e le sollecitazioni per le combinazioni statiche/sismiche e per la combinazione eccezionale d'urto. **Occorre precisare che nelle verifiche geotecniche il terreno dinanzi la fondazione è stato considerato pesante ma privo di resistenza passiva**

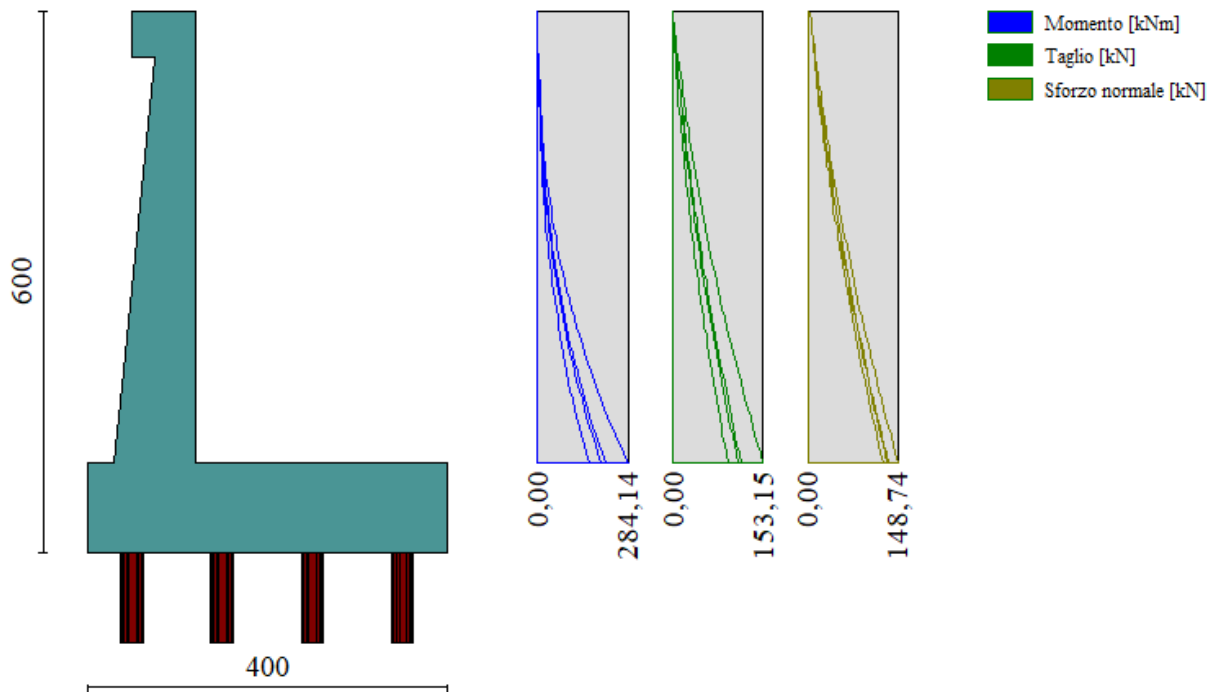


Figura 43 – Involuppo delle sollecitazioni sul paramento del muro di sostegno in condizioni statiche

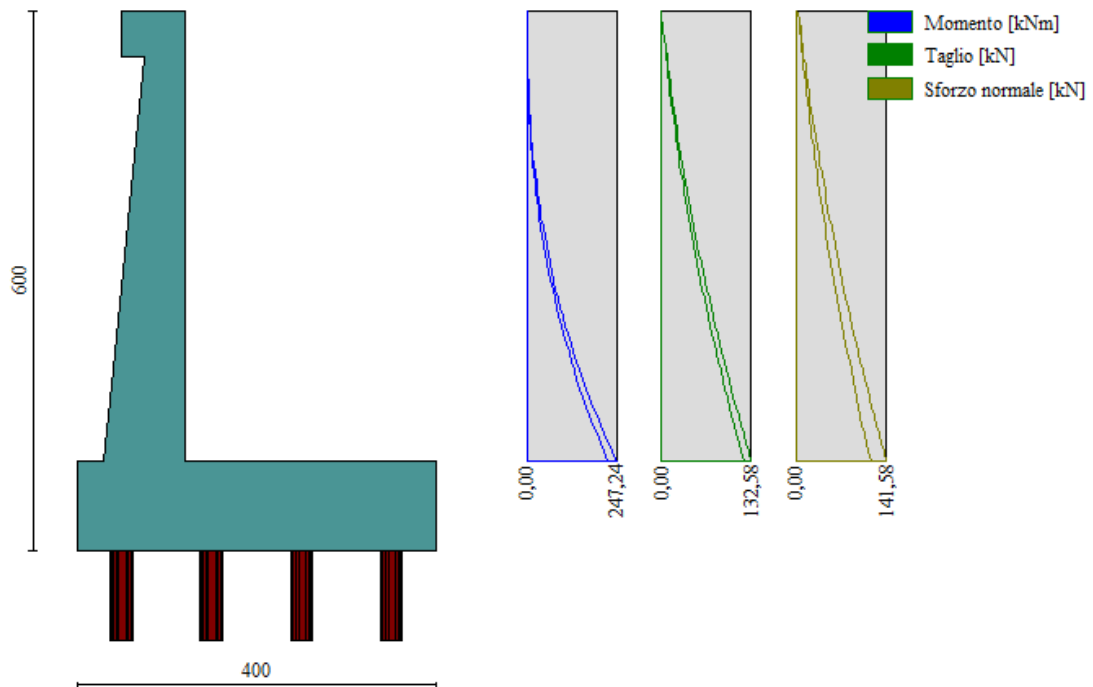


Figura 44- Involuppo delle sollecitazioni sul paramento del muro di sostegno in condizioni sismiche

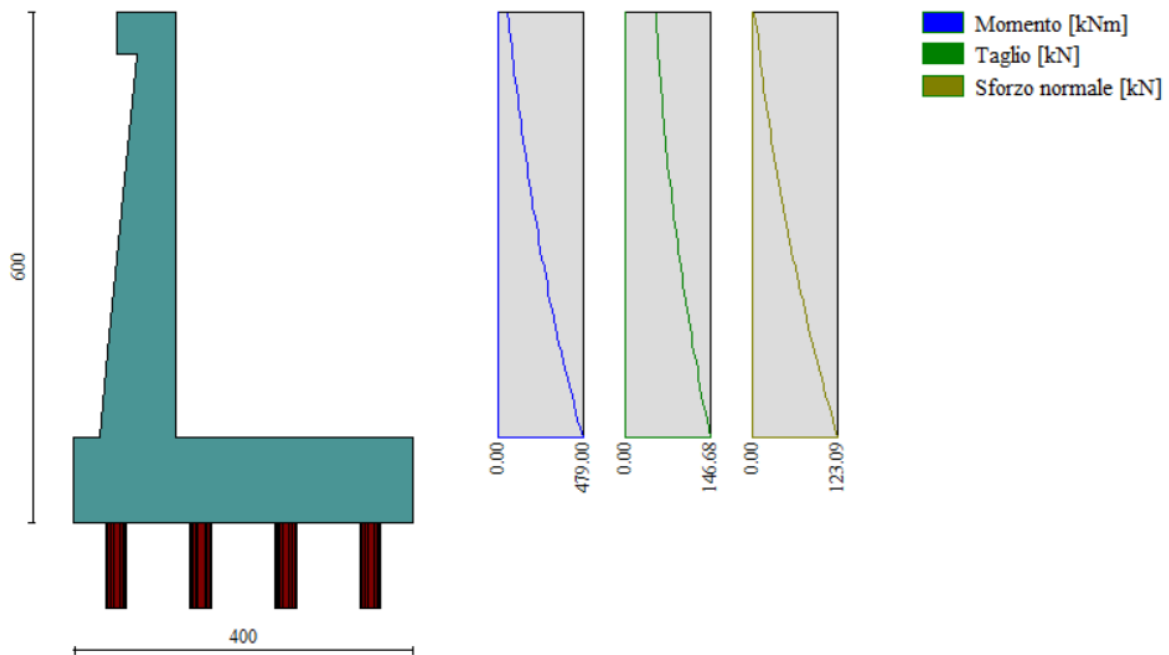


Figura 45: Sollecitazioni_combinazione eccezionale d'urto

9.3.2 Verifiche strutturali paramento e piastra fondazione

Sia le verifiche a pressoflessione che a taglio sono state eseguite manualmente attraverso l'ausilio di fogli di calcolo strutturati sulla base delle NTC2018 e mediante software di calcolo PressFle sulla base dell'involuppo dei diagrammi delle sollecitazioni. Nelle verifiche è stato considerato un copriferro (distanza tra il bordo e l'asse del ferro longitudinale) pari a 70mm.

Elemento	STATICA				SISMICA				URTO			
	MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ted	MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ted	MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ted
	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]
Paramento	284.14	-	148.74	153.15	247.24	-	141.58	132.58	479	-	123.09	146.68
Fondazione	184.14	63.91	-	130.24	424.15	123.36	-	275.19	379.50	109.75	-	252.50

SLE rara				SLE quasi permanente				SLE frequente			
MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ved	MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ved	MY, Ed	MX, Ed	NEd	Ved
[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[kN]	[kN]
212.76	-	132.77	116.12	161.00	-	123.09	93.68	199.82	-	130.35	110.51
77.04	40	-	130.24	77.04	39.7		130.2	77.04	39.7		130.2

Tabella 41: sollecitazioni massime nel paramento

Di seguito si riportano le armature di progetto previste per le sezioni di calcolo del paramento e della piastra di fondazione.

Tabella 42: Armature di progetto paramento e piastra fondazione

Elemento	Armatura a flessione	
	Lato monte	Lato valle
Paramento	Φ20/20	Φ16/20

Elemento	Armatura a flessione	
	Lato inferiore	Lato superiore
Piastra fondazione	Φ20/20	Φ20/20

Si dispongono ripartitori in fondazione e nel paramento Φ12/20.

GEOMETRIA				VERIFICA A PRESSOFLESSIONE							
Elemento		b	h	M _{ed,y}	M _{ed,x}	N _{Ed,min}	Armature	c	d	M _{Rd}	FS
		[mm]	[mm]	[kNm]	[kNm]	[kN]		[mm]	[mm]	[kNm]	[-]
Paramento	monte	1000	900	479.0	-	123.1	Φ20/20	70	830	542.0	1.13
	valle						Φ16/20	70			
Fondazione	Superiore	1000	1000	424.2	-		Φ20/20	70	930	546.7	1.29
	Inferiore						Φ20/20	70			
Fondazione (ripartitori)	Superiore	1000	1000		123.4		Φ12/20	70	930	201.6	1.63
	Inferiore						Φ12/20	70			

Tabella 43: verifica a pressoflessione

Per il paramento e la fondazione le verifiche a taglio sono condotte con riferimento ad elementi in c.a. non armati a taglio:

Elemento	Geometrie				Armatura long. tesa			Sollecitazioni di Calcolo		TAGLIO RESISTENTE ELEMENTI SENZA ARMATURA A TAGLIO							
	b _w (mm)	H (mm)	c (mm)	d (mm)	n	Ø	A _s (mm ²)	N _{sd} (KN)	V _{sd} (KN)	σ _{cp} (Mpa)	ρ _l	k	f _{ck} (Mpa)	v _{min}	V _{Rdmin} (KN)	V _{Rct} (KN)	F.S.
Paramento	1000	800	70	730	5	16	1004,8	0	104,16	0	0,001	1,52	33,2	0,38	276,82	221,46	2,13
Fondazione	1000	900	70	830	5	16	1004,8	0	151,46	0	0,001	1,49	33,2	0,37	304,70	236,09	1,56

Tabella 44: verifica elementi non armati a taglio

Tuttavia nel paramento si prevedono **ganci Φ10/20x40** e in fondazione **ganci Φ10/40x40**.

Si riportano le verifiche tensionali e a fessurazione del paramento:

Verifica delle tensioni	I _p	N _{Ed}	M _{ed,y}	M _{ed,x}	CLS 32/40					ACCIAIO B450C				
					σ _{c,y}	σ _{c,x}	σ _{c,max = 0,6 f_{ck}}	FS _y	FS _x	σ _{f,y}	σ _{f,x}	σ _{f,max = 0,8 f_{yk}}	FS _y	FS _x
					[Mpa]	[Mpa]	[Mpa]	[-]	[-]	[Mpa]	[Mpa]	[Mpa]	[-]	[-]
combinazione rara	Param.	132,8	212,8	-	4,5		19,2	4,27	-	131,8		360,0	2,73	-
	Fond.	-	77,0	39,7	1,4	1,0	19,2	14,12	19,39	55,9	58,0	360,0	6,44	6,21

Tabella 45: verifica tensionale combinazione rara

Verifica delle tensioni	I _p	N _{Ed}	M _{ed,y}	M _{ed,x}	CLS 32/40				
					σ _{c,y}	σ _{c,x}	σ _{c,max = 0,45 f_{ck}}	FS _y	FS _x
					[Mpa]	[Mpa]	[Mpa]	[-]	[-]
Combinazione quasi permanente	paramento	123,1	161,0	-	3,4	-	14,4	4,24	-
	fondazione	0,0	77,0	39,7	1,4	1,0	14,4	10,59	14,55

Tabella 46: verifica tensionale combinazione quasi permanente

Dalla verifica a fessurazione emerge che il muro di sostegno non è fessurato.

9.3.3 Sollecitazioni in testa ai micropali

Le sollecitazioni provenienti dal muro vengono ripartite sui pali restituendo le sollecitazioni nei pali in termini di taglio, momento e sforzo normale. Si fa notare che nel software di calcolo, i pali sono stati considerati incernierati in testa ottenendo le sollecitazioni in termini di sforzo normale e taglio. Nella realtà i pali risultano essere incastrati nel plinto di fondazione, pertanto il valore del momento flettente verrà determinato sulla base della teoria di Matlock e Reese di seguito descritta.

Gli scarichi sui pali vengono determinati mediante il metodo delle rigidità.

La piastra di fondazione viene considerata infinitamente rigida (3 gradi di libertà) ed i pali vengono considerati incernierati a tale piastra.

Lo sforzo normale nei pali è calcolato come segue:

$$N_i = \frac{N_{Ed}}{n} \pm \frac{M}{d}$$

Dove d rappresenta l'interasse trasversale tra i pali.

Pertanto, allo sforzo normale derivato dal codice di calcolo è stato sommato il contributo di compressione o di trazione generato dall'azione flettente, per tener conto dell'interazione palo-terreno.

Le azioni derivanti da questo modello vengono confrontate con le curve di capacità portante dei pali di fondazione.

Mentre le azioni di taglio sono suddivise equamente tra i pali come di seguito riportato:

$$V_i = \frac{V_{Ed}}{n}$$

In definitiva, gli scarichi a testa palo sono pari a quanto di seguito riportato.

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
Ip	Indice palo
N	Sforzo normale, espresso in [kN]
M	Momento, espresso in [kNm]
T	Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N	M	T
		[kN]	[kNm]	[kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	95.57	0	-52.83
	2	140.64	0	-52.83
	3	185.7	0	-52.83
	4	230.77	0	-52.83
2 - STR (A1-M1-R3) H + V	1	-0.05	0	-69.14
	2	200.6	0	-69.14
	3	100.27	0	-69.14
	4	300.92	0	-69.14
3 - STR (A1-M1-R3) H - V	1	-26.56	0	-65.19
	2	168.46	0	-65.19

	3	70.95	0	-65.19
	4	265.98	0	-65.19
ECCEZIONALE URTO	1	-16.93	0	-46.65
	2	83.83	0	-46.65
	3	184.59	0	-46.65
	4	285.36	0	-46.65
7 - SLER	1	104.08	0	-40.13
	2	135.44	0	-40.13
	3	166.79	0	-40.13
	4	198.15	0	-40.13
8 - SLEF	1	101.65	0	-38.45
	2	131.81	0	-38.45
	3	161.97	0	-38.45
	4	192.13	0	-38.45
9 - SLEQ	1	94.37	0	-33.4
	2	120.93	0	-33.4
	3	147.49	0	-33.4
	4	174.06	0	-33.4

Tabella 47: Scarichi in testa ai pali

Per la valutazione del momento flettente a testa palo si è utilizzata la teoria di Matlock e Reese per la quale il momento agente a quota testa pali è direttamente proporzionale al taglio mediante un coefficiente α (espresso in metri) "coefficiente di Matlock e Reese":

$$M_i(V_{Ed}) = \alpha \frac{V_{Ed}}{n}$$

Il coefficiente α dipende principalmente dalle caratteristiche di rigidità relative palo-terreno e, generalmente, fornisce un valore del momento sollecitante conservativo. Fissato il diametro del palo, D , α dipende quindi dalla rigidità del terreno.

Nel caso in esame si ha:

PALI D230
$\alpha = 0.477$ m

Tabella 48: parametro α

Vengono riportate nella tabella che segue le sollecitazioni in testa ai pali.

Combinazione	Ip	V	α	M	N	N+M/d
	[-]	[kN]	[m]	[kNm]	[kN]	[kN]
SLU - STR (A1-M1-R3)	1	52.8	0.477	25.2	95.6	65.3
	2	52.8	0.477	25.2	140.6	130.6
	3	52.8	0.477	25.2	185.7	195.8
	4	52.8	0.477	25.2	230.8	261.0
SLU - STR (A1-M1-R3) H + V	1	69.1	0.477	33.0	-0.1	-39.7

	2	69.1	0.477	33.0	200.6	187.4
	3	69.1	0.477	33.0	100.3	113.5
	4	69.1	0.477	33.0	300.9	340.5
SLU - STR (A1-M1-R3) H - V	1	65.2	0.477	31.1	-26.6	-63.9
	2	65.2	0.477	31.1	168.5	156.0
	3	65.2	0.477	31.1	71.0	83.4
	4	65.2	0.477	31.1	266.0	303.3
ECC. URTO	1	46.7	0.477	22.3	-16.9	-43.7
	2	46.7	0.477	22.3	83.8	74.9
	3	46.7	0.477	22.3	184.6	193.5
	4	46.7	0.477	22.3	285.4	312.1
SLE - Rara	1	40.1	0.477	19.2	104.1	81.1
	2	40.1	0.477	19.2	135.4	127.8
	3	40.1	0.477	19.2	166.8	174.5
	4	40.1	0.477	19.2	198.2	221.1
SLE - Frequente	1	38.5	0.477	18.4	101.7	79.6
	2	38.5	0.477	18.4	131.8	124.5
	3	38.5	0.477	18.4	162.0	169.3
	4	38.5	0.477	18.4	192.1	214.2
SLE - Quasi Permanente	1	33.4	0.477	15.9	94.4	75.2
	2	33.4	0.477	15.9	120.9	114.6
	3	33.4	0.477	15.9	147.5	153.9
	4	33.4	0.477	15.9	174.1	193.2

Tabella 49: sollecitazioni in testa ai pali

Si riportano inoltre nella seguente tabella, ai fini delle prove in corso d'opera, le sollecitazioni in punta ai pali pari a 1.5SLE (ai sensi del par. 6.4.3.7.2. delle NTC 2018):

Combinazione	Ip	V	α	M	N
	[-]	[kN]	[m]	[kNm]	[kN]
1.5*SLE_rara	1	40.1	0.477	19.2	156.1
	2	40.1	0.477	19.2	203.2
	3	40.1	0.477	19.2	250.2
	4	40.1	0.477	19.2	297.2

Tabella 50: sollecitazioni 1.5*SLE

9.3.4 Verifiche strutturali dei micropali

Per i pali di fondazione di diametro D=230mm si prevede una armatura tubolare di diametro 139.7 mm e spessore 10mm.

SOLLECITAZIONI SU SINGOLO PALO					
COMB.	V _{MAX}	N _{MAXc}	N _{MAXt}	M _{MAX,y}	M _{MAX,z}
STR1	69.0 kN	300.9 kN	-26.6 kN	31.8 kN	

VERIFICHE STRUTTURALI MICROPALO			
MATERIALI			
Tipo acciaio		S 355	
Valore di snervamento dell'acciaio del profilo:	f_{yk}	355	MPa
Valore di rottura dell'acciaio del profilo:	f_{uk}	510	MPa
Modulo di elasticità dell'acciaio:	E	210000	MPa
Modulo di elasticità tangenziale dell'acciaio:	G	80769	MPa
COEFFICIENTI PARZIALI			
coefficiente parziale di sicurezza per le verifiche di resistenza:	γ_{M0}	1.05	
coefficiente parziale di sicurezza per le verifiche di stabilità:	γ_{M1}	1.05	
coefficiente parziale di sicurezza per le verifiche di rottura	γ_{M2}	1.25	
CARATTERISTICHE MECCANICHE DEL PROFILO			
Diametro esterno nominale	D	139.70	[mm]
Spessore nominale	T	10.00	[mm]
Diametro interno nominale	d	119.70	[mm]
Area della sezione trasversale	A	40.75	[cm ²]
Area a taglio	A_v	25.94	[cm ²]
Momento d'inerzia	I	861.89	[cm ⁴]
Raggio d'inerzia	i	4.60	[cm]
Modulo di resistenza elastico	$W_{el,yy}$	123.39	[cm ³]
Modulo di resistenza plastico attorno all'asse forte	$W_{pl,yy}$	168.55	[cm ³]
Momento d'inerzia torsionale	I_t	1723.79	[cm ⁴]
Modulo di torsione	C_t	246.78	[cm ³]
Valore di snervamento dell'acciaio	f_{yk}	355.00	[MPa]
Coefficiente e	e	0.81	[-]
Diametro	d	139.70	[mm]
Spessore	t	10.00	[mm]
Rapporto tra diametro e spessore	d/t	13.97	[-]
Classificazione della sezione		CLASSE 1	
VERIFICHE DI RESISTENZA DELLA SEZIONE TRASVERSALE			
Resistenza a trazione pura			
Resistenza plastica a trazione:	$N_{t,Rd}$	1377.62	kN

Verifica a trazione pura:	0.0	
Resistenza a compressione pura		
Resistenza plastica a trazione:	$N_{c,Rd}$	1377.62 kN
Verifica a compressione pura: $r_{Nc} =$	0.22	
Resistenza a flessione		
Resistenza a flessione attorno all'asse maggiore:	$M_{pl,y,Rd}$	56.99 kNm
Verifica a flessione attorno all'asse maggiore:	0.56	
Resistenza a flessione attorno all'asse minore	$M_{pl,z,Rd}$	56.99 kNm
Verifica a flessione attorno all'asse minore:	0.00	
Presso o tenso-flessione retta		
Fattori di riduzione	n	0.22
	a	0.36
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse maggiore:	$M_{N,y,Rd}$	54.43 kNm
Verifica combinata taglio, forza assiale flessione attorno all'asse maggiore:	0.58	
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse minore:	$M_{N,z,Rd}$	54.43 kNm
Verifica combinata taglio, forza assiale flessione attorno all'asse minore:	0.00	
Presso o tenso-flessione biassiale		
Verifica a presso/tenso flessione biassiale:	0.58	
Resistenza a taglio		
Resistenza plastica a taglio:	$V_{pl,z,Rd}$	506.35 kN
Verifica a taglio:	0.14	
Trascurare contributo del taglio nelle verifiche		
Resistenza a flessione e taglio		
Fattore di riduzione per la presenza di taglio:	$\rho_{Vz,red}$	0.00
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse maggiore:	$M_{Vy,Rd}$	56.99 kNm
Verifica a flessione attorno all'asse maggiore:	0.56	
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse minore:	$M_{Vz,Rd}$	56.99 kNm
Verifica a flessione attorno all'asse minore:	0	
Resistenza a flessione, forza assiale e taglio		
Fattori di riduzione	n	0.22
	a	0.36
	$f_{y,red}$	355.00 MPa

Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse maggiore:	$M_{pl,y,Rd}$	56.99	kNm
Resistenza a flessione attorno all'asse minore:	$M_{pl,z,Rd}$	56.99	kNm
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse maggiore:	$M_{N,y,Rd}$	54.43	kNm
Verifica combinatatataglio, forza assiale flessione attorno all'asse maggiore:		0.58	
Resistenza a flessione ridotta attorno all'asse minore:	$M_{N,z,Rd}$	54.43	kNm
Verifica combinatatataglio, forza assiale flessione attorno all'asse minore:		0	
Verifica a presso/tenso flessione biassiale: =		0.58	

Tutte le verifiche del micropalo risultano essere soddisfatte.

9.3.5 Verifiche geotecniche dei micropali

9.3.5.1 Verifica di capacità portante nei confronti dei carichi verticali

La determinazione della lunghezza dei pali è il risultato della verifica di capacità portante che si riporta nella seguente tabella ottenuta considerando uno strato superficiale di 3m costituito da Terreno di riporto antropico per il quale si utilizza un valore di $\alpha\tau$ per i micropali pari a 198KPa con $\alpha=1.1$ e $\tau=180$ KPa e un substrato costituito da rocce alterate (Unità SR/SB alterata) per il quale si ricava un valore di $\alpha\tau$ per i micropali pari a 280KPa come riportato nella Relazione Geotecnica.

Tabella 51: Verifica di capacità portante nei confronti dei carichi verticali- SLU

Capacità portante micropali compressione - SLU			
L_p	Q_{II}	N_{max}	FS
[m]	[kN]	[kN]	[-]
0	0.00	341	0.00
0.5	35.92	341	0.11
1	71.83	341	0.21
1.5	107.75	341	0.32
2	143.66	341	0.42
2.5	179.58	341	0.53
3	215.49	341	0.63
3.5	262.51	341	0.77
4	313.58	341	0.92
4.5	364.65	341	1.07
5	415.72	341	1.22
5.5	466.78	341	1.37
6	517.85	341	1.52

In accordo con la curva di capacità portante ottenuta, è stata considerata una lunghezza dei micropali pari a 6m.

Nel seguito si riportano i risultati riguardanti la verifica di capacità portante nei confronti dei carichi orizzontali dei pali all'SLU, secondo la teoria di Broms descritta nel § 6.1.5.

RUN ANALYSIS		Analysis Type	Id Load	step	cycle	error	tollered	
		BROMS	4/4	20/20	1	0.00%	0.50%	
PILE PROPERTIES AND GENERAL DATA								
		Dp [m] = 0.23	outer diameter					
		Lp [m] = 6.00	length					
		n elem. [--] = 24	number of elements					
		dL [m] = 0.25	length of elements					
		Ep [kPa] = 20,000,000	Young's modulus, E [MPa] = 20,000					
		Ep Jp [kN m2] = 2,747	elastic bending stiffness					
		Tollerated Error [--] = 0.5%	Tollerated error referred to transfer curves [1.0 - 3.0%]					
		Numero Step [--] = 20	number of steps					
P-Y LOAD TRANSFER CURVES - VS - DEPTH from GROUND LEVEL								
		Depth Pile Head [m] = 1.0	below ground level		Resistance reduction option for cohesive soil			
		Depth water Level [m] = 5.0	below ground level		0	... no resistance reduction		
		Number of layers [--] = 2	below ground level		2	plim = Kp^2 s^v (Poulos & Davis, 80)		
Soil Type	Curve Type	thick [m]	depth [m]	γ [kN/m³]	cu [kPa]	φ' [deg]	Esi [kPa]	p-multiplier [--]
Granular	1	3.00	0.00	19.5		35		1.00
			3.00			35		1.00
Granular	1	4.00	3.00	24.0		40		1.00
			7.00			40		1.00

Verifica 1 MPy compressione

PILE ELASTIC SECTION and MOMENT CAPACITY							
		Number of sections [--] = 1					
		section	length [m]	x [m]	EpJp [kN m²]	Mp,y [kN m]	
		1	6.00	0.00	2,747	56.5	
				6.00			

Verifica 2 MPy trazione

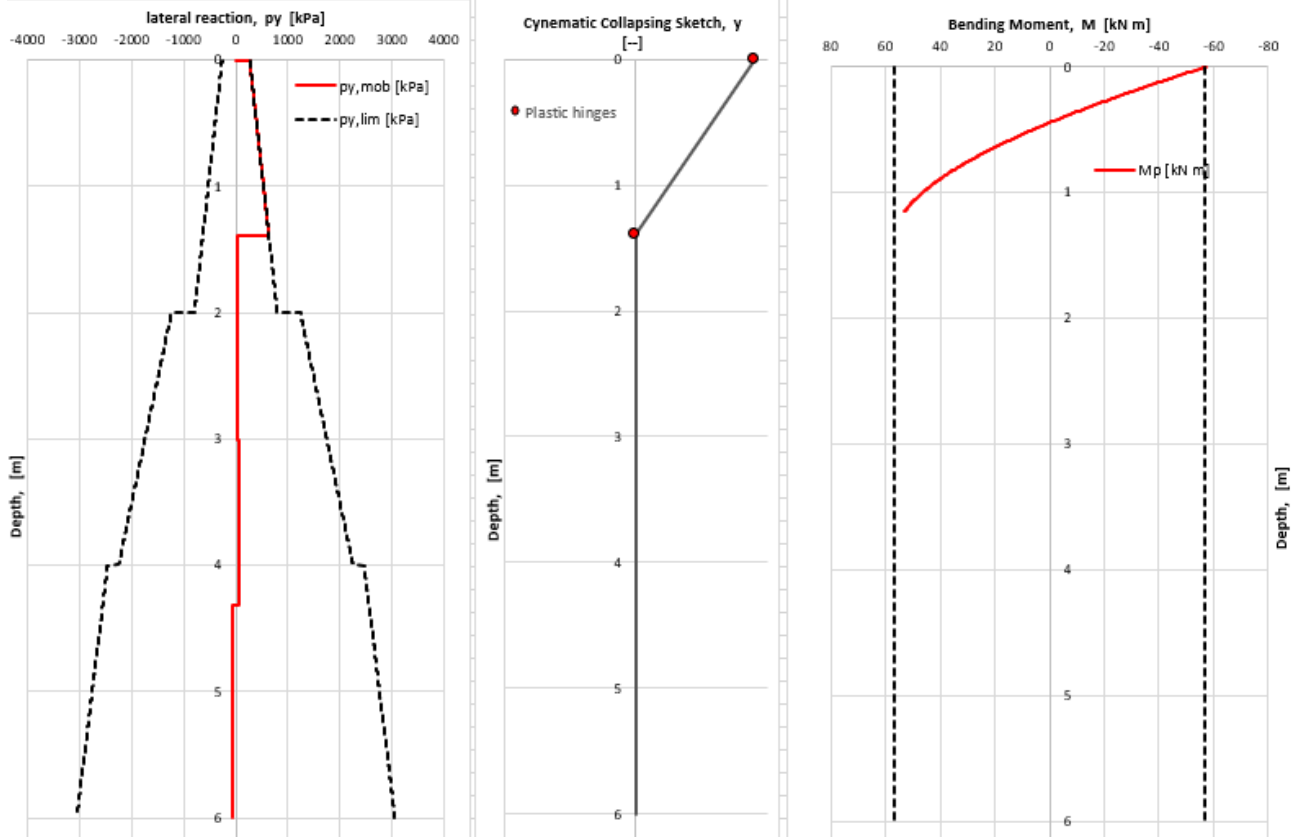
PILE ELASTIC SECTION and MOMENT CAPACITY							
		Number of sections [--] = 1					
		section	length [m]	x [m]	EpJp [kN m²]	Mp,y [kN m]	
		1	6.00	0.00	2,747	56.2	
				6.00			

Il momento di plasticizzazione (Mp,y) è stato valutato:

- Tubo φ 139.7 s=10 mm
- coefficienti parziali sui materiali (cls ed acciaio) unitari: γc =1.5 γs = 1.15,
- Plim = kp² * σ'v,
- Per compressione N=0 kN, per trazione N=-26.6 kN

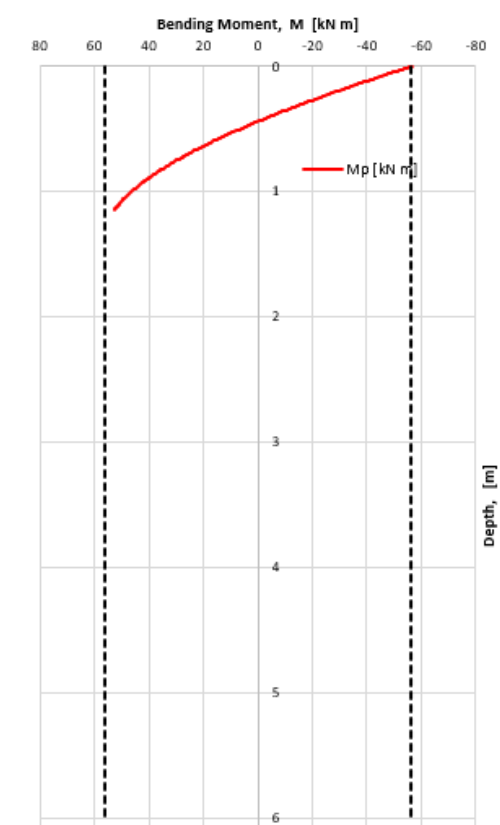
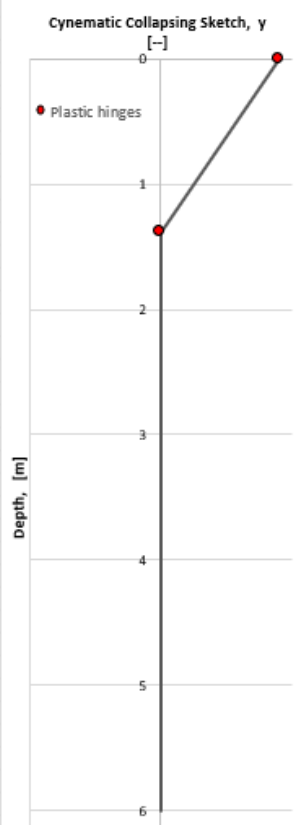
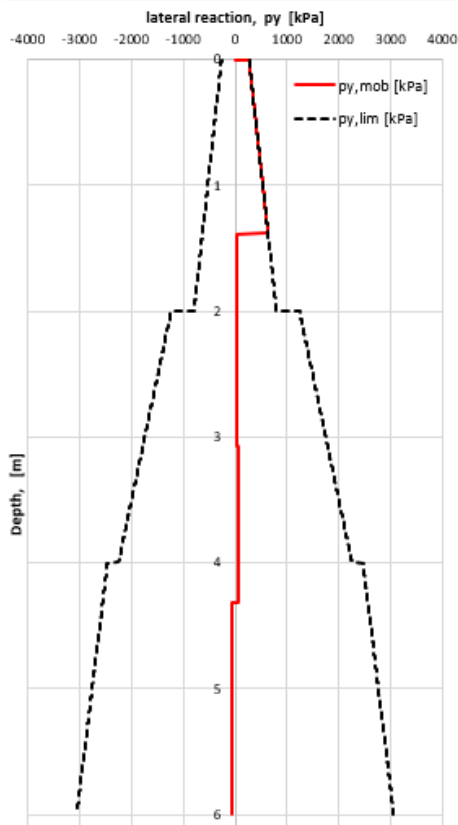
Risultati verifica 1

Pile Type Condition : Long		$\gamma_R \cdot \xi = 2.21$	
Hlim [kN] = 144.2		Hd [kN] = 65.2	
PLastic hinge	Depth [m]	Mp [kN m]	Horizontal Load
yes	0.00	-57	97.8
yes	1.39	58	144.2



Risultati verifica 2

Pile Type Condition : Long		$\gamma_R \cdot \xi = 2.21$
Hlim [kN] = 143.3		Hd [kN] = 64.8
Plastic hinge	Depth [m]	Mp [kN m] Horizontal Load
yes	0.00	-56 97.0
yes	1.39	57 143.3



SOLLECITAZIONI						VERIFICHE			
Design Forces (Nmin)			Design Forces (Nmax)			Rd,t	FSt	Rd,c	FSc
N _{Ed,MIN}	M _{Ed}	V _{Ed}	N _{Ed,max}	M _{Ed}	V _{Ed}	kN	[-]	kN	[-]
-30.5	27.5	59.9	257.6	27.5	59.9	143.3	2.39	144.20	2.40

La verifica a carico limite orizzontale risulta essere soddisfatta.

9.3.5.2 Verifica di stabilità globale

Si riportano i FS della verifica di stabilità globale effettuata con il metodo di Bishop in condizioni statiche e sismiche.

Ic	C [m]	R [m]	FS
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 3.50	15.56	2.193

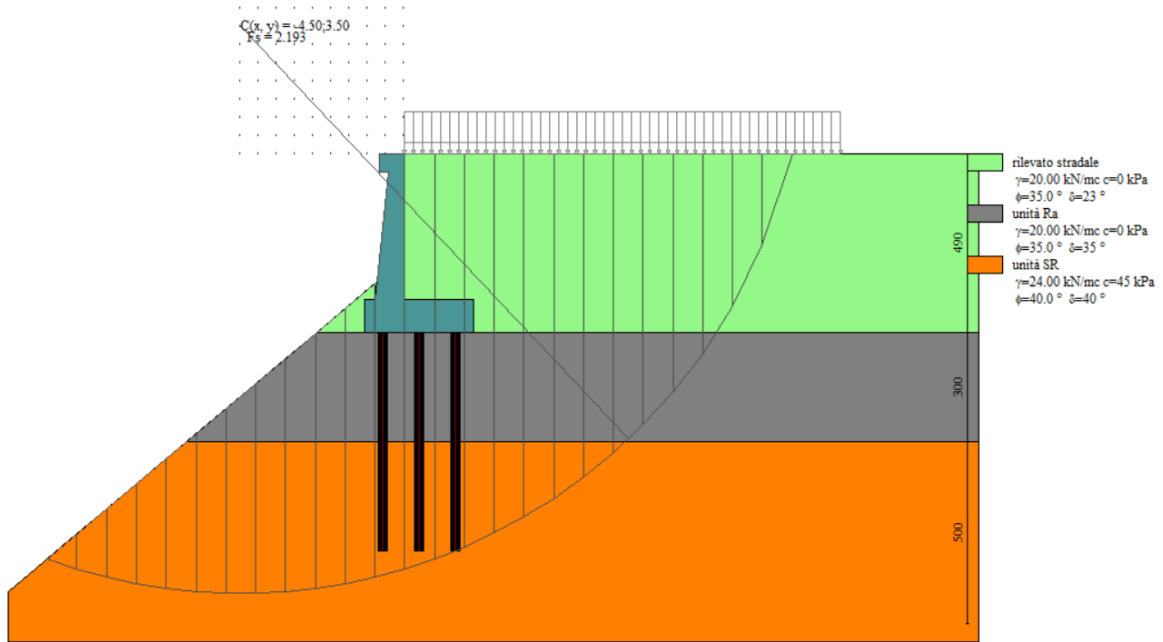


Figura 46: Verifica di stabilità globale _ cond. statica _ FS=2.87

Ic	C [m]	R [m]	FS
3 - GEO (A2-M2-R2) H + V	-4.50; 4.50	16.49	2.043
4 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-4.50; 4.50	16.49	2.007

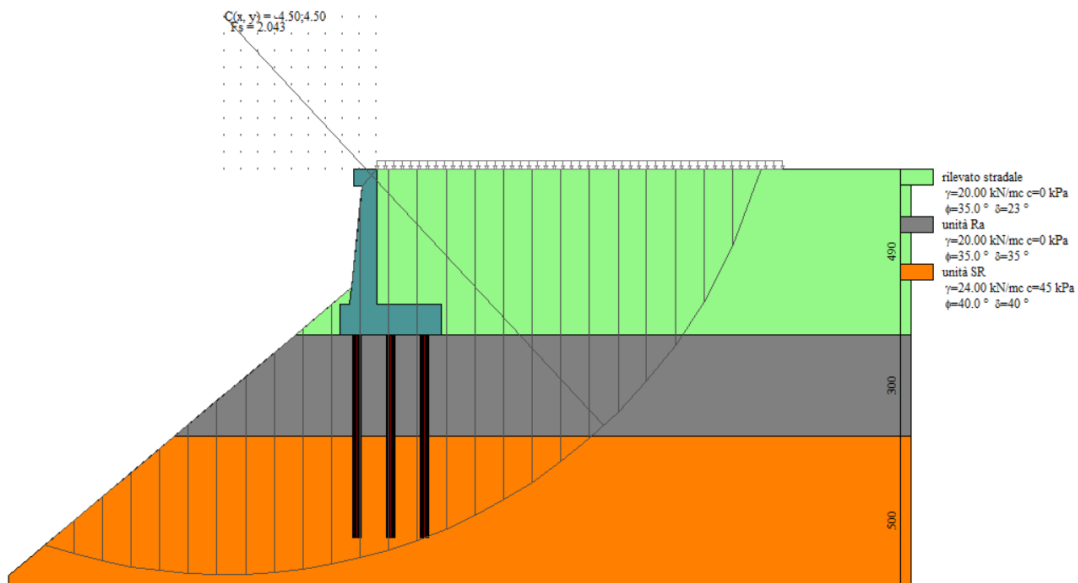


Figura 47: Verifica di stabilità globale _ cond. sismica H+V (FS=2.043)

9.3.6 Verifica dell'inflessione del paramento

Ai fini della valutazione di possibili cedimenti a tergo del muro di sostegno, in corrispondenza della piattaforma stradale, si calcola l'inflessione del paramento sotto i carichi allo SLU.

Il calcolo dell'inflessione avviene facendo riferimento- cautelativamente- agli schemi noti della teoria dell'elasticità considerando come carico l'involuppo delle spinte sul paramento scondo cui la freccia massima è pari a :

$$f = \frac{q L^4}{30 E J}$$

Dove:

- q è la pressione triangolare massima agente alla base del paramento del muro;
- L è l'altezza del paramento;
- E è il modulo elastico del calcestruzzo;
- J è l'inerzia della sezione media del muro.

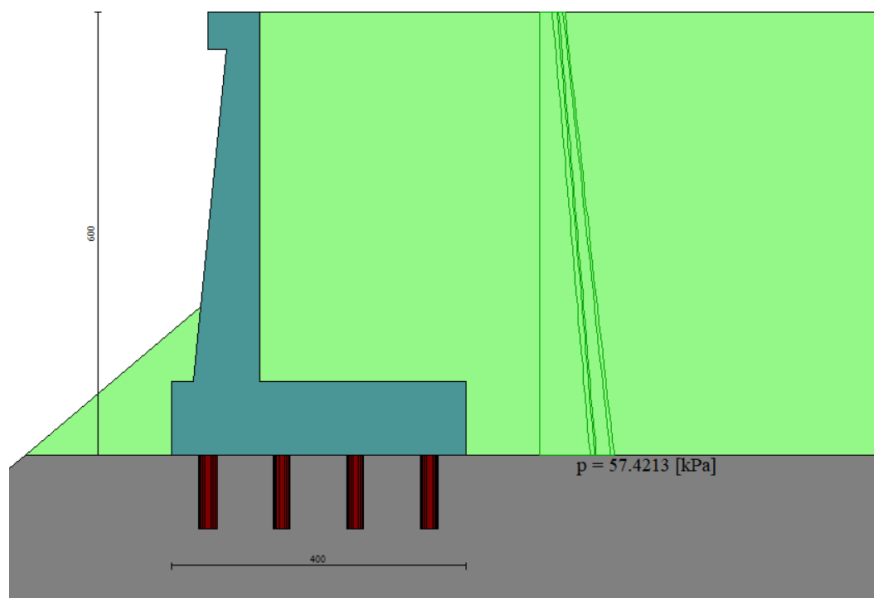


Figura 48: Involuppo spinte combinazione statica

Tipo	combinazione	fondazione	H _{paramento,max}	S _{paramento,medio}	Inerzia	q	w
			[m]	[m]	[m ⁴]	[KN/m]	[mm]
D	statica	pali	5.0	0.65	0.022836	57.42	1.64

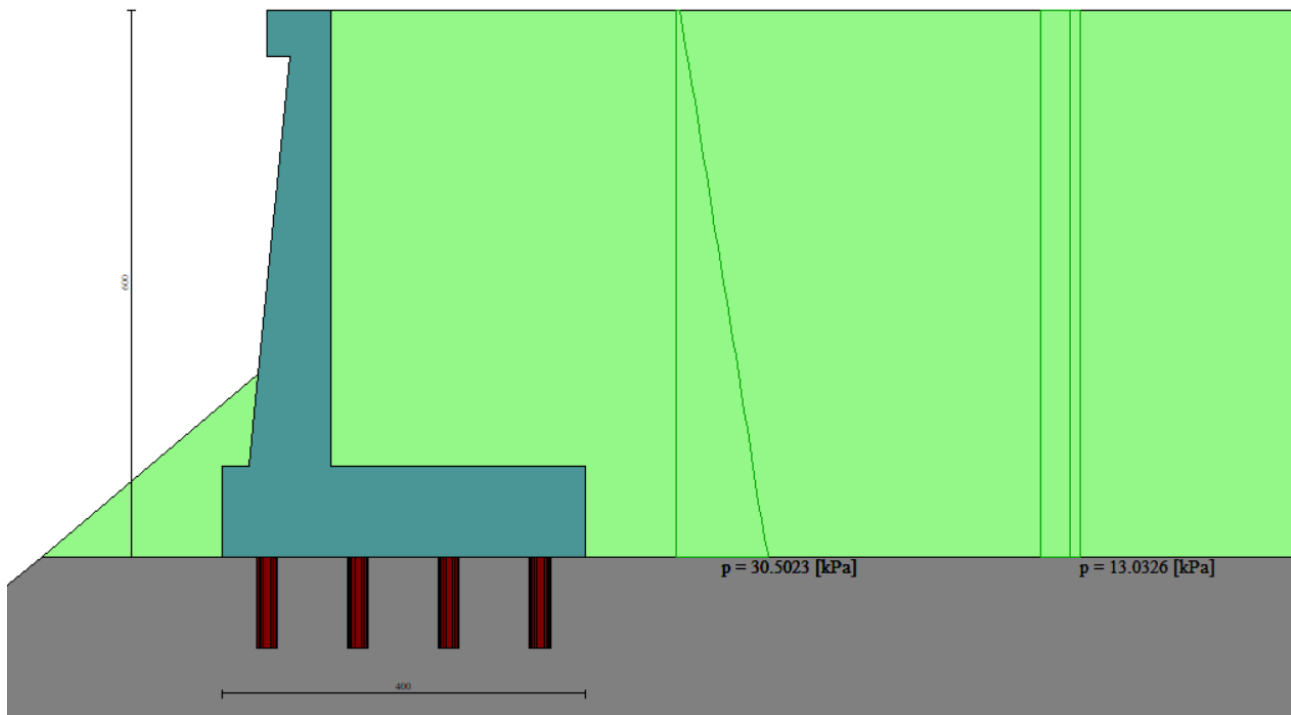


Figura 49: Involuppo spinte _combinazione sismica H+V

Tipo	Combinazione	fondazione	$H_{\text{paramento,max}}$	$S_{\text{paramento,medio}}$	Inerzia	q	w
			[m]	[m]	[m ⁴]	[KN/m]	[mm]
D	sismica	pali	5.0	0.65	0.022836	43.53	1.24

Sulla base del calcolo dell'inflessione del paramento in condizioni statiche e sismiche, si ritiene che i cedimenti indotti sul piano stradale risultano essere trascurabili.

9.3.7 Verifiche locali della mensola per azioni d'urto

In questo paragrafo sono riportati i risultati ottenuti dalle verifiche locali dei cordoli che ospitano le barriere di sicurezza. Il carico di progetto come definito al paragrafo 7.4. è costituito dalla forza orizzontale di plasticizzazione della barriera pari a $F=79.5\text{kN}$, applicata alla quota di 1.0 m sopra il piano di marcia. e 100 mm sotto la sommità della barriera.

Nel caso in esame si assume che la forza agisca ad una distanza $d=1.00\text{ m}$ dalla base della barriera.

Trattandosi di un'azione eccezionale, le verifiche dei cordoli portabarriera all'urto devono essere condotte considerando coefficienti parziali unitari sulle azioni e sulle resistenze dei materiali.

Il muro presenta una larghezza pari a 0.7m. Si dispone nella mensola una staffatura di $\Phi 12/20$.

La funzione di tali staffe è duplice:

- **Equilibrare l'azione orizzontale F;**
- **Equilibrare la trazione dei tirafondi della barriera nel meccanismo di pull out.**

Per il punto 1. Il cono di rottura che determina il numero di staffe resistenti si determina secondo quanto riportato nella figura seguente, ipotizzando una diffusione a 45° della sollecitazione agente a partire dalla posizione dei tirafondi tesi. Si

considera una larghezza della piastra di 0.30m posizionata a 0.10m dal bordo del muro. La forza orizzontale F è equilibrata dalle barre $\Phi 12/20$ che sono sempre presenti all'interno del cono di rottura evidenziato nella seguente figura.

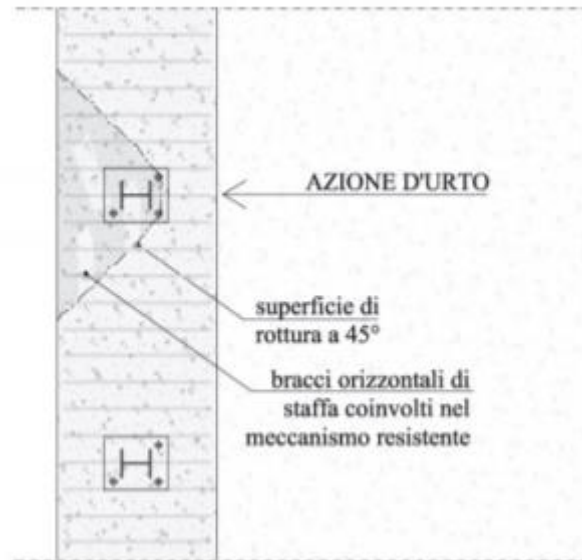


Figura 50: cono di diffusione verifica staffe orizzontali

In dettaglio la forza orizzontale rappresenta l'azione di urto, che è pari a $F=79.5$ kN.

Le barre $\Phi 12/20$ oppongono una resistenza a tale forza espressa dalla seguente relazione:

$$F_R = n \cdot \frac{A_s f_{yk}}{\gamma_d}$$

Dove A_s è l'area della staffa e n è il numero di bracci presenti nel cono di diffusione.

Nel caso in esame è stata assunta, come base del cono di rottura la larghezza della piastra pari a 0.3m che permette di individuare, considerando una diffusione a 45° all'interno dello spessore del cordolo, una larghezza collaborante pari a 1.50m all'interno della quale si dispongono 7 ferri e 14 bracci.

Conseguentemente si ha:

verifica delle staffe orizzontali				
Larghezza collaborante	n bracci orizzontali	Fsd	Frd	FS
[m]	[-]	[KN]	[KN]	[-]
1.50	14	712.51	79.53	8.96

Tabella 52: verifica 1 del cordolo portabARRIERA

La verifica risulta soddisfatta.

Per il punto 2. Il cono di rottura che determina il numero di staffe e quindi di bracci verticali resistenti si determina secondo quanto riportato nella seguente figura, ipotizzando una diffusione a 45° a partire dall'interasse dei tirafondi tesi. La trazione agente nei tirafondi è equilibrata dai bracci verticali delle staffe e da eventuali legature.

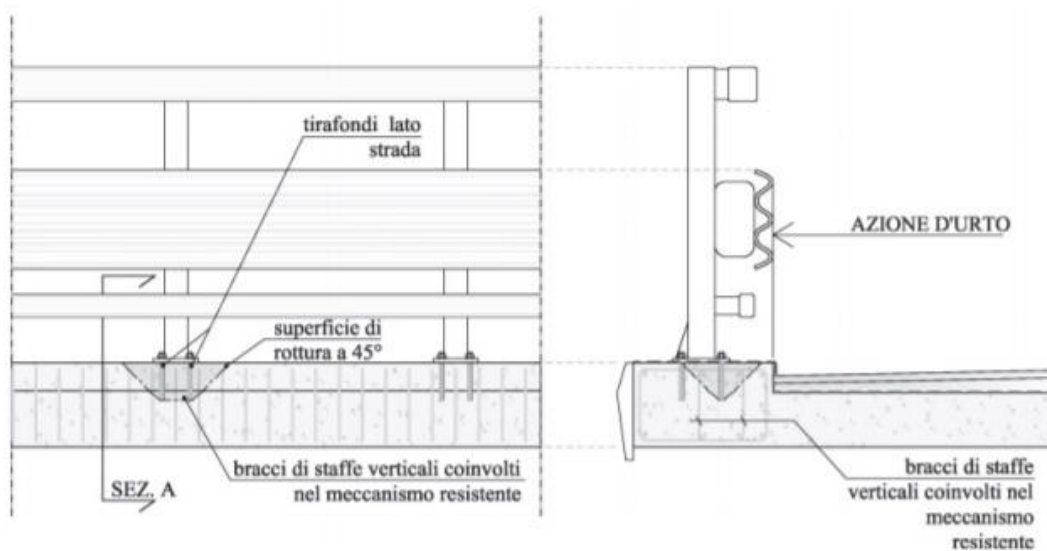


Figura 51: cono di diffusione verifica staffe verticali

Ipotizzando un braccio di leva delle forze interne della piastra di base della barriera pari a $l = 0.22$ m e un'altezza h della barriera sopra tale piastra di 1 m, si stima T_d come:

$$T_d = \frac{N \cdot h}{l}$$

Si dispongono delle staffe $\Phi 12/20$. Ipotizzando una lunghezza dei tirafondi di almeno 19 cm (nonché l'interasse tra i due tirafondi tesi di 0.22 m), risulta una lunghezza di diffusione trasversale pari a 0.38m e longitudinale di 0.6m. I bracci verticali compresi nel cono di diffusione sono 3.

Nel calcolare la resistenza delle staffe verticali si considera anche il contributo dei ferri longitudinali $\Phi 20/20$ del paramento che sono accoppiati alle staffe. Pertanto si calcola la trazione resistente pari a:

$$T_r = n \cdot A_s \cdot f_{yd}$$

Trattandosi di un'azione eccezionale, le verifiche dei cordoli portabarriera all'urto devono essere condotte considerando coefficienti parziali unitari sulle azioni e sulle resistenze dei materiali.

Verifiche delle staffe verticali				
B _{long}	n	T _d	T _r	FS
[m]	[m]	[KN]	[KN]	[-]
0.6	3	361.48	576.80	1.60

Le verifiche risultano essere soddisfatte.

10 TABULATI DI CALCOLO

10.1 TIPOLOGICO B

10.1.1 Combinazione statica e sismica

Dati

Materiali

Simbologia adottata

n°	Indice materiale
Descr	Descrizione del materiale
<u>Calcestruzzo armato</u>	
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]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls teso/compresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R _{ck} [kPa]	E [kPa]	ν	n	ntc
1	C32/40	C32/40	B450C	25.0000	40000	33642648	0.30	15.00	0.50
2	Materiale tiranti	Rck 250	Precomp	24.5170	24517	30073438	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 espressa in [m]
Y	ordinata del punto espressa in [m]
A	inclinazione del tratto espressa in [°]

n°	X [m]	Y [m]	A [°]
1	0.00	0.00	0.000
2	10.00	0.00	0.000

Inclinazione terreno a valle del muro rispetto all'orizzontale 20.000 [°]

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Lunghezza muro 10.00 [m]

Paramento

Materiale	C32/40	
Altezza paramento	3.00	[m]
Altezza paramento libero	2.00	[m]
Spessore in sommità	0.40	[m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.70	[m]

Inclinazione paramento esterno	5.70	[°]
Inclinazione paramento interno	0.00	[°]
Mensola di marciapiede		
Posizione rispetto alla testa del muro	0.00	[m]
Lunghezza	0.25	[m]
Spessore all'estremità libera	0.50	[m]
Spessore all'incastro	0.50	[m]
Fondazione		
Materiale	C32/40	
Lunghezza mensola di valle	0.30	[m]
Lunghezza mensola di monte	2.00	[m]
Lunghezza totale	3.00	[m]
Inclinazione piano di posa	0.00	[°]
Spessore	0.70	[m]
Spessore magrone	0.00	[m]

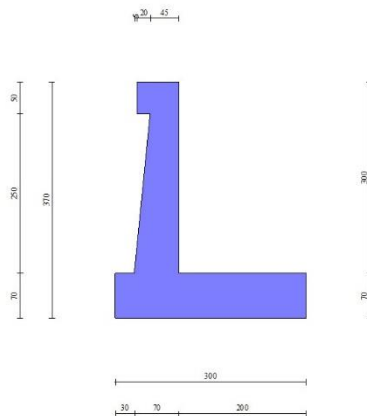


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione terreni

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 [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
c	Coesione espressa in [kPa]
c_a	Adesione terra-muro espressa in [kPa]
Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix	
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_{sat} [kN/mc]	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	c_a [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]
1	Rilevato stradale	20.0000	20.0000	35.000	23.330	0	0	---	---
2	unità SRa	24.0000	24.0000	40.000	40.000	45	0	---	---
3	unità Ra	20.0000	20.0000	35.000	35.000	0	0	---	---

Parametri di deformabilità

Simbologia adottata

n°	Indice del terreno
Descr	Descrizione terreno
E	Modulo elastico, espresso in [kPa]
ν	Coeff. di Poisson
Ed	Modulo edometrico, espresso in [kPa]
CR	Rapporto di compressione

RR Rapporto di ricompressione
OCR Grado di sovraconsolidazione

n°	Descr	E [kPa]	v	Ed [kPa]	CR	RR	OCR
1	Rilevato stradale	50000	0.300	0	0.000	0.000	1.000
2	unità SRa	20000	0.300	0	0.000	0.000	1.000
3	unità Ra	60000	0.300	0	0.000	0.000	1.000

Stratigrafia

Simbologia adottata

n° Indice dello strato
H Spessore dello strato espresso in [m]
 α Inclinazione espressa in [°]
Terreno Terreno dello strato
Per calcolo pali (solo se presenti)
Kw Costante di Winkler orizzontale espressa in Kg/cm²/cm
Ks Coefficiente di spinta
Cesp Coefficiente di espansione laterale (per tutti i metodi tranne il metodo di Bustamante-Doix)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')

Kst_{sta}, Kst_{sis} Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [°]	Terreno	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kst _{sta}	Kst _{sis}
1	3.70	0.000	Rilevato stradale	---	---	---	---	---
2	3.00	0.000	unità Ra	---	---	---	---	---
3	3.00	0.000	unità SRa	---	---	---	---	---

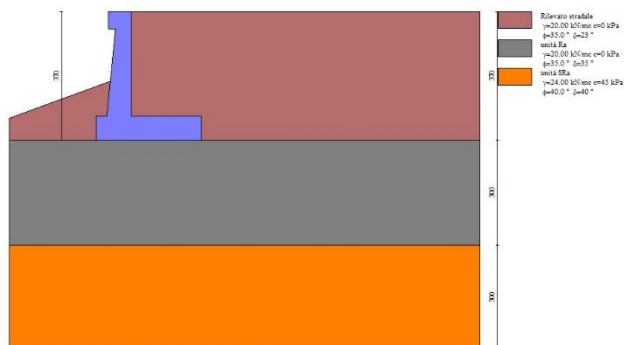


Fig. 2 - Stratigrafia

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 espressa in [m]
X_f Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]
Q_i Intensità del carico per x=X_i espressa in [kN]
Q_f Intensità del carico per x=X_f espressa in [kN]

Condizione n° 1 (Pavimentazione/marciapiEDE) - PERMANENTE NS

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	10.00	4.8000	4.8000

Condizione n° 2 (Carichi stradali) - VARIABILE TF

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

Carichi sul terreno

n°	Tipo	X [m]	Fx [kN]	Fy [kN]	M [kNm]	Xi [m]	Xf [m]	Qi [kN]	Qf [kN]
1	Distribuito					0.00	10.00	20.0000	20.0000

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
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT, fav}$	0.00	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	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	γ_c	1.00	1.25	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ_r	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
Ribaltamento	--	--	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:

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

I valori dei coeff. $\Psi_{0,j}$, $\Psi_{1,j}$, $\Psi_{2,j}$ sono definiti nelle singole condizioni variabili, per 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)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.50	--	Sfavorevole
Carichi stradali	1.35	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 2 - 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
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 3 - 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
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 4 - GEO (A2-M2-R2)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.30	--	Sfavorevole
Carichi stradali	1.15	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 5 - 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
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 6 - 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
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 7 - EQU (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.50	--	Sfavorevole
Carichi stradali	1.35	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 8 - 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
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 9 - 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
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 10 - SLER

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole
Carichi stradali	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 11 - SLEF

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole
Carichi stradali	1.00	0.75	Sfavorevole

Combinazione n° 12 - SLEQ

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

Combinazione n° 13 - SLEQ H + V

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

Combinazione n° 14 - SLEQ H - V

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

Dati sismici

Comune	Poggio San Lorenzo
Provincia	Rieti
Regione	Lazio
Latitudine	42.242518
Longitudine	12.826850
Indice punti di interpolazione	26963 - 26964 - 26742 - 26741
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV
Tipo costruzione	Normali affollamenti
Vita di riferimento	100 anni

	Simbolo	U.M.	SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_g	[m/s ²]	1.968	0.896
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]	0.201	0.091
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0		2.477	2.443
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*		0.334	0.295
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		B	1.200
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T1	1.000

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	0.380	9.148	4.574
Ultimo - Ribaltamento	0.570	13.722	6.861
Esercizio	0.470	5.150	2.575

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

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
<u>Capacità portante</u>	
Metodo di calcolo della portanza	Meyerhof
Criterio di media calcolo del terreno equivalente (terreni stratificati)	Ponderata
Criterio di riduzione per eccentricità della portanza	Meyerhof
Criterio di riduzione per rottura locale (punzonamento)	Nessuna
Larghezza fondazione nel terzo termine della formula del carico limite ($0.5B\gamma N_c$)	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	
<u>Stabilità globale</u>	
Metodo di calcolo della stabilità globale	Bishop
<u>Altro</u>	
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
<u>Spostamenti</u>	
Metodo di calcolo (per sole combinazioni SLD)	Richards-Elms
Spostamento limite	5.00 [cm]
<u>Cedimenti</u>	
Metodo di calcolo delle tensioni	Boussinesq
Metodo di calcolo dei cedimenti	Elastico
Profondità calcolo cedimenti	Automatica
ΔH massimo suddivisione strati	0.50 [m]

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	74.43	23.33	68.34	29.48	2.00	-2.21
	Peso/Inerzia muro			0.00	96.53/0.00	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	188.40/0.00	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	5.45	-0.85	-2.54
2	Spinta statica	37.80	23.33	34.71	14.97	2.00	-2.40
	Incremento di spinta sismica		10.33	9.49	4.09	2.00	-2.47
	Peso/Inerzia muro			8.83	96.53/4.42	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			11.86	129.60/5.93	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.50	5.45	-0.85	-2.54
3	Spinta statica	37.80	23.33	34.71	14.97	2.00	-2.40
	Incremento di spinta sismica		6.96	6.39	2.76	2.00	-2.47
	Peso/Inerzia muro			8.83	96.53/-4.42	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			11.86	129.60/-5.93	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.50	5.45	-0.85	-2.54
10	Spinta statica	55.89	23.33	51.32	22.13	2.00	-2.22
	Peso/Inerzia muro			0.00	96.53/0.00	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	169.60/0.00	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	5.45	-0.85	-2.54
11	Spinta statica	51.37	23.33	47.17	20.34	2.00	-2.25
	Peso/Inerzia muro			0.00	96.53/0.00	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	159.60/0.00	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	5.45	-0.85	-2.54
12	Spinta statica	37.80	23.33	34.71	14.97	2.00	-2.40
	Peso/Inerzia muro			0.00	96.53/0.00	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	129.60/0.00	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	5.45	-0.85	-2.54

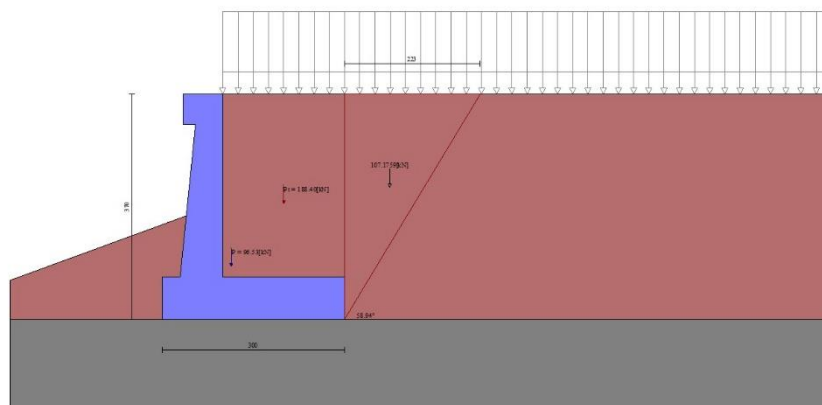


Fig. 3 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

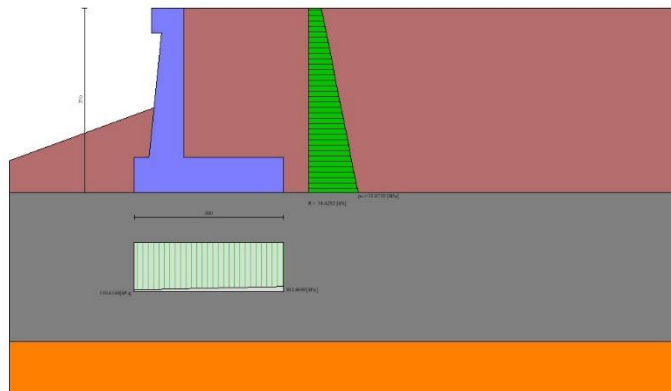


Fig. 4 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

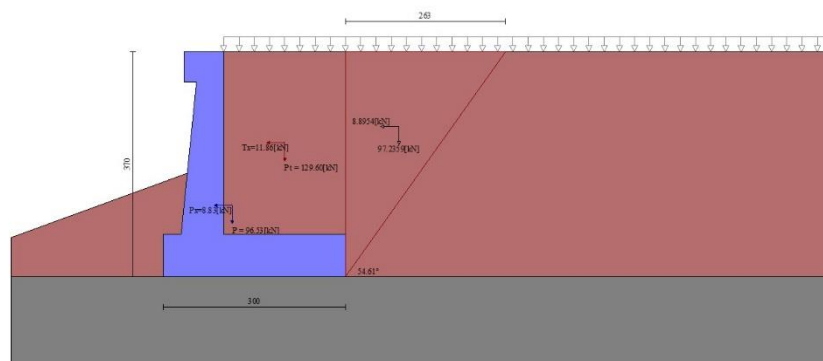


Fig. 5 - Cuneo di spinta (combinazione sismica) (Combinazione n° 2)

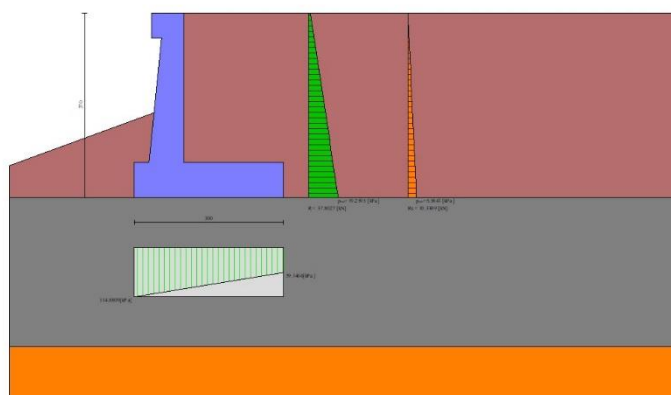


Fig. 6 - Diagramma delle pressioni (combinazione sismica) (Combinazione n° 2)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb Indice/Tipo combinazione
N Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]

T Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
M_r Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M_s Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	319.86	68.34	101.81	575.55	0.019
2 - STR (A1-M1-R3)	260.99	65.38	93.99	443.62	0.160
3 - STR (A1-M1-R3)	238.97	62.29	107.04	422.75	0.179
4 - GEO (A2-M2-R2)	304.96	70.98	106.86	540.76	0.077
5 - GEO (A2-M2-R2)	260.99	65.38	93.99	443.62	0.160
6 - GEO (A2-M2-R2)	238.97	62.29	107.04	422.75	0.179
7 - EQU (A1-M1-R3)	319.86	68.34	101.81	575.55	0.019
8 - EQU (A1-M1-R3)	268.47	81.32	119.08	458.96	0.234
9 - EQU (A1-M1-R3)	235.51	76.85	138.87	427.88	0.273
10 - SLER	293.72	51.32	76.00	515.94	0.002
11 - SLEF	281.93	47.17	68.32	490.58	0.002
12 - SLEQ	246.56	34.71	45.27	414.48	0.002
13 - SLEQ	254.60	51.79	72.47	430.64	0.093
14 - SLEQ	242.19	50.02	79.77	418.85	0.100

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_{QLIM} Coeff. di sicurezza a carico limite
FS_{STAB} Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS_{HYD} Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS_{SUPL} Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		3.277		11.720			
2 - STR (A1-M1-R3)	H + V	2.795		10.864			
3 - STR (A1-M1-R3)	H - V	2.686		11.351			
4 - GEO (A2-M2-R2)					1.460		
5 - GEO (A2-M2-R2)	H + V				1.719		
6 - GEO (A2-M2-R2)	H - V				1.690		
7 - EQU (A1-M1-R3)			5.653				
8 - EQU (A1-M1-R3)	H + V		3.854				
9 - EQU (A1-M1-R3)	H - V		3.081				

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)	223.97	0.00	0.00	--	--	223.97	68.34	3.277
2 - STR (A1-M1-R3) H + V	182.75	0.00	0.00	--	--	182.75	65.38	2.795
3 - STR (A1-M1-R3) H - V	167.33	0.00	0.00	--	--	167.33	62.29	2.686

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 il carico limite e carico agente al piano di posa)

n°	N [kN]	Qu [kN]	Qd [kN]	FS
1 - STR (A1-M1-R3)	319.86	3748.88	2677.77	11.720
2 - STR (A1-M1-R3) H + V	260.99	2835.55	2362.96	10.864

n°	N [kN]	Qu [kN]	Qd [kN]	FS
3 - STR (A1-M1-R3) H - V	238.97	2712.63	2260.52	11.351

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, 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
Re	Fattore di riduzione capacità portante per eccentricità secondo Meyerhof
Ir, Irc	Indici di rigidità per punzonamento secondo Vesic
r _γ	Fattori per tener conto dell'effetto piastra. Per fondazioni che hanno larghezza maggiore di 2 m, il terzo termine della formula trinomia 0.5B _γ N _γ 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 gq gy	bc bq by	sc sq sy	pc pq py	Ir	Irc	Re	r _γ
1	46.124	0.750	1.199	--	--	--	--	--	--	0.921	0.956
	33.296	0.750	1.100	--	--	--	--	--	--		
	37.152	0.430	1.100	--	--	--	--	--	--		
2	46.124	0.712	1.199	--	--	--	--	--	--	0.769	0.956
	33.296	0.712	1.100	--	--	--	--	--	--		
	37.152	0.358	1.100	--	--	--	--	--	--		
3	46.124	0.702	1.199	--	--	--	--	--	--	0.756	0.956
	33.296	0.702	1.100	--	--	--	--	--	--		
	37.152	0.339	1.100	--	--	--	--	--	--		

n°	D [m]	B' [m]	H [m]	γ [°]	φ [kN/mc]	c [kPa]
1	1.55	3.00	2.88	20.00	35.00	0
2	1.55	3.00	2.88	20.00	35.00	0
3	1.55	3.00	2.88	20.00	35.00	0

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

n°	Ms [kNm]	Mr [kNm]	FS
7 - EQU (A1-M1-R3)	575.55	101.81	5.653
8 - EQU (A1-M1-R3) H + V	458.96	119.08	3.854
9 - EQU (A1-M1-R3) H - V	427.88	138.87	3.081

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
4 - GEO (A2-M2-R2)	-4.00; 4.50	10.17	1.460
5 - GEO (A2-M2-R2) H + V	-4.50; 4.50	10.47	1.719
6 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-4.50; 4.50	10.47	1.690

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]
 Qf carico acqua sulla striscia espresso in [kN]
 α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (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° 4 - GEO (A2-M2-R2)

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	4.97	15.60	0.00	5.13 - 0.53	60.210	29.256	0	0.0	
2	14.02	15.60	0.00	0.53	55.092	29.256	0	0.0	
3	21.51	15.60	0.00	0.53	50.120	29.256	0	0.0	
4	27.82	15.60	0.00	0.53	45.627	29.256	0	0.0	
5	33.25	15.60	0.00	0.53	41.471	29.256	0	0.0	
6	38.20	15.60	0.00	0.53	37.569	29.256	0	0.0	
7	43.92	15.60	0.00	0.53	33.863	29.256	0	0.0	
8	47.50	15.60	0.00	0.53	30.312	29.256	0	0.0	
9	50.60	15.60	0.00	0.53	26.886	29.256	0	0.0	
10	56.33	9.67	0.00	0.53	23.561	29.256	0	0.0	
11	54.06	0.00	0.00	0.53	20.318	29.256	0	0.0	
12	33.66	0.00	0.00	0.53	17.143	29.256	0	0.0	
13	32.26	0.00	0.00	0.53	14.021	29.256	0	0.0	
14	31.45	0.00	0.00	0.53	10.941	29.256	0	0.0	
15	30.32	0.00	0.00	0.53	7.893	29.256	0	0.0	
16	28.88	0.00	0.00	0.53	4.867	29.256	0	0.0	
17	27.15	0.00	0.00	0.53	1.855	29.256	0	0.0	
18	25.11	0.00	0.00	0.53	-1.152	29.256	0	0.0	
19	22.77	0.00	0.00	0.53	-4.162	29.256	0	0.0	
20	20.13	0.00	0.00	0.53	-7.183	29.256	0	0.0	
21	17.19	0.00	0.00	0.53	-10.225	29.256	0	0.0	
22	13.93	0.00	0.00	0.53	-13.297	29.256	0	0.0	
23	10.35	0.00	0.00	0.53	-16.408	29.256	0	0.0	
24	6.43	0.00	0.00	0.53	-19.570	29.256	0	0.0	
25	2.15	0.00	0.00	-8.21 - 0.53	-22.064	29.256	0	0.0	

Combinazione n° 5 - GEO (A2-M2-R2) H + V

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	5.53	2.66	0.00	4.97 - 0.55	60.957	35.000	0	0.0	
2	15.56	2.66	0.00	0.55	55.647	35.000	0	0.0	
3	23.79	2.66	0.00	0.55	50.571	35.000	0	0.0	
4	30.71	2.66	0.00	0.55	46.000	35.000	0	0.0	
5	36.64	2.66	0.00	0.55	41.784	35.000	0	0.0	
6	43.02	2.66	0.00	0.55	37.830	35.000	0	0.0	
7	48.18	2.66	0.00	0.55	34.079	35.000	0	0.0	
8	52.06	2.66	0.00	0.55	30.489	35.000	0	0.0	
9	55.74	2.57	0.00	0.55	27.027	35.000	0	0.0	
10	60.49	0.00	0.00	0.55	23.669	35.000	0	0.0	
11	37.66	0.00	0.00	0.55	20.396	35.000	0	0.0	
12	35.57	0.00	0.00	0.55	17.191	35.000	0	0.0	
13	35.05	0.00	0.00	0.55	14.040	35.000	0	0.0	
14	34.18	0.00	0.00	0.55	10.933	35.000	0	0.0	
15	32.96	0.00	0.00	0.55	7.858	35.000	0	0.0	
16	31.41	0.00	0.00	0.55	4.806	35.000	0	0.0	
17	29.52	0.00	0.00	0.55	1.767	35.000	0	0.0	
18	27.31	0.00	0.00	0.55	-1.267	35.000	0	0.0	
19	24.78	0.00	0.00	0.55	-4.304	35.000	0	0.0	
20	21.91	0.00	0.00	0.55	-7.354	35.000	0	0.0	
21	18.71	0.00	0.00	0.55	-10.424	35.000	0	0.0	
22	15.17	0.00	0.00	0.55	-13.526	35.000	0	0.0	
23	11.28	0.00	0.00	0.55	-16.668	35.000	0	0.0	
24	7.01	0.00	0.00	0.55	-19.863	35.000	0	0.0	
25	2.35	0.00	0.00	-8.89 - 0.55	-22.502	35.000	0	0.0	

Combinazione n° 6 - GEO (A2-M2-R2) H - V

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	5.53	2.66	0.00	4.97 - 0.55	60.957	35.000	0	0.0	
2	15.56	2.66	0.00	0.55	55.647	35.000	0	0.0	
3	23.79	2.66	0.00	0.55	50.571	35.000	0	0.0	
4	30.71	2.66	0.00	0.55	46.000	35.000	0	0.0	
5	36.64	2.66	0.00	0.55	41.784	35.000	0	0.0	
6	43.02	2.66	0.00	0.55	37.830	35.000	0	0.0	
7	48.18	2.66	0.00	0.55	34.079	35.000	0	0.0	
8	52.06	2.66	0.00	0.55	30.489	35.000	0	0.0	
9	55.74	2.57	0.00	0.55	27.027	35.000	0	0.0	
10	60.49	0.00	0.00	0.55	23.669	35.000	0	0.0	
11	37.66	0.00	0.00	0.55	20.396	35.000	0	0.0	

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
12	35.57	0.00	0.00	0.55	17.191	35.000	0	0.0	
13	35.05	0.00	0.00	0.55	14.040	35.000	0	0.0	
14	34.18	0.00	0.00	0.55	10.933	35.000	0	0.0	
15	32.96	0.00	0.00	0.55	7.858	35.000	0	0.0	
16	31.41	0.00	0.00	0.55	4.806	35.000	0	0.0	
17	29.52	0.00	0.00	0.55	1.767	35.000	0	0.0	
18	27.31	0.00	0.00	0.55	-1.267	35.000	0	0.0	
19	24.78	0.00	0.00	0.55	-4.304	35.000	0	0.0	
20	21.91	0.00	0.00	0.55	-7.354	35.000	0	0.0	
21	18.71	0.00	0.00	0.55	-10.424	35.000	0	0.0	
22	15.17	0.00	0.00	0.55	-13.526	35.000	0	0.0	
23	11.28	0.00	0.00	0.55	-16.668	35.000	0	0.0	
24	7.01	0.00	0.00	0.55	-19.863	35.000	0	0.0	
25	2.35	0.00	0.00	-8.89 - 0.55	-22.502	35.000	0	0.0	

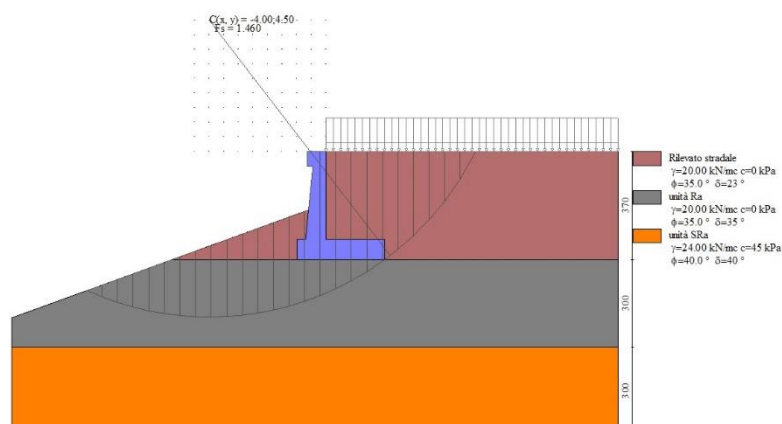


Fig. 7 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 4)

Cedimenti

Simbologia adottata

Ic	Indice combinazione
X, Y	Punto di calcolo del cedimento, espressa in [m]
w	Cedimento, espressa in [cm]
dw	Cedimento differenziale, espressa in [cm]

Ic	X; Y [m]	w [cm]	dw [cm]
10	-1.00; -3.70	1.217	0.002
10	0.50; -3.70	1.515	0.300
10	2.00; -3.70	1.215	0.000
11	-1.00; -3.70	1.168	0.002
11	0.50; -3.70	1.454	0.288
11	2.00; -3.70	1.166	0.000
12	-1.00; -3.70	1.021	0.002
12	0.50; -3.70	1.272	0.252
12	2.00; -3.70	1.020	0.000

Spostamenti

Simbologia adottata

Cmb	Tipo combinazione
ag,crit	accelerazione critica, espressa in [m/s²]
Dmax	Spostamento orizzontale massimo, espressa in [cm]

Cmb	ag,crit [m/s²]	Dmax [cm]
13 - SLEQ H + V	5.1730	0.0002
14 - SLEQ H - V	3.4137	0.0009

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

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	2.50	0.00	0.25
2	-0.10	3.51	0.80	0.29
3	-0.20	4.55	1.65	0.40
4	-0.30	5.61	2.57	0.60
5	-0.40	6.70	3.54	0.89
6	-0.50	7.81	4.57	1.27
7	-0.60	8.95	5.66	1.75
8	-0.70	10.11	6.81	2.34
9	-0.80	11.30	8.01	3.04
10	-0.90	12.51	9.27	3.85
11	-1.00	13.75	10.60	4.79
12	-1.10	15.01	11.98	5.86
13	-1.20	16.30	13.41	7.06
14	-1.30	17.61	14.91	8.41
15	-1.40	18.95	16.47	9.90
16	-1.50	20.31	18.08	11.54
17	-1.60	21.70	19.75	13.34
18	-1.70	23.11	21.48	15.30
19	-1.80	24.54	23.27	17.43
20	-1.90	26.01	25.12	19.74
21	-2.00	27.49	27.02	22.22
22	-2.10	29.00	28.99	24.89
23	-2.20	30.54	31.01	27.76
24	-2.30	32.10	33.09	30.82
25	-2.40	33.69	35.23	34.08
26	-2.50	35.30	37.43	37.55
27	-2.60	36.94	39.68	41.24
28	-2.70	38.60	42.00	45.15
29	-2.80	40.28	44.37	49.28
30	-2.90	41.99	46.80	53.65
31	-3.00	43.73	49.29	58.25

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	2.62	0.00	0.26
2	-0.10	3.67	0.23	0.27
3	-0.20	4.76	0.52	0.30
4	-0.30	5.87	0.88	0.36
5	-0.40	7.01	1.29	0.44
6	-0.50	8.17	1.77	0.57
7	-0.60	9.36	2.30	0.74
8	-0.70	10.58	2.90	0.97
9	-0.80	11.82	3.56	1.25
10	-0.90	13.08	4.28	1.59
11	-1.00	14.38	5.06	2.00
12	-1.10	15.70	5.91	2.49
13	-1.20	17.04	6.81	3.05
14	-1.30	18.42	7.78	3.71
15	-1.40	19.81	8.81	4.45
16	-1.50	21.24	9.90	5.30
17	-1.60	22.69	11.05	6.25
18	-1.70	24.16	12.26	7.31
19	-1.80	25.67	13.53	8.49
20	-1.90	27.19	14.87	9.79
21	-2.00	28.75	16.27	11.22
22	-2.10	30.33	17.72	12.78
23	-2.20	31.94	19.24	14.49
24	-2.30	33.57	20.82	16.34
25	-2.40	35.23	22.47	18.35
26	-2.50	36.91	24.17	20.51
27	-2.60	38.62	25.93	22.84
28	-2.70	40.36	27.76	25.34
29	-2.80	42.13	29.65	28.02
30	-2.90	43.91	31.60	30.88
31	-3.00	45.73	33.61	33.93

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

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	2.50	0.00	0.25
2	-0.10	3.47	0.23	0.26
3	-0.20	4.46	0.51	0.29

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
4	-0.30	5.47	0.85	0.34
5	-0.40	6.51	1.25	0.43
6	-0.50	7.57	1.71	0.56
7	-0.60	8.66	2.22	0.72
8	-0.70	9.76	2.79	0.94
9	-0.80	10.90	3.41	1.21
10	-0.90	12.05	4.09	1.54
11	-1.00	13.23	4.83	1.94
12	-1.10	14.44	5.63	2.40
13	-1.20	15.67	6.48	2.94
14	-1.30	16.92	7.39	3.57
15	-1.40	18.19	8.35	4.28
16	-1.50	19.49	9.38	5.08
17	-1.60	20.82	10.45	5.99
18	-1.70	22.16	11.59	6.99
19	-1.80	23.54	12.78	8.11
20	-1.90	24.93	14.03	9.34
21	-2.00	26.35	15.34	10.69
22	-2.10	27.79	16.70	12.17
23	-2.20	29.26	18.12	13.78
24	-2.30	30.75	19.60	15.53
25	-2.40	32.26	21.13	17.42
26	-2.50	33.80	22.72	19.46
27	-2.60	35.36	24.36	21.66
28	-2.70	36.95	26.07	24.01
29	-2.80	38.55	27.83	26.53
30	-2.90	40.19	29.64	29.22
31	-3.00	41.84	31.52	32.08

Combinazione n° 10 - SLER

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	2.50	0.00	0.25
2	-0.10	3.51	0.58	0.28
3	-0.20	4.55	1.20	0.36
4	-0.30	5.61	1.87	0.50
5	-0.40	6.70	2.59	0.70
6	-0.50	7.81	3.35	0.98
7	-0.60	8.95	4.15	1.32
8	-0.70	10.11	5.00	1.74
9	-0.80	11.30	5.89	2.25
10	-0.90	12.51	6.83	2.83
11	-1.00	13.75	7.81	3.51
12	-1.10	15.01	8.84	4.29
13	-1.20	16.30	9.91	5.16
14	-1.30	17.61	11.03	6.13
15	-1.40	18.95	12.19	7.21
16	-1.50	20.31	13.40	8.41
17	-1.60	21.70	14.65	9.72
18	-1.70	23.11	15.95	11.15
19	-1.80	24.54	17.29	12.70
20	-1.90	26.01	18.68	14.39
21	-2.00	27.49	20.11	16.21
22	-2.10	29.00	21.59	18.16
23	-2.20	30.54	23.11	20.26
24	-2.30	32.10	24.68	22.51
25	-2.40	33.69	26.29	24.90
26	-2.50	35.30	27.94	27.45
27	-2.60	36.94	29.64	30.16
28	-2.70	38.60	31.39	33.04
29	-2.80	40.28	33.18	36.08
30	-2.90	41.99	35.02	39.30
31	-3.00	43.73	36.90	42.69

Combinazione n° 11 - SLEF

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	2.50	0.00	0.25
2	-0.10	3.51	0.47	0.27
3	-0.20	4.55	0.98	0.34
4	-0.30	5.61	1.54	0.45
5	-0.40	6.70	2.14	0.61
6	-0.50	7.81	2.79	0.83
7	-0.60	8.95	3.48	1.12
8	-0.70	10.11	4.21	1.47
9	-0.80	11.30	4.99	1.89
10	-0.90	12.51	5.82	2.38
11	-1.00	13.75	6.69	2.95
12	-1.10	15.01	7.61	3.61
13	-1.20	16.30	8.57	4.35
14	-1.30	17.61	9.57	5.18
15	-1.40	18.95	10.62	6.11
16	-1.50	20.31	11.72	7.15

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
17	-1.60	21.70	12.86	8.28
18	-1.70	23.11	14.04	9.53
19	-1.80	24.54	15.27	10.89
20	-1.90	26.01	16.55	12.36
21	-2.00	27.49	17.87	13.96
22	-2.10	29.00	19.23	15.69
23	-2.20	30.54	20.64	17.55
24	-2.30	32.10	22.09	19.54
25	-2.40	33.69	23.59	21.67
26	-2.50	35.30	25.14	23.95
27	-2.60	36.94	26.73	26.37
28	-2.70	38.60	28.36	28.95
29	-2.80	40.28	30.04	31.69
30	-2.90	41.99	31.76	34.58
31	-3.00	43.73	33.53	37.65

Combinazione n° 12 - SLEO

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	2.50	0.00	0.25
2	-0.10	3.51	0.13	0.25
3	-0.20	4.55	0.31	0.27
4	-0.30	5.61	0.53	0.30
5	-0.40	6.70	0.79	0.34
6	-0.50	7.81	1.10	0.41
7	-0.60	8.95	1.46	0.51
8	-0.70	10.11	1.86	0.64
9	-0.80	11.30	2.30	0.81
10	-0.90	12.51	2.79	1.02
11	-1.00	13.75	3.32	1.27
12	-1.10	15.01	3.90	1.57
13	-1.20	16.30	4.53	1.93
14	-1.30	17.61	5.20	2.34
15	-1.40	18.95	5.91	2.82
16	-1.50	20.31	6.67	3.36
17	-1.60	21.70	7.47	3.97
18	-1.70	23.11	8.32	4.66
19	-1.80	24.54	9.21	5.43
20	-1.90	26.01	10.15	6.29
21	-2.00	27.49	11.13	7.23
22	-2.10	29.00	12.16	8.27
23	-2.20	30.54	13.23	9.40
24	-2.30	32.10	14.35	10.63
25	-2.40	33.69	15.51	11.97
26	-2.50	35.30	16.72	13.43
27	-2.60	36.94	17.97	14.99
28	-2.70	38.60	19.27	16.68
29	-2.80	40.28	20.61	18.49
30	-2.90	41.99	22.00	20.43
31	-3.00	43.73	23.43	22.50

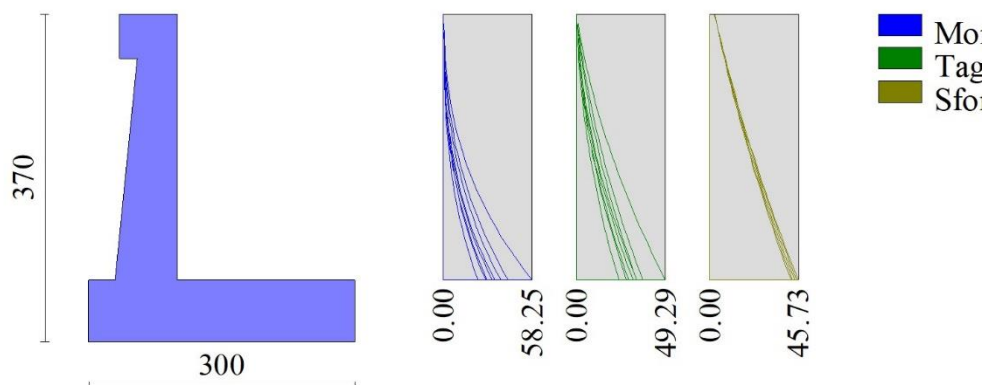


Fig. 8 - Paramento (Inviluppo)

Mensola valle

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.83	0.03
3	-0.52	0.00	1.67	0.11
4	-0.45	0.00	2.50	0.25

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.87	0.03
3	-0.52	0.00	1.74	0.12
4	-0.45	0.00	2.62	0.26

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

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.83	0.03
3	-0.52	0.00	1.67	0.11
4	-0.45	0.00	2.50	0.25

Combinazione n° 10 - SLER

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.83	0.03
3	-0.52	0.00	1.67	0.11
4	-0.45	0.00	2.50	0.25

Combinazione n° 11 - SLEF

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.83	0.03
3	-0.52	0.00	1.67	0.11
4	-0.45	0.00	2.50	0.25

Combinazione n° 12 - SLEQ

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.83	0.03
3	-0.52	0.00	1.67	0.11
4	-0.45	0.00	2.50	0.25

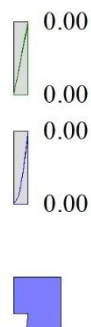


Fig. 9 - Mensola valle (Inviluppo)

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	7.03	0.35
3	-0.80	0.00	13.94	1.40
4	-0.70	0.00	20.72	3.14
5	0.00	0.00	-48.77	-50.53
6	0.10	0.00	-46.58	-45.77
7	0.20	0.00	-44.37	-41.22
8	0.30	0.00	-42.13	-36.89
9	0.40	0.00	-39.86	-32.79
10	0.50	0.00	-37.57	-28.92
11	0.60	0.00	-35.25	-25.28
12	0.70	0.00	-32.90	-21.87
13	0.80	0.00	-30.53	-18.70
14	0.90	0.00	-28.13	-15.77
15	1.00	0.00	-25.71	-13.07
16	1.10	0.00	-23.26	-10.63
17	1.20	0.00	-20.78	-8.42
18	1.30	0.00	-18.27	-6.47
19	1.40	0.00	-15.74	-4.77
20	1.50	0.00	-13.19	-3.32
21	1.60	0.00	-10.60	-2.13
22	1.70	0.00	-7.99	-1.20
23	1.80	0.00	-5.35	-0.54
24	1.90	0.00	-2.69	-0.13
25	2.00	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 2 - 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	7.90	0.40
3	-0.80	0.00	15.54	1.57
4	-0.70	0.00	22.92	3.50
5	0.00	0.00	-9.14	-21.53
6	0.10	0.00	-10.45	-20.55
7	0.20	0.00	-11.57	-19.45
8	0.30	0.00	-12.51	-18.24
9	0.40	0.00	-13.26	-16.95
10	0.50	0.00	-13.83	-15.60
11	0.60	0.00	-14.20	-14.19
12	0.70	0.00	-14.40	-12.76
13	0.80	0.00	-14.41	-11.32
14	0.90	0.00	-14.23	-9.89
15	1.00	0.00	-13.86	-8.48
16	1.10	0.00	-13.31	-7.12
17	1.20	0.00	-12.58	-5.82
18	1.30	0.00	-11.65	-4.61
19	1.40	0.00	-10.55	-3.50
20	1.50	0.00	-9.25	-2.51
21	1.60	0.00	-7.77	-1.65
22	1.70	0.00	-6.11	-0.96
23	1.80	0.00	-4.26	-0.44
24	1.90	0.00	-2.22	-0.11
25	2.00	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	7.22	0.36
3	-0.80	0.00	14.18	1.44
4	-0.70	0.00	20.88	3.19
5	0.00	0.00	-24.22	-36.88
6	0.10	0.00	-24.82	-34.42
7	0.20	0.00	-25.22	-31.92
8	0.30	0.00	-25.43	-29.39
9	0.40	0.00	-25.45	-26.84
10	0.50	0.00	-25.29	-24.30
11	0.60	0.00	-24.93	-21.79
12	0.70	0.00	-24.38	-19.32
13	0.80	0.00	-23.64	-16.92
14	0.90	0.00	-22.72	-14.60
15	1.00	0.00	-21.60	-12.38
16	1.10	0.00	-20.30	-10.29
17	1.20	0.00	-18.80	-8.33
18	1.30	0.00	-17.11	-6.53
19	1.40	0.00	-15.24	-4.91
20	1.50	0.00	-13.17	-3.49
21	1.60	0.00	-10.92	-2.28
22	1.70	0.00	-8.47	-1.31
23	1.80	0.00	-5.84	-0.60

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
24	1.90	0.00	-3.01	-0.15
25	2.00	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 10 - SLER

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	6.33	0.32
3	-0.80	0.00	12.59	1.26
4	-0.70	0.00	18.77	2.83
5	0.00	0.00	-9.00	-9.16
6	0.10	0.00	-8.57	-8.28
7	0.20	0.00	-8.14	-7.45
8	0.30	0.00	-7.71	-6.65
9	0.40	0.00	-7.28	-5.90
10	0.50	0.00	-6.84	-5.20
11	0.60	0.00	-6.40	-4.54
12	0.70	0.00	-5.96	-3.92
13	0.80	0.00	-5.52	-3.34
14	0.90	0.00	-5.07	-2.82
15	1.00	0.00	-4.62	-2.33
16	1.10	0.00	-4.17	-1.89
17	1.20	0.00	-3.72	-1.50
18	1.30	0.00	-3.26	-1.15
19	1.40	0.00	-2.80	-0.85
20	1.50	0.00	-2.34	-0.59
21	1.60	0.00	-1.88	-0.38
22	1.70	0.00	-1.41	-0.21
23	1.80	0.00	-0.94	-0.09
24	1.90	0.00	-0.47	-0.02
25	2.00	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 11 - SLEF

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	5.94	0.30
3	-0.80	0.00	11.80	1.19
4	-0.70	0.00	17.59	2.66
5	0.00	0.00	-6.86	-7.02
6	0.10	0.00	-6.54	-6.35
7	0.20	0.00	-6.22	-5.72
8	0.30	0.00	-5.89	-5.11
9	0.40	0.00	-5.57	-4.54
10	0.50	0.00	-5.24	-4.00
11	0.60	0.00	-4.90	-3.49
12	0.70	0.00	-4.57	-3.02
13	0.80	0.00	-4.23	-2.58
14	0.90	0.00	-3.89	-2.17
15	1.00	0.00	-3.55	-1.80
16	1.10	0.00	-3.21	-1.46
17	1.20	0.00	-2.86	-1.16
18	1.30	0.00	-2.51	-0.89
19	1.40	0.00	-2.16	-0.65
20	1.50	0.00	-1.81	-0.45
21	1.60	0.00	-1.45	-0.29
22	1.70	0.00	-1.09	-0.16
23	1.80	0.00	-0.73	-0.07
24	1.90	0.00	-0.37	-0.02
25	2.00	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 12 - SLEQ

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	4.76	0.24
3	-0.80	0.00	9.45	0.95
4	-0.70	0.00	14.06	2.13
5	0.00	0.00	-0.45	-0.61
6	0.10	0.00	-0.45	-0.57
7	0.20	0.00	-0.45	-0.52
8	0.30	0.00	-0.44	-0.48
9	0.40	0.00	-0.44	-0.43
10	0.50	0.00	-0.43	-0.39
11	0.60	0.00	-0.42	-0.35
12	0.70	0.00	-0.40	-0.31
13	0.80	0.00	-0.39	-0.27
14	0.90	0.00	-0.37	-0.23
15	1.00	0.00	-0.35	-0.19
16	1.10	0.00	-0.32	-0.16
17	1.20	0.00	-0.30	-0.13
18	1.30	0.00	-0.27	-0.10

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
19	1.40	0.00	-0.24	-0.08
20	1.50	0.00	-0.21	-0.05
21	1.60	0.00	-0.17	-0.04
22	1.70	0.00	-0.13	-0.02
23	1.80	0.00	-0.09	-0.01
24	1.90	0.00	-0.05	0.00
25	2.00	0.00	0.00	0.00

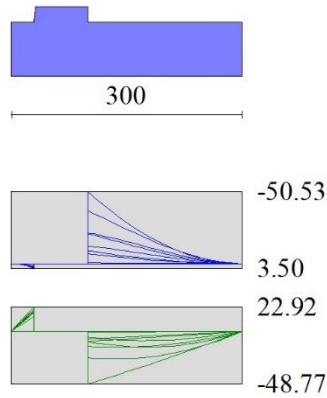


Fig. 10 - Fondazione (Inviluppo)

Risultati per involucro

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	74.43	23.33	68.34	29.48	2.00	-2.21
	Peso/Inerzia muro			0.00	96.53/0.00	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	188.40/0.00	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	5.45	-0.85	-2.54
2	Spinta statica	37.80	23.33	34.71	14.97	2.00	-2.40
	Incremento di spinta sismica		10.33	9.49	4.09	2.00	-2.47
	Peso/Inerzia muro			8.83	96.53/4.42	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			11.86	129.60/5.93	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.50	5.45	-0.85	-2.54

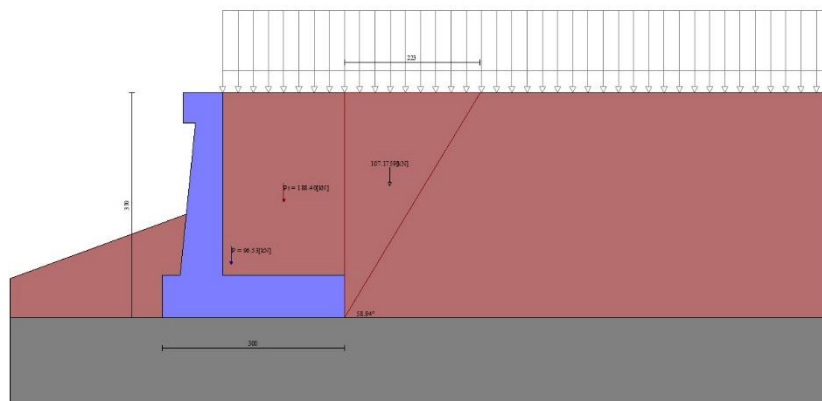


Fig. 11 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

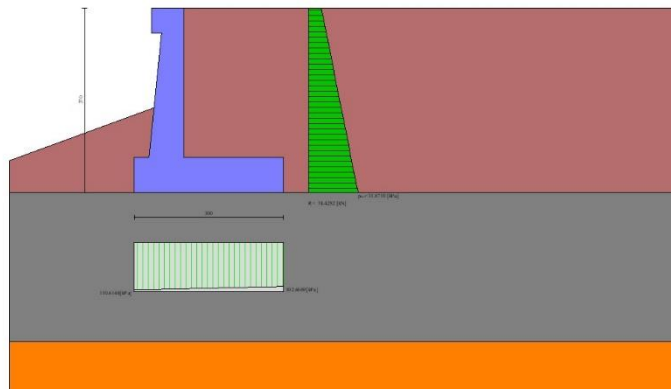


Fig. 12 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

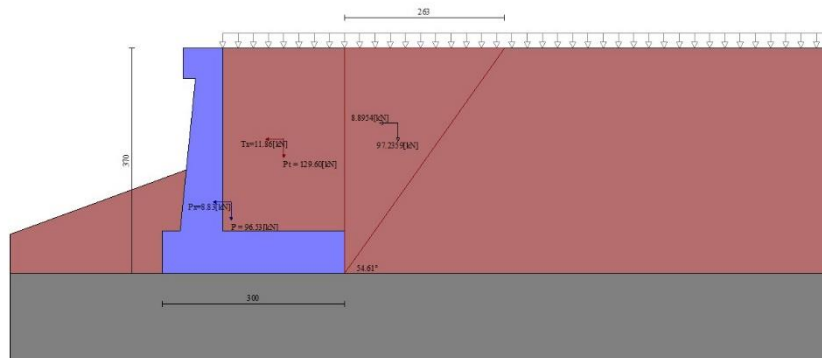


Fig. 13 - Cuneo di spinta (combinazione sismica) (Combinazione n° 2)

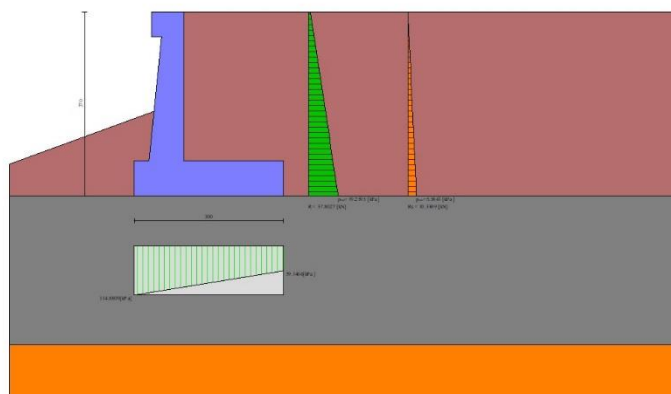


Fig. 14 - Diagramma delle pressioni (combinazione sismica) (Combinazione n° 2)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
Ms	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	Mr [kNm]	Ms [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	319.86	68.34	101.81	575.55	0.019
2 - STR (A1-M1-R3)	260.99	65.38	93.99	443.62	0.160
3 - STR (A1-M1-R3)	238.97	62.29	107.04	422.75	0.179
4 - GEO (A2-M2-R2)	304.96	70.98	106.86	540.76	0.077
5 - GEO (A2-M2-R2)	260.99	65.38	93.99	443.62	0.160
6 - GEO (A2-M2-R2)	238.97	62.29	107.04	422.75	0.179
7 - EQU (A1-M1-R3)	319.86	68.34	101.81	575.55	0.019
8 - EQU (A1-M1-R3)	268.47	81.32	119.08	458.96	0.234
9 - EQU (A1-M1-R3)	235.51	76.85	138.87	427.88	0.273
10 - SLEF	293.72	51.32	76.00	515.94	0.002
11 - SLEF	281.93	47.17	68.32	490.58	0.002
12 - SLEQ	246.56	34.71	45.27	414.48	0.002
13 - SLEQ	254.60	51.79	72.47	430.64	0.093
14 - SLEQ	242.19	50.02	79.77	418.85	0.100

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 _{QLIM}	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 _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{UPL}
1 - STR (A1-M1-R3)			3.277		11.720			
2 - STR (A1-M1-R3)		H + V	2.795		10.864			
3 - STR (A1-M1-R3)		H - V	2.686		11.351			
4 - GEO (A2-M2-R2)						1.460		
5 - GEO (A2-M2-R2)		H + V				1.719		
6 - GEO (A2-M2-R2)		H - V				1.690		
7 - EQU (A1-M1-R3)				5.653				
8 - EQU (A1-M1-R3)		H + V		3.854				
9 - EQU (A1-M1-R3)		H - V		3.081				

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	Rpt	Rps	Rp	Rt	R	T	FS
	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
1 - STR (A1-M1-R3)	223.97	0.00	0.00	--	--	223.97	68.34	3.277
3 - STR (A1-M1-R3) H - V	167.33	0.00	0.00	--	--	167.33	62.29	2.686

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 il carico limite e carico agente al piano di posa)

n°	N	Qu	Qd	FS
	[kN]	[kN]	[kN]	
1 - STR (A1-M1-R3)	319.86	3748.88	2677.77	11.720
2 - STR (A1-M1-R3) H + V	260.99	2835.55	2362.96	10.864

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, 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
Re	Fattore di riduzione capacità portante per eccentricità secondo Meyerhof
Ir, Irc	Indici di rigidità per punzonamento secondo Vesic
ry	Fattori per tener conto dell'effetto piastra. Per fondazioni che hanno larghezza maggiore di 2 m, il terzo termine della formula trinomia $0.5B_yN_y$ 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 gq gy	bc bq by	sc sq sy	pc pq py	Ir	Irc	Re	ry
1	46.124	0.750	1.199	--	--	--	--	--	--	0.921	0.956
	33.296	0.750	1.100	--	--	--	--	--	--		
	37.152	0.430	1.100	--	--	--	--	--	--		
2	46.124	0.712	1.199	--	--	--	--	--	--	0.769	0.956
	33.296	0.712	1.100	--	--	--	--	--	--		
	37.152	0.358	1.100	--	--	--	--	--	--		

n°	D [m]	B' [m]	H [m]	γ [°]	φ [kN/mc]	c [kPa]
1	1.55	3.00	2.88	20.00	35.00	0
2	1.55	3.00	2.88	20.00	35.00	0

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

n°	Ms [kNm]	Mr [kNm]	FS
7 - EQU (A1-M1-R3)	575.55	101.81	5.653
9 - EQU (A1-M1-R3) H - V	427.88	138.87	3.081

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
4 - GEO (A2-M2-R2)	-4.00; 4.50	10.17	1.460
6 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-4.50; 4.50	10.47	1.690

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]
Qf carico acqua sulla striscia espresso in [kN]
α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (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]

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	4.97	15.60	0.00	5.13 - 0.53	60.210	29.256	0	0.0	
2	14.02	15.60	0.00	0.53	55.092	29.256	0	0.0	
3	21.51	15.60	0.00	0.53	50.120	29.256	0	0.0	
4	27.82	15.60	0.00	0.53	45.627	29.256	0	0.0	
5	33.25	15.60	0.00	0.53	41.471	29.256	0	0.0	
6	38.20	15.60	0.00	0.53	37.569	29.256	0	0.0	
7	43.92	15.60	0.00	0.53	33.863	29.256	0	0.0	
8	47.50	15.60	0.00	0.53	30.312	29.256	0	0.0	
9	50.60	15.60	0.00	0.53	26.886	29.256	0	0.0	
10	56.33	9.67	0.00	0.53	23.561	29.256	0	0.0	
11	54.06	0.00	0.00	0.53	20.318	29.256	0	0.0	
12	33.66	0.00	0.00	0.53	17.143	29.256	0	0.0	
13	32.26	0.00	0.00	0.53	14.021	29.256	0	0.0	
14	31.45	0.00	0.00	0.53	10.941	29.256	0	0.0	
15	30.32	0.00	0.00	0.53	7.893	29.256	0	0.0	
16	28.88	0.00	0.00	0.53	4.867	29.256	0	0.0	
17	27.15	0.00	0.00	0.53	1.855	29.256	0	0.0	
18	25.11	0.00	0.00	0.53	-1.152	29.256	0	0.0	
19	22.77	0.00	0.00	0.53	-4.162	29.256	0	0.0	
20	20.13	0.00	0.00	0.53	-7.183	29.256	0	0.0	
21	17.19	0.00	0.00	0.53	-10.225	29.256	0	0.0	

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
22	13.93	0.00	0.00	0.53	-13.297	29.256	0	0.0	
23	10.35	0.00	0.00	0.53	-16.408	29.256	0	0.0	
24	6.43	0.00	0.00	0.53	-19.570	29.256	0	0.0	
25	2.15	0.00	0.00	-8.21 - 0.53	-22.064	29.256	0	0.0	

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	5.53	2.66	0.00	4.97 - 0.55	60.957	35.000	0	0.0	
2	15.56	2.66	0.00	0.55	55.647	35.000	0	0.0	
3	23.79	2.66	0.00	0.55	50.571	35.000	0	0.0	
4	30.71	2.66	0.00	0.55	46.000	35.000	0	0.0	
5	36.64	2.66	0.00	0.55	41.784	35.000	0	0.0	
6	43.02	2.66	0.00	0.55	37.830	35.000	0	0.0	
7	48.18	2.66	0.00	0.55	34.079	35.000	0	0.0	
8	52.06	2.66	0.00	0.55	30.489	35.000	0	0.0	
9	55.74	2.57	0.00	0.55	27.027	35.000	0	0.0	
10	60.49	0.00	0.00	0.55	23.669	35.000	0	0.0	
11	37.66	0.00	0.00	0.55	20.396	35.000	0	0.0	
12	35.57	0.00	0.00	0.55	17.191	35.000	0	0.0	
13	35.05	0.00	0.00	0.55	14.040	35.000	0	0.0	
14	34.18	0.00	0.00	0.55	10.933	35.000	0	0.0	
15	32.96	0.00	0.00	0.55	7.858	35.000	0	0.0	
16	31.41	0.00	0.00	0.55	4.806	35.000	0	0.0	
17	29.52	0.00	0.00	0.55	1.767	35.000	0	0.0	
18	27.31	0.00	0.00	0.55	-1.267	35.000	0	0.0	
19	24.78	0.00	0.00	0.55	-4.304	35.000	0	0.0	
20	21.91	0.00	0.00	0.55	-7.354	35.000	0	0.0	
21	18.71	0.00	0.00	0.55	-10.424	35.000	0	0.0	
22	15.17	0.00	0.00	0.55	-13.526	35.000	0	0.0	
23	11.28	0.00	0.00	0.55	-16.668	35.000	0	0.0	
24	7.01	0.00	0.00	0.55	-19.863	35.000	0	0.0	
25	2.35	0.00	0.00	-8.89 - 0.55	-22.502	35.000	0	0.0	

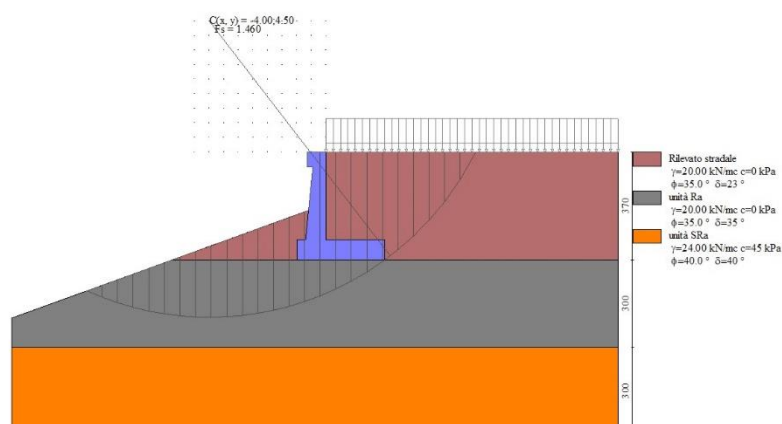


Fig. 15 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 4)

Cedimenti

Simbologia adottata

Ic	Indice combinazione
X, Y	Punto di calcolo del cedimento, espressa in [m]
w	Cedimento, espressa in [cm]
dw	Cedimento differenziale, espressa in [cm]

Ic	X; Y [m]	w [cm]	dw [cm]
10	-1.00; -3.70	1.217	0.002
10	0.50; -3.70	1.515	0.300
10	2.00; -3.70	1.215	0.000

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

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	0.00	2.50	2.62	0.00	0.00	0.25	0.26
2	-0.10	3.47	3.67	0.13	0.80	0.25	0.29
3	-0.20	4.46	4.76	0.31	1.65	0.27	0.40
4	-0.30	5.47	5.87	0.53	2.57	0.30	0.60
5	-0.40	6.51	7.01	0.79	3.54	0.34	0.89
6	-0.50	7.57	8.17	1.10	4.57	0.41	1.27
7	-0.60	8.66	9.36	1.46	5.66	0.51	1.75
8	-0.70	9.76	10.58	1.86	6.81	0.64	2.34
9	-0.80	10.90	11.82	2.30	8.01	0.81	3.04
10	-0.90	12.05	13.08	2.79	9.27	1.02	3.85
11	-1.00	13.23	14.38	3.32	10.60	1.27	4.79
12	-1.10	14.44	15.70	3.90	11.98	1.57	5.86
13	-1.20	15.67	17.04	4.53	13.41	1.93	7.06
14	-1.30	16.92	18.42	5.20	14.91	2.34	8.41
15	-1.40	18.19	19.81	5.91	16.47	2.82	9.90
16	-1.50	19.49	21.24	6.67	18.08	3.36	11.54
17	-1.60	20.82	22.69	7.47	19.75	3.97	13.34
18	-1.70	22.16	24.16	8.32	21.48	4.66	15.30
19	-1.80	23.54	25.67	9.21	23.27	5.43	17.43
20	-1.90	24.93	27.19	10.15	25.12	6.29	19.74
21	-2.00	26.35	28.75	11.13	27.02	7.23	22.22
22	-2.10	27.79	30.33	12.16	28.99	8.27	24.89
23	-2.20	29.26	31.94	13.23	31.01	9.40	27.76
24	-2.30	30.75	33.57	14.35	33.09	10.63	30.82
25	-2.40	32.26	35.23	15.51	35.23	11.97	34.08
26	-2.50	33.80	36.91	16.72	37.43	13.43	37.55
27	-2.60	35.36	38.62	17.97	39.68	14.99	41.24
28	-2.70	36.95	40.36	19.27	42.00	16.68	45.15
29	-2.80	38.55	42.13	20.61	44.37	18.49	49.28
30	-2.90	40.19	43.91	22.00	46.80	20.43	53.65
31	-3.00	41.84	45.73	23.43	49.29	22.50	58.25

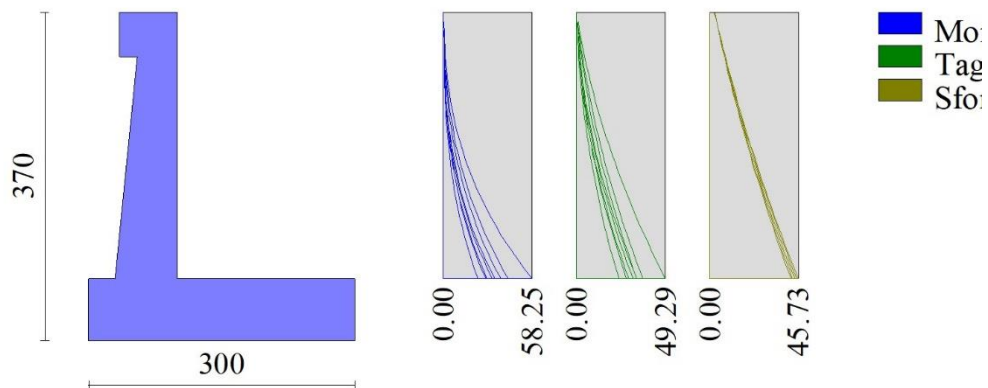


Fig. 16 - Paramento

Mensola valle

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.00	0.83	0.87	0.03	0.03
3	-0.52	0.00	0.00	1.67	1.74	0.11	0.12
4	-0.45	0.00	0.00	2.50	2.62	0.25	0.26

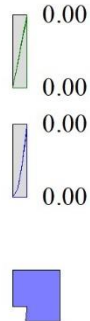


Fig. 17 - Mensola valle

Fondazione

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	0.00	4.76	7.90	0.24	0.40
3	-0.80	0.00	0.00	9.45	15.54	0.95	1.57
4	-0.70	0.00	0.00	14.06	22.92	2.13	3.50
5	0.00	0.00	0.00	-48.77	-0.45	-50.53	-0.61
6	0.10	0.00	0.00	-46.58	-0.45	-45.77	-0.57
7	0.20	0.00	0.00	-44.37	-0.45	-41.22	-0.52
8	0.30	0.00	0.00	-42.13	-0.44	-36.89	-0.48
9	0.40	0.00	0.00	-39.86	-0.44	-32.79	-0.43
10	0.50	0.00	0.00	-37.57	-0.43	-28.92	-0.39
11	0.60	0.00	0.00	-35.25	-0.42	-25.28	-0.35
12	0.70	0.00	0.00	-32.90	-0.40	-21.87	-0.31
13	0.80	0.00	0.00	-30.53	-0.39	-18.70	-0.27
14	0.90	0.00	0.00	-28.13	-0.37	-15.77	-0.23
15	1.00	0.00	0.00	-25.71	-0.35	-13.07	-0.19
16	1.10	0.00	0.00	-23.26	-0.32	-10.63	-0.16
17	1.20	0.00	0.00	-20.78	-0.30	-8.42	-0.13
18	1.30	0.00	0.00	-18.27	-0.27	-6.53	-0.10
19	1.40	0.00	0.00	-15.74	-0.24	-4.91	-0.08
20	1.50	0.00	0.00	-13.19	-0.21	-3.49	-0.05
21	1.60	0.00	0.00	-10.92	-0.17	-2.28	-0.04
22	1.70	0.00	0.00	-8.47	-0.13	-1.31	-0.02
23	1.80	0.00	0.00	-5.84	-0.09	-0.60	-0.01
24	1.90	0.00	0.00	-3.01	-0.05	-0.15	0.00
25	2.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

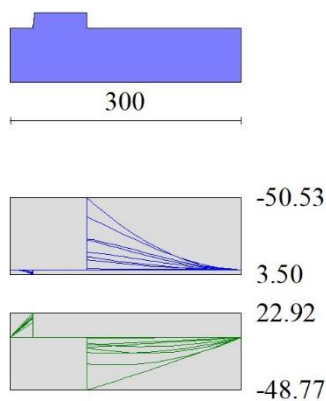


Fig. 18 - Fondazione

10.1.1 Combinazione eccezionale d'urto

Dati

Materiali

Simbologia adottata

n°	Indice materiale
Descr	Descrizione del materiale
<u>Calcestruzzo armato</u>	
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]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls tesoro/compresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R _{ck} [kPa]	E [kPa]	ν	n	ntc
1	C32/40	C32/40	B450C	25.0000	40000	33642648	0.30	15.00	0.50
2	Materiale tiranti	Rck 250	Precomp	24.5170	24517	30073438	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 espressa in [m]
Y	ordinata del punto espressa in [m]
A	inclinazione del tratto espressa in [°]

n°	X [m]	Y [m]	A [°]
1	0.00	0.00	0.000
2	10.00	0.00	0.000

Inclinazione terreno a valle del muro rispetto all'orizzontale 20.000 [°]

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Lunghezza muro	10.00	[m]
<u>Paramento</u>		
Materiale	C32/40	
Altezza paramento	3.00	[m]
Altezza paramento libero	2.00	[m]
Spessore in sommità	0.40	[m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.70	[m]
Inclinazione paramento esterno	5.70	[°]
Inclinazione paramento interno	0.00	[°]
<u>Mensola di marciapiede</u>		
Posizione rispetto alla testa del muro	0.00	[m]
Lunghezza	0.25	[m]

Spessore all'estremità libera	0.50	[m]
Spessore all'incastro	0.50	[m]

Fondazione

Materiale	C32/40	
Lunghezza mensola di valle	0.30	[m]
Lunghezza mensola di monte	2.00	[m]
Lunghezza totale	3.00	[m]
Inclinazione piano di posa	0.00	[°]
Spessore	0.70	[m]
Spessore magrone	0.00	[m]

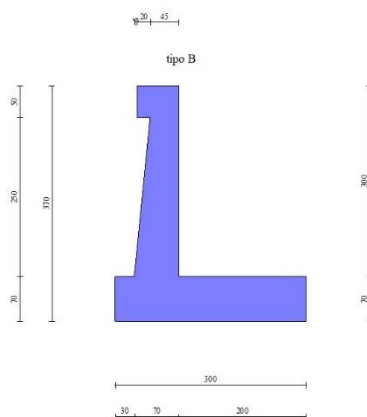


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione terreni

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 [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
c	Coesione espressa in [kPa]
ca	Adesione terra-muro espressa in [kPa]
Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix	
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_{sat} [kN/mc]	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	ca [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]
1	Rilevato stradale	20.0000	20.0000	35.0000	23.330	0	0	---	---
2	unità SRa	24.0000	24.0000	40.0000	40.0000	45	0	---	---
3	unità Ra	20.0000	20.0000	35.0000	35.0000	0	0	---	---

Parametri di deformabilità

Simbologia adottata

n°	Indice del terreno
Descr	Descrizione terreno
E	Modulo elastico, espresso in [kPa]
ν	Coeff. di Poisson
Ed	Modulo edometrico, espresso in [kPa]
CR	Rapporto di compressione
RR	Rapporto di ricomprensione
OCR	Grado di sovraconsolidazione

n°	Descr	E [kPa]	ν	Ed [kPa]	CR	RR	OCR
1	Rilevato stradale	50000	0.300	0	0.000	0.000	1.000
2	unità SRa	20000	0.300	0	0.000	0.000	1.000

n°	Descr	E [kPa]	v	Ed [kPa]	CR	RR	OCR
3	unità Ra	60000	0.300	0	0.000	0.000	1.000

Stratigrafia

Simbologia adottata

n°	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
α	Inclinazione espressa in [°]
Terreno	Terreno dello strato
Per calcolo pali (solo se presenti)	
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)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')

Kststa, Kstsis Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [°]	Terreno	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kststa	Kstsis
1	3.70	0.000	Rilevato stradale	---	---	---	---	---
2	3.00	0.000	unità Ra	---	---	---	---	---
3	3.00	0.000	unità SRA	---	---	---	---	---

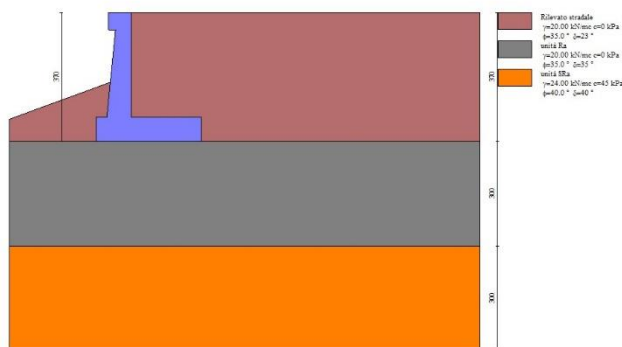


Fig. 2 - Stratigrafia

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 espressa in [m]
X _f	Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]
Q _i	Intensità del carico per x=X _i espressa in [kN]
Q _f	Intensità del carico per x=X _f espressa in [kN]

Condizione n° 1 (Pavimentazione/marciapiede) - PERMANENTE NS

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	10.00	4.8000	4.8000

Condizione n° 2 (urto) - ECCEZIONALE

Carichi sul muro

n°	Tipo	Dest	X; Y [m]	Fx [kN]	Fy [kN]	M [kNm]	Xi [m]	Xf [m]	Qi [kN]	Qf [kN]
1	Concentrato	Paramento	-0.40; 0.00	28.5000	0.0000	28.5000				

Condizione n° 3 (Condizione 3) - VARIABILE

Coeff. di combinazione $\Psi_0=1.00 - \Psi_1=1.00 - \Psi_2=1.00$

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	1.00
Permanenti strutturali	Sfavorevoli	$\gamma_{G1, sfav}$	1.00	1.10	1.00	1.00	1.00	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	0.80	0.00	0.00	0.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevoli	$\gamma_{G2, sfav}$	1.00	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00	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	0.00
Variabili	Sfavorevoli	$\gamma_{Q, sfav}$	1.00	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT, fav}$	0.00	0.00	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	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	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	1.00	1.00	1.00
Coesione efficace	γ_c	1.00	1.00	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.00	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ_r	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
Ribaltamento	--	--	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 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, per 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)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole
urto	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 2 - GEO (A2-M2-R2)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole
urto	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 3 - EQU (A1-M1-R3)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole
urto	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 4 - ECC

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
Pavimentazione/marciapiede	1.00	--	Sfavorevole
urto	1.00	1.00	Sfavorevole

Dati sismici

Comune	Poggio San Lorenzo
Provincia	Rieti
Regione	Lazio
Latitudine	42.242518
Longitudine	12.826850
Indice punti di interpolazione	26963 - 26964 - 26742 - 26741
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV
Tipo costruzione	Normali affollamenti
Vita di riferimento	100 anni

	Simbolo	U.M.	SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_g	[m/s ²]	1.968	0.896
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]	0.201	0.091
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0		2.477	2.443
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*		0.334	0.295
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		B	1.200
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T1	1.000

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	0.380	9.148	4.574
Ultimo - Ribaltamento	0.570	13.722	6.861
Esercizio	0.470	5.150	2.575

Nel calcolo non è stato portato in conto il sisma verticale
 Forma diagramma incremento sismico **Stessa forma del diagramma statico**

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	Meyerhof
Criterio di riduzione per rottura locale (punzonamento)	Nessuna
Larghezza fondazione nel terzo termine della formula del carico limite ($0.5B\gamma N_y$)	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

Metodo di calcolo delle tensioni	Boussinesq
Metodo di calcolo dei cedimenti	Elastico
Profondità calcolo cedimenti	Automatica
ΔH massimo suddivisione strati	0.50 [m]

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	37.80	23.33	34.71	14.97	2.00	-2.40
	Peso/Inerzia muro			0.00	96.53/0.00	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	129.60/0.00	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	5.45	-0.85	-2.54
	Risultante forze sul muro			28.50	0.00	--	--
4	Spinta statica	37.80	23.33	34.71	14.97	2.00	-2.40
	Peso/Inerzia muro			0.00	96.53/0.00	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	129.60/0.00	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	5.45	-0.85	-2.54
	Risultante forze sul muro			28.50	0.00	--	--

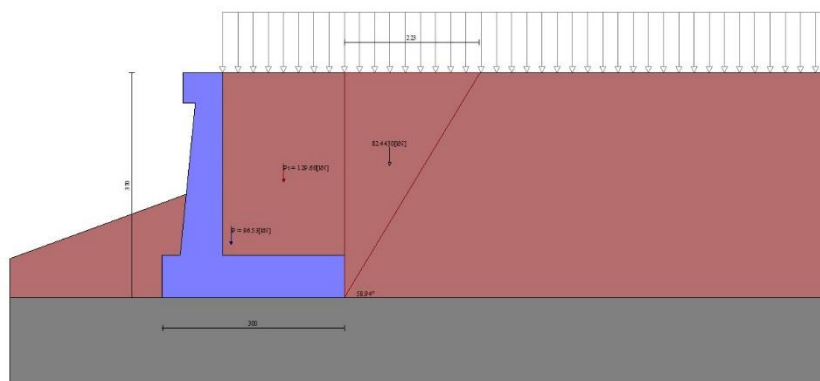


Fig. 3 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

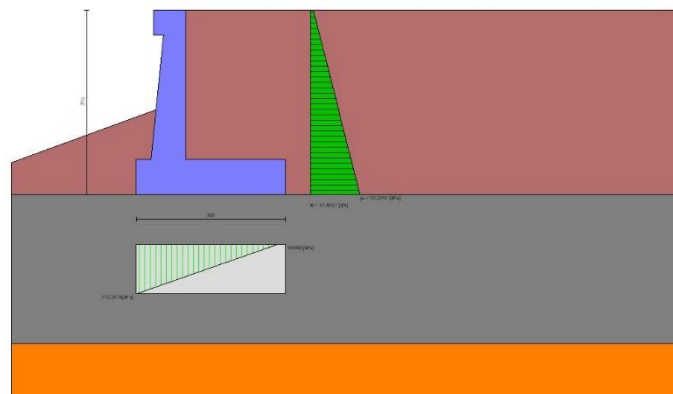


Fig. 4 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	Mr [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	246.56	63.21	179.22	414.48	0.546
2 - GEO (A2-M2-R2)	246.56	63.21	179.22	414.48	0.546
3 - EQU (A1-M1-R3)	246.56	63.21	179.22	414.48	0.546
4 - ECC	246.56	63.21	179.22	414.48	0.546

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 _{QLIM}	Coeff. di sicurezza a carico limite
FS _{STAB}	Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS _{HYD}	Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS _{SUPL}	Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		2.731		8.443			
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.096		
3 - EQU (A1-M1-R3)			2.313				

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)	172.64	0.00	0.00	--	--	172.64	63.21	2.731

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 il carico limite e carico agente al piano di posa)

n°	N [kN]	Qu [kN]	Qd [kN]	FS
1 - STR (A1-M1-R3)	246.56	2081.75	1486.96	8.443

Dettagli calcolo portanza

Simbologia adottata

n°	Indice combinazione
Nc, Nq, N _γ	Fattori di capacità portante
ic, iq, i _γ	Fattori di inclinazione del carico
dc, dq, d _γ	Fattori di profondità del piano di posa
gc, gq, g _γ	Fattori di inclinazione del profilo topografico
bc, bq, b _γ	Fattori di inclinazione del piano di posa
sc, sq, s _γ	Fattori di forma della fondazione
pc, pq, p _γ	Fattori di riduzione per punzonamento secondo Vesic
Re	Fattore di riduzione capacità portante per eccentricità secondo Meyerhof

Ir, Irc Indici di rigidezza per punzonamento secondo Vesic
 r_γ Fattori per tener conto dell'effetto piastra. Per fondazioni che hanno larghezza maggiore di 2 m, il terzo termine della formula trinomia $0.5B_\gamma N_\gamma$ 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 gq gy	bc bq by	sc sq sy	pc pq py	Ir	Irc	Re	r_γ
1	46.124 33.296 37.152	0.706 0.706 0.347	1.199 1.100 1.100	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	--	--	0.574	0.956

n°	D [m]	B' [m]	H [m]	γ [°]	ϕ [kN/mc]	c [kPa]
1	1.55	3.00	2.88	20.00	35.00	0

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

n°	Ms [kNm]	Mr [kNm]	FS
3 - EQU (A1-M1-R3)	414.48	179.22	2.313

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
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 4.50	10.47	2.096

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]
 Qf carico acqua sulla striscia espresso in [kN]
 α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (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° 2 - GEO (A2-M2-R2)

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	ϕ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
1	5.53	2.66	0.00	4.97 - 0.55	60.957	35.000	0	0.0	
2	15.56	2.66	0.00	0.55	55.647	35.000	0	0.0	
3	23.79	2.66	0.00	0.55	50.571	35.000	0	0.0	
4	30.71	2.66	0.00	0.55	46.000	35.000	0	0.0	
5	36.64	2.66	0.00	0.55	41.784	35.000	0	0.0	
6	43.02	2.66	0.00	0.55	37.830	35.000	0	0.0	
7	48.18	2.66	0.00	0.55	34.079	35.000	0	0.0	
8	52.06	2.66	0.00	0.55	30.489	35.000	0	0.0	
9	55.74	2.57	0.00	0.55	27.027	35.000	0	0.0	
10	60.49	0.00	0.00	0.55	23.669	35.000	0	0.0	
11	37.66	0.00	0.00	0.55	20.396	35.000	0	0.0	
12	35.57	0.00	0.00	0.55	17.191	35.000	0	0.0	
13	35.05	0.00	0.00	0.55	14.040	35.000	0	0.0	

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
14	34.18	0.00	0.00	0.55	10.933	35.000	0	0.0	
15	32.96	0.00	0.00	0.55	7.858	35.000	0	0.0	
16	31.41	0.00	0.00	0.55	4.806	35.000	0	0.0	
17	29.52	0.00	0.00	0.55	1.767	35.000	0	0.0	
18	27.31	0.00	0.00	0.55	-1.267	35.000	0	0.0	
19	24.78	0.00	0.00	0.55	-4.304	35.000	0	0.0	
20	21.91	0.00	0.00	0.55	-7.354	35.000	0	0.0	
21	18.71	0.00	0.00	0.55	-10.424	35.000	0	0.0	
22	15.17	0.00	0.00	0.55	-13.526	35.000	0	0.0	
23	11.28	0.00	0.00	0.55	-16.668	35.000	0	0.0	
24	7.01	0.00	0.00	0.55	-19.863	35.000	0	0.0	
25	2.35	0.00	0.00	-8.89 - 0.55	-22.502	35.000	0	0.0	

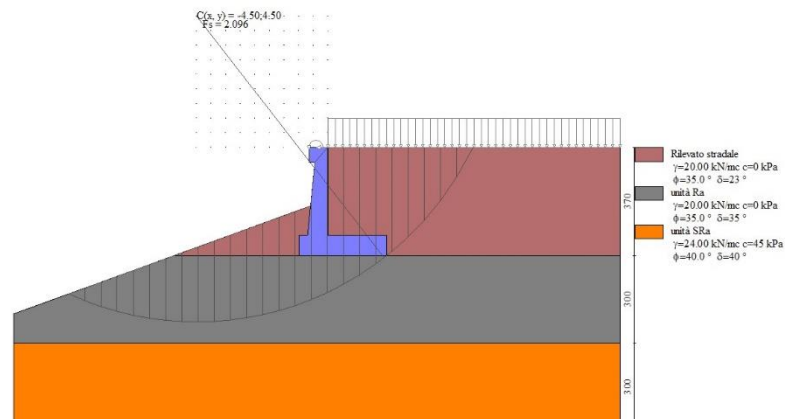


Fig. 5 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 2)

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

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	2.50	28.50	28.75
2	-0.10	3.51	28.63	31.60
3	-0.20	4.55	28.81	34.47
4	-0.30	5.61	29.03	37.35
5	-0.40	6.70	29.29	40.24
6	-0.50	7.81	29.60	43.16
7	-0.60	8.95	29.96	46.11
8	-0.70	10.11	30.36	49.09
9	-0.80	11.30	30.80	52.11
10	-0.90	12.51	31.29	55.17
11	-1.00	13.75	31.82	58.27
12	-1.10	15.01	32.40	61.42
13	-1.20	16.30	33.03	64.63
14	-1.30	17.61	33.70	67.89
15	-1.40	18.95	34.41	71.22
16	-1.50	20.31	35.17	74.61
17	-1.60	21.70	35.97	78.07
18	-1.70	23.11	36.82	81.61
19	-1.80	24.54	37.71	85.23
20	-1.90	26.01	38.65	88.94
21	-2.00	27.49	39.63	92.73
22	-2.10	29.00	40.66	96.62
23	-2.20	30.54	41.73	100.60
24	-2.30	32.10	42.85	104.68
25	-2.40	33.69	44.01	108.87
26	-2.50	35.30	45.22	113.18
27	-2.60	36.94	46.47	117.59

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
28	-2.70	38.60	47.77	122.13
29	-2.80	40.28	49.11	126.79
30	-2.90	41.99	50.50	131.58
31	-3.00	43.73	51.93	136.50

Combinazione n° 4 - ECC

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	2.50	28.50	28.75
2	-0.10	3.51	28.63	31.60
3	-0.20	4.55	28.81	34.47
4	-0.30	5.61	29.03	37.35
5	-0.40	6.70	29.29	40.24
6	-0.50	7.81	29.60	43.16
7	-0.60	8.95	29.96	46.11
8	-0.70	10.11	30.36	49.09
9	-0.80	11.30	30.80	52.11
10	-0.90	12.51	31.29	55.17
11	-1.00	13.75	31.82	58.27
12	-1.10	15.01	32.40	61.42
13	-1.20	16.30	33.03	64.63
14	-1.30	17.61	33.70	67.89
15	-1.40	18.95	34.41	71.22
16	-1.50	20.31	35.17	74.61
17	-1.60	21.70	35.97	78.07
18	-1.70	23.11	36.82	81.61
19	-1.80	24.54	37.71	85.23
20	-1.90	26.01	38.65	88.94
21	-2.00	27.49	39.63	92.73
22	-2.10	29.00	40.66	96.62
23	-2.20	30.54	41.73	100.60
24	-2.30	32.10	42.85	104.68
25	-2.40	33.69	44.01	108.87
26	-2.50	35.30	45.22	113.18
27	-2.60	36.94	46.47	117.59
28	-2.70	38.60	47.77	122.13
29	-2.80	40.28	49.11	126.79
30	-2.90	41.99	50.50	131.58
31	-3.00	43.73	51.93	136.50

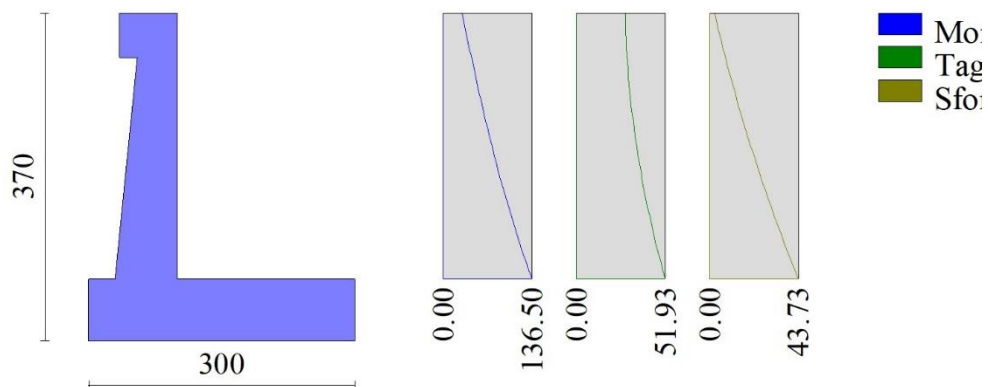


Fig. 6 - Paramento (Inviluppo)

Mensola valle

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.83	0.03
3	-0.52	0.00	1.67	0.11
4	-0.45	0.00	2.50	0.25

Combinazione n° 4 - ECC

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.83	0.03
3	-0.52	0.00	1.67	0.11
4	-0.45	0.00	2.50	0.25

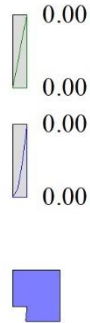


Fig. 7 - Mensola valle (Inviluppo)

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	13.43	0.68
3	-0.80	0.00	26.19	2.66
4	-0.70	0.00	38.27	5.89
5	0.00	0.00	-60.16	-99.74
6	0.10	0.00	-62.84	-93.58
7	0.20	0.00	-64.92	-87.19
8	0.30	0.00	-66.39	-80.62
9	0.40	0.00	-67.27	-73.93
10	0.50	0.00	-67.54	-67.19
11	0.60	0.00	-67.22	-60.44
12	0.70	0.00	-66.29	-53.76
13	0.80	0.00	-64.76	-47.21
14	0.90	0.00	-62.62	-40.83
15	1.00	0.00	-59.89	-34.70
16	1.10	0.00	-56.55	-28.88
17	1.20	0.00	-52.61	-23.41
18	1.30	0.00	-48.07	-18.37
19	1.40	0.00	-42.93	-13.82
20	1.50	0.00	-37.18	-9.81
21	1.60	0.00	-30.84	-6.40
22	1.70	0.00	-23.89	-3.66
23	1.80	0.00	-16.34	-1.64
24	1.90	0.00	-8.23	-0.41
25	2.00	0.00	0.00	0.00

Combinazione n° 4 - ECC

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	13.43	0.68
3	-0.80	0.00	26.19	2.66
4	-0.70	0.00	38.27	5.89
5	0.00	0.00	-60.16	-99.74
6	0.10	0.00	-62.84	-93.58
7	0.20	0.00	-64.92	-87.19
8	0.30	0.00	-66.39	-80.62
9	0.40	0.00	-67.27	-73.93
10	0.50	0.00	-67.54	-67.19
11	0.60	0.00	-67.22	-60.44
12	0.70	0.00	-66.29	-53.76
13	0.80	0.00	-64.76	-47.21
14	0.90	0.00	-62.62	-40.83
15	1.00	0.00	-59.89	-34.70

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
16	1.10	0.00	-56.55	-28.88
17	1.20	0.00	-52.61	-23.41
18	1.30	0.00	-48.07	-18.37
19	1.40	0.00	-42.93	-13.82
20	1.50	0.00	-37.18	-9.81
21	1.60	0.00	-30.84	-6.40
22	1.70	0.00	-23.89	-3.66
23	1.80	0.00	-16.34	-1.64
24	1.90	0.00	-8.23	-0.41
25	2.00	0.00	0.00	0.00

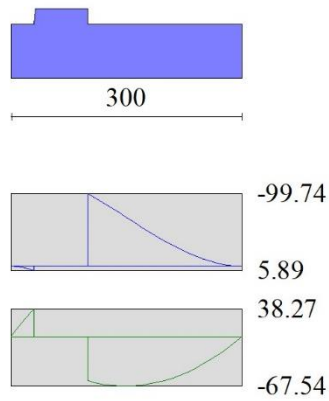


Fig. 8 - Fondazione (Inviluppo)

Risultati per involucro

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	37.80	23.33	34.71	14.97	2.00	-2.40
	Peso/Inerzia muro			0.00	96.53/0.00	0.14	-2.53
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	129.60/0.00	1.00	-1.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	5.45	-0.85	-2.54
	Risultante forze sul muro			28.50	0.00	--	--

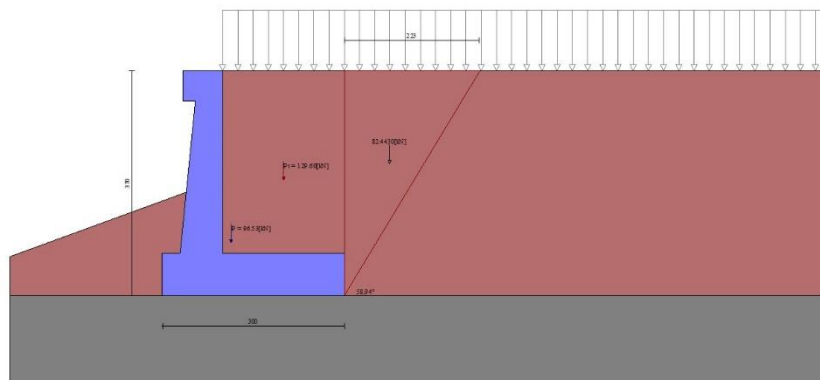


Fig. 9 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

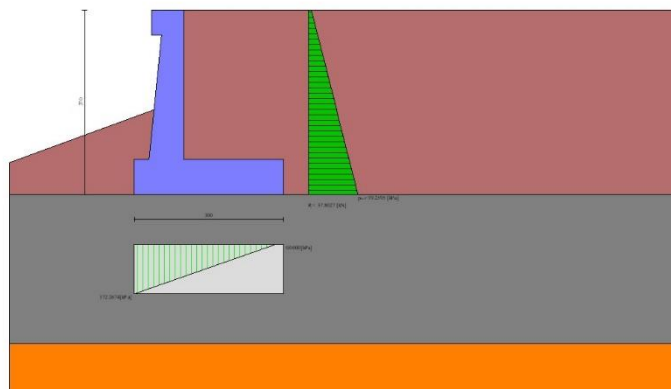


Fig. 10 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
M _r	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]

ecc Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	246.56	63.21	179.22	414.48	0.546
2 - GEO (A2-M2-R2)	246.56	63.21	179.22	414.48	0.546
3 - EQU (A1-M1-R3)	246.56	63.21	179.22	414.48	0.546
4 - ECC	246.56	63.21	179.22	414.48	0.546

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 _{QLIM}	Coeff. di sicurezza a carico limite
FS _{STAB}	Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS _{HYD}	Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS _{SUPL}	Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		2.731		8.443			
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.096		
3 - EQU (A1-M1-R3)			2.313				

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)	172.64	0.00	0.00	--	--	172.64	63.21	2.731

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 il carico limite e carico agente al piano di posa)

n°	N [kN]	Qu [kN]	Qd [kN]	FS
1 - STR (A1-M1-R3)	246.56	2081.75	1486.96	8.443

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, 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
Re	Fattore di riduzione capacità portante per eccentricità secondo Meyerhof
Ir, Irc	Indici di rigidità per punzonamento secondo Vesic
ry	Fattori per tener conto dell'effetto piastra. Per fondazioni che hanno larghezza maggiore di 2 m, il terzo termine della formula trinomia 0.5ByN, 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 gq gy	bc bq by	sc sq sy	pc pq py	Ir	Irc	Re	ry
1	46.124 33.296 37.152	0.706 0.706 0.347	1.199 1.100 1.100	-- -- --	-- -- --	-- -- --	-- -- --	--	--	0.574	0.956

n°	D	B'	H	γ	φ	c
	[m]	[m]	[m]	[°]	[kN/mc]	[kPa]
1	1.55	3.00	2.88	20.00	35.00	0

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

n°	Ms	Mr	FS
	[kNm]	[kNm]	
3 - EQU (A1-M1-R3)	414.48	179.22	2.313

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	R	FS
	[m]	[m]	
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 4.50	10.47	2.096

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]
 Qf carico acqua sulla striscia espresso in [kN]
 α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (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]

n°	W	Qy	Qf	b	α	φ	c	u	Tx; Ty
	[kN]	[kN]	[kN]	[m]	[°]	[°]	[kPa]	[kPa]	[kN]
1	5.53	2.66	0.00	4.97 - 0.55	60.957	35.000	0	0.0	
2	15.56	2.66	0.00	0.55	55.647	35.000	0	0.0	
3	23.79	2.66	0.00	0.55	50.571	35.000	0	0.0	
4	30.71	2.66	0.00	0.55	46.000	35.000	0	0.0	
5	36.64	2.66	0.00	0.55	41.784	35.000	0	0.0	
6	43.02	2.66	0.00	0.55	37.830	35.000	0	0.0	
7	48.18	2.66	0.00	0.55	34.079	35.000	0	0.0	
8	52.06	2.66	0.00	0.55	30.489	35.000	0	0.0	
9	55.74	2.57	0.00	0.55	27.027	35.000	0	0.0	
10	60.49	0.00	0.00	0.55	23.669	35.000	0	0.0	
11	37.66	0.00	0.00	0.55	20.396	35.000	0	0.0	
12	35.57	0.00	0.00	0.55	17.191	35.000	0	0.0	
13	35.05	0.00	0.00	0.55	14.040	35.000	0	0.0	
14	34.18	0.00	0.00	0.55	10.933	35.000	0	0.0	
15	32.96	0.00	0.00	0.55	7.858	35.000	0	0.0	
16	31.41	0.00	0.00	0.55	4.806	35.000	0	0.0	
17	29.52	0.00	0.00	0.55	1.767	35.000	0	0.0	
18	27.31	0.00	0.00	0.55	-1.267	35.000	0	0.0	
19	24.78	0.00	0.00	0.55	-4.304	35.000	0	0.0	
20	21.91	0.00	0.00	0.55	-7.354	35.000	0	0.0	
21	18.71	0.00	0.00	0.55	-10.424	35.000	0	0.0	
22	15.17	0.00	0.00	0.55	-13.526	35.000	0	0.0	
23	11.28	0.00	0.00	0.55	-16.668	35.000	0	0.0	

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
24	7.01	0.00	0.00	0.55	-19.863	35.000	0	0.0	
25	2.35	0.00	0.00	-8.89 - 0.55	-22.502	35.000	0	0.0	

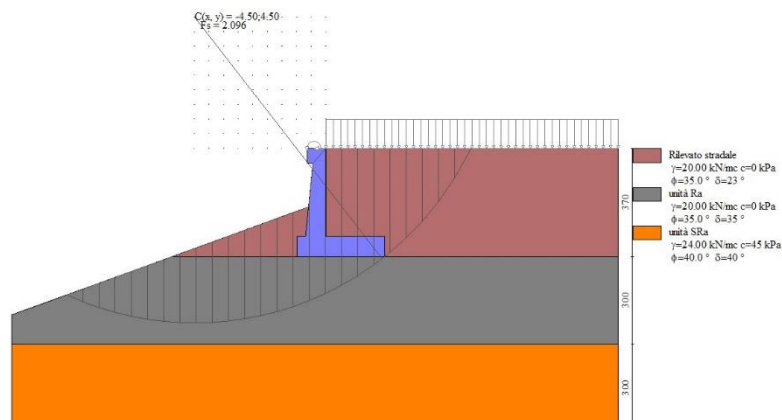


Fig. 11 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 2)

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

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	0.00	2.50	2.50	28.50	28.50	28.75	28.75
2	-0.10	3.51	3.51	28.63	28.63	31.60	31.60
3	-0.20	4.55	4.55	28.81	28.81	34.47	34.47
4	-0.30	5.61	5.61	29.03	29.03	37.35	37.35
5	-0.40	6.70	6.70	29.29	29.29	40.24	40.24
6	-0.50	7.81	7.81	29.60	29.60	43.16	43.16
7	-0.60	8.95	8.95	29.96	29.96	46.11	46.11
8	-0.70	10.11	10.11	30.36	30.36	49.09	49.09
9	-0.80	11.30	11.30	30.80	30.80	52.11	52.11
10	-0.90	12.51	12.51	31.29	31.29	55.17	55.17
11	-1.00	13.75	13.75	31.82	31.82	58.27	58.27
12	-1.10	15.01	15.01	32.40	32.40	61.42	61.42
13	-1.20	16.30	16.30	33.03	33.03	64.63	64.63
14	-1.30	17.61	17.61	33.70	33.70	67.89	67.89
15	-1.40	18.95	18.95	34.41	34.41	71.22	71.22
16	-1.50	20.31	20.31	35.17	35.17	74.61	74.61
17	-1.60	21.70	21.70	35.97	35.97	78.07	78.07
18	-1.70	23.11	23.11	36.82	36.82	81.61	81.61
19	-1.80	24.54	24.54	37.71	37.71	85.23	85.23
20	-1.90	26.01	26.01	38.65	38.65	88.94	88.94
21	-2.00	27.49	27.49	39.63	39.63	92.73	92.73
22	-2.10	29.00	29.00	40.66	40.66	96.62	96.62
23	-2.20	30.54	30.54	41.73	41.73	100.60	100.60
24	-2.30	32.10	32.10	42.85	42.85	104.68	104.68
25	-2.40	33.69	33.69	44.01	44.01	108.87	108.87
26	-2.50	35.30	35.30	45.22	45.22	113.18	113.18
27	-2.60	36.94	36.94	46.47	46.47	117.59	117.59
28	-2.70	38.60	38.60	47.77	47.77	122.13	122.13
29	-2.80	40.28	40.28	49.11	49.11	126.79	126.79
30	-2.90	41.99	41.99	50.50	50.50	131.58	131.58
31	-3.00	43.73	43.73	51.93	51.93	136.50	136.50

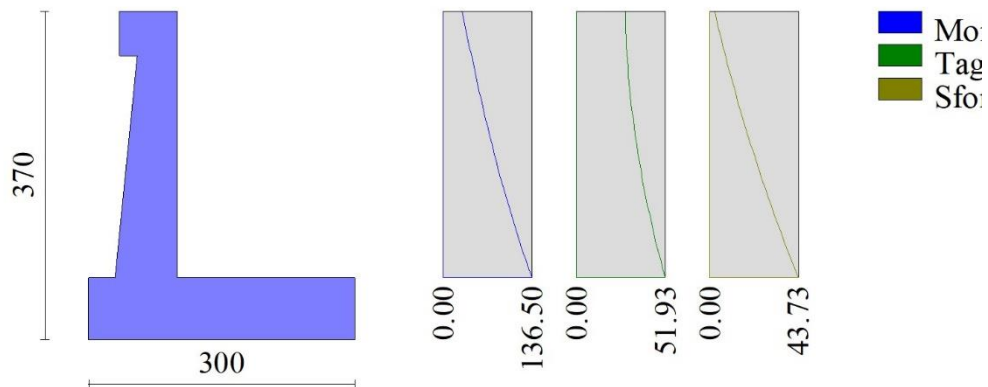


Fig. 12 - Paramento

Mensola valle

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	-0.65	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.58	0.00	0.00	0.83	0.83	0.03	0.03
3	-0.52	0.00	0.00	1.67	1.67	0.11	0.11
4	-0.45	0.00	0.00	2.50	2.50	0.25	0.25

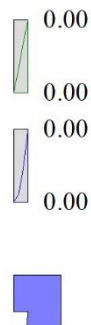


Fig. 13 - Mensola valle

Fondazione

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	-1.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.90	0.00	0.00	13.43	13.43	0.68	0.68
3	-0.80	0.00	0.00	26.19	26.19	2.66	2.66
4	-0.70	0.00	0.00	38.27	38.27	5.89	5.89
5	0.00	0.00	0.00	-60.16	-60.16	-99.74	-99.74
6	0.10	0.00	0.00	-62.84	-62.84	-93.58	-93.58
7	0.20	0.00	0.00	-64.92	-64.92	-87.19	-87.19
8	0.30	0.00	0.00	-66.39	-66.39	-80.62	-80.62
9	0.40	0.00	0.00	-67.27	-67.27	-73.93	-73.93
10	0.50	0.00	0.00	-67.54	-67.54	-67.19	-67.19
11	0.60	0.00	0.00	-67.22	-67.22	-60.44	-60.44
12	0.70	0.00	0.00	-66.29	-66.29	-53.76	-53.76
13	0.80	0.00	0.00	-64.76	-64.76	-47.21	-47.21
14	0.90	0.00	0.00	-62.62	-62.62	-40.83	-40.83
15	1.00	0.00	0.00	-59.89	-59.89	-34.70	-34.70
16	1.10	0.00	0.00	-56.55	-56.55	-28.88	-28.88
17	1.20	0.00	0.00	-52.61	-52.61	-23.41	-23.41

n°	X [m]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]	T _{min} [kN]	T _{max} [kN]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]
18	1.30	0.00	0.00	-48.07	-48.07	-18.37	-18.37
19	1.40	0.00	0.00	-42.93	-42.93	-13.82	-13.82
20	1.50	0.00	0.00	-37.18	-37.18	-9.81	-9.81
21	1.60	0.00	0.00	-30.84	-30.84	-6.40	-6.40
22	1.70	0.00	0.00	-23.89	-23.89	-3.66	-3.66
23	1.80	0.00	0.00	-16.34	-16.34	-1.64	-1.64
24	1.90	0.00	0.00	-8.23	-8.23	-0.41	-0.41
25	2.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00

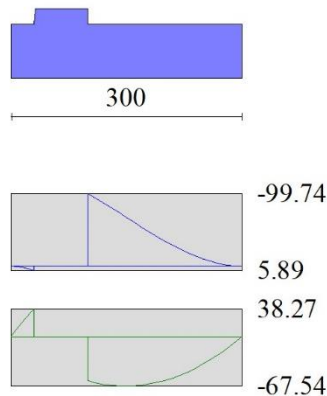


Fig. 14 - Fondazione

10.2 Tipologico C

10.2.1 Combinazione statica

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]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls tesoro/compresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R _{ck} [kPa]	E [kPa]	ν	n	ntc
1	C32/40	C32/40	B450C	24.5170	40000	33642648	0.30	15.00	0.50
2	Materiale tiranti	Rck 250	Precomp	24.5170	24517	30073438	0.30	15.00	0.50
4	C25/30	C25/30	Precomp	24.5170	30000	31447048	0.30	15.00	0.50

Acciai

Descr	f_{yk}	f_{uk}
	[kPa]	[kPa]
B450C	450000	540000
Precomp	1569089	1863293

Tipologie pali

Simbologia adottata

n°	Indice tipologia palo
Descr	Descrizione tipologia palo
P	Contributo portanza palo (laterale e/o punta)
T	Tecnologia costruttiva (trivellato, infisso o elica continua)
V	Vincolo palo-fondazione: Cerniera o Incastro (libero o impedito di ruotare in testa)
Imat	Indice materiale che lo costituisce
BD	usa metodo di Bustamante-Doix
PN	Portanza nota
Pp, PI	Portanza di punta e laterale caratteristica, espressa in [kN]

n°	Descr	P	T	V	Imat	BD	PN	Pp	PI
1	micropalo	Laterale + Punta	Trivellato	Cerniera	4	NO	SI	10000.00	10000.00

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 espressa in [m]
Y	ordinata del punto espressa in [m]
A	inclinazione del tratto espressa in [°]

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

Inclinazione terreno a valle del muro rispetto all'orizzontale 40.000 [°]

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Lunghezza muro	1.00	[m]
Paramento		
Materiale	C32/40	
Altezza paramento	4.00	[m]
Altezza paramento libero	3.50	[m]
Spessore in sommità	0.40	[m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.80	[m]
Inclinazione paramento esterno	5.70	[°]
Inclinazione paramento interno	0.00	[°]
Mensola di marciapiede		
Posizione rispetto alla testa del muro	0.00	[m]
Lunghezza	0.30	[m]
Spessore all'estremità libera	0.50	[m]
Spessore all'incastro	0.50	[m]
Fondazione		
Materiale	C32/40	
Lunghezza mensola di valle	0.30	[m]
Lunghezza mensola di monte	1.90	[m]
Lunghezza totale	3.00	[m]
Inclinazione piano di posa	0.00	[°]
Spessore	0.90	[m]
Spessore magrone	0.00	[m]

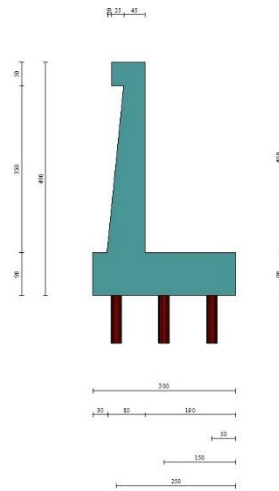


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione pali di fondazione

Simbologia adottata

n°	numero d'ordine della fila
X	ascissa della fila misurata dallo spigolo di monte della fondazione espressa in [m]
I	interasse tra i pali, espressa in [m]
f	franco laterale (distanza minima dal bordo laterale), espressa in [m]
Np	Numero di pali della fila
D	diametro dei pali della fila espresso in [cm]
L	lunghezza dei pali della fila espressa in [m]
α	inclinazione dei pali della fila rispetto alla verticale espressa in [°]
ALL	allineamento dei pali della fila rispetto al baricentro della fondazione (CENTRATI o SFALSATI)

n°	Tipologia	X [m]	I [m]	f [m]	Np	D [cm]	L [m]	α [°]	ALL
1	micropalo	0.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
2	micropalo	1.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
3	micropalo	2.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati

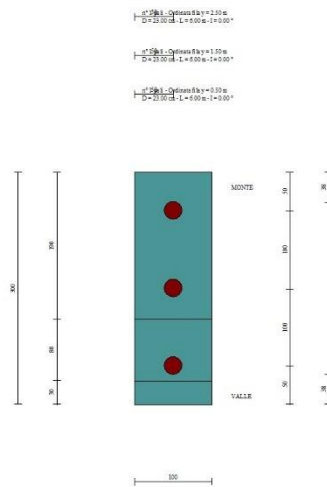


Fig. 2 - Pianta pali

Descrizione terreni

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 [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
c	Coesione espressa in [kPa]
c_a	Adesione terra-muro espressa in [kPa]
Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix	
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_{sat} [kN/mc]	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	c_a [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]	
1	rilevato stradale	20.0000	20.0000	35.000	23.330	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	23.333	0	0			(MIN)
				35.000	23.333	0	0			(MED)
2	unità SR	24.0000	24.0000	40.000	40.000	45	23	1.000	0	(CAR)
				40.000	40.000	45	23			(MIN)
				40.000	40.000	45	23			(MED)
3	unità Ra	20.0000	20.0000	35.000	35.000	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	35.000	0	0			(MIN)
				35.000	35.000	0	0			(MED)

Stratigrafia

Simbologia adottata

n°	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
α	Inclinazione espressa in [°]
Terreno	Terreno dello strato
Kwn, Kwt	Costante di Winkler normale e tangenziale alla superficie espressa in Kg/cm ² /cm
Per calcolo pali (solo se presenti)	
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)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')

Kststa, Kstsis Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [°]	Terreno	Kwn [Kg/cm ²]	Kwt [Kg/cm ²]	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kststa	Kstsis
1	4.90	0.000	rilevato stradale	0.000	0.000	1.000	0.500	1.000	---	---
2	3.00	0.000	unità Ra	0.000	0.000	50.000	1.000	0.000	---	---
3	5.00	0.000	unità SR	0.000	0.000	10.000	0.500	1.000	---	---

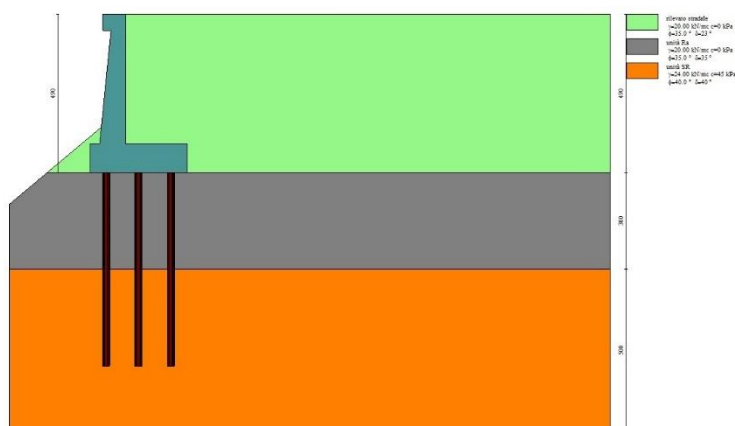


Fig. 3 - Stratigrafia

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 espressa in [m]
X_f Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]
Q_i Intensità del carico per x=X_i espressa in [kN]
Q_f Intensità del carico per x=X_f espressa in [kN]

Condizione n° 1 (traffico veicolare) - 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	12.00	20.0000	20.0000

Condizione n° 2 (pavimentazione stradale) - PERMANENTE NS

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	12.00	4.8000	4.8000

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
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT,fav}$	0.00	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	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	γ_c	1.00	1.25	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ_r	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
Ribaltamento	--	--	1.15	--	--	1.00
Stabilità fronte di scavo	--	1.10	--	--	1.20	--

Carichi verticali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

Resistenza		Pali infissi			Pali trivellati			Pali ad elica continua		
		R1	R2	R3	R1	R2	R3	R1	R2	R3
Punta	γ_b	--	--	1.15	--	--	1.35	--	--	1.30
Laterale compressione	γ_s	--	--	1.15	--	--	1.15	--	--	1.15
Totale compressione	γ_t	--	--	1.15	--	--	1.30	--	--	1.25
Laterale trazione	γ_{st}	--	--	1.25	--	--	1.25	--	--	1.25

Carichi trasversali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

		R1	R2	R3
Trasversale	γ_t	--	--	1.30

Coefficienti di riduzione ζ per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagate 1

$\zeta_3=1.70$ $\zeta_4=1.70$

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:

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

I valori dei coeff. $\Psi_{0,j}$, $\Psi_{1,j}$, $\Psi_{2,j}$ sono definiti nelle singole condizioni variabili, per 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)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.50	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.35	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 2 - GEO (A2-M2-R2)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.30	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.15	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 3 - SLER

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 4 - SLEF

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.00	0.75	Sfavorevole

Combinazione n° 5 - SLEQ

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

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Dati sismici

Comune	Poggio San Lorenzo
Provincia	Rieti
Regione	Lazio
Latitudine	42.242518
Longitudine	12.826850
Indice punti di interpolazione	26963 - 26964 - 26742 - 26741
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV
Tipo costruzione	Normali affollamenti
Vita di riferimento	100 anni

	Simbolo	U.M.	SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_g	[m/s ²]	1.968	0.896
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]	0.201	0.091
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0		2.477	2.443
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*		0.334	0.295
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		B	1.200
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T1	1.000

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	1.000	24.074	12.037
Ultimo - Ribaltamento	1.000	24.074	12.037
Esercizio	1.000	10.957	5.479

Nel calcolo non è stato portato in conto il sisma verticale
Forma diagramma incremento sismico **Rettangolare**

Opzioni di calcolo

Spinta

Metodo di calcolo della spinta	Culmann
Tipo di spinta	Spinta a riposo
Terreno a bassa permeabilità	NO
Superficie di spinta limitata	NO

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	SI
Considera terreno sulla fondazione di valle	SI
Considera spinta e peso acqua fondazione di valle	NO

Spostamenti

Modello a blocchi	
Non è stato richiesto il calcolo degli spostamenti	
Spostamento limite	10.00 [cm]

Opzioni calcolo pali

Portanza verticale

Metodo di calcolo della portanza alla punta	Berezantzev
Metodo di calcolo della portanza alla laterale	Integrazione delle tensioni tangenziali ($k_s \sigma_v \tan(\delta) + c_a$)
Correzione angolo di attrito in funzione del tipo di palo (infisso/trivellato)	Non attiva
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza alla punta σ_v con la profondità	Pressione geostatica
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza laterale	Pressione geostatica

Portanza trasversale

Costante di Winkler: da strato	Criterio rottura palo-terreno
- Spostamento limite	Non attivo
- Pressione limite	Pressione passiva con moltiplicatore M=3.00
- Palo infinitamente elastico	Non attivo

Cedimenti

Metodo di calcolo	Metodo agli elementi finiti
-------------------	-----------------------------

Spostamento limite alla punta	1.00 [cm]
Spostamento limite laterale	3.00 [cm]

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	161.01	23.33	147.84	63.76	1.90	-2.84
	Peso/Inerzia muro			0.00	128.36/0.00	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	216.98/0.00	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-151.08			
3	Spinta statica	122.04	23.33	112.07	48.33	1.90	-2.84
	Peso/Inerzia muro			0.00	128.36/0.00	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	199.12/0.00	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-196.41			
4	Spinta statica	116.06	23.33	106.57	45.96	1.90	-2.86
	Peso/Inerzia muro			0.00	128.36/0.00	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	189.62/0.00	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-196.39			
5	Spinta statica	98.09	23.33	90.07	38.85	1.90	-2.94
	Peso/Inerzia muro			0.00	128.36/0.00	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	161.12/0.00	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-196.43			

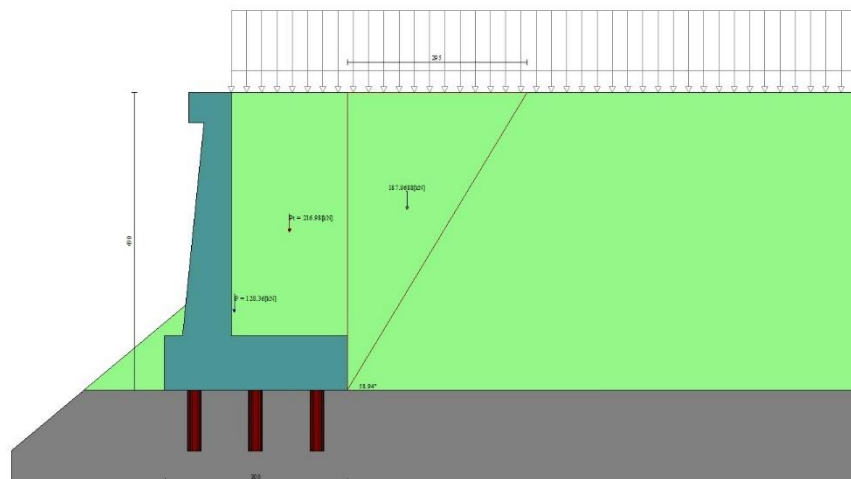


Fig. 4 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

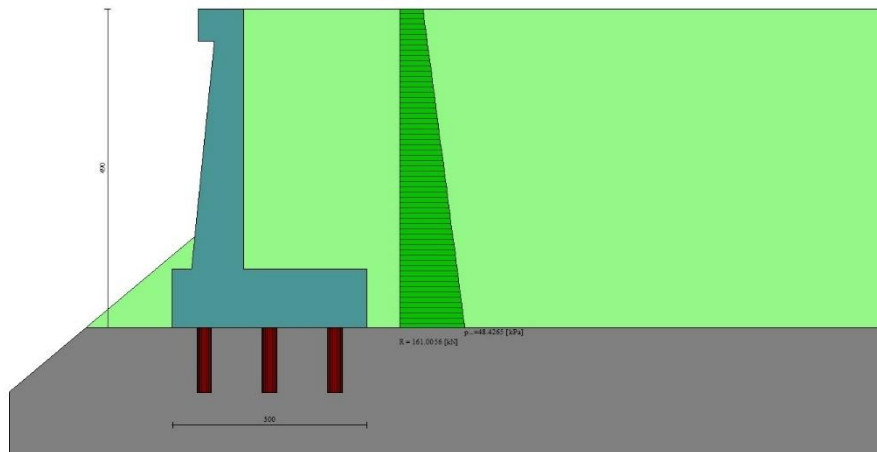


Fig. 5 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
M _r	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	411.09	147.84	305.01	783.64	0.335
2 - GEO (A2-M2-R2)	387.94	145.00	298.48	723.14	0.405
3 - SLER	377.80	112.07	230.56	700.76	0.255
4 - SLEF	365.93	106.57	217.09	674.18	0.251
5 - SLEQ	330.32	90.07	176.68	594.44	0.235

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
I _p	Indice palo
N	Sforzo normale, espresso in [kN]
M	Momento, espresso in [kNm]
T	Taglio, espresso in [kN]

Cmb	I _p	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	68.18	0.00	-49.28
	2	137.03	0.00	-49.28
	3	205.88	0.00	-49.28
3 - SLER	1	77.82	0.00	-37.35
	2	125.93	0.00	-37.35
	3	174.04	0.00	-37.35
4 - SLEF	1	76.21	0.00	-35.52
	2	121.98	0.00	-35.52
	3	167.74	0.00	-35.52
5 - SLEQ	1	71.37	0.00	-30.02
	2	110.11	0.00	-30.02
	3	148.84	0.00	-30.02

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 _{QLIM}	Coeff. di sicurezza a carico limite
FS _{STAB}	Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS _{HYD}	Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS _{SUPL}	Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		1.022					
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.193		

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	R	FS
	[m]	[m]	
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 3.50	15.56	2.193

Cedimenti pali

Simbologia adottata

Ic	Indice combinazione
Ip	Indice palo
w	Cedimento, espresso in [cm]

Ic	Ip	w
		[cm]
3	1	0.0222
	2	0.0359
	3	0.0496
4	1	0.0217
	2	0.0348
	3	0.0478
5	1	0.0203
	2	0.0314
	3	0.0424

Risultati per involucro

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	161.01	23.33	147.84	63.76	1.90	-2.84
	Peso/Inerzia muro			0.00	128.36/0.00	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	216.98/0.00	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-151.08			

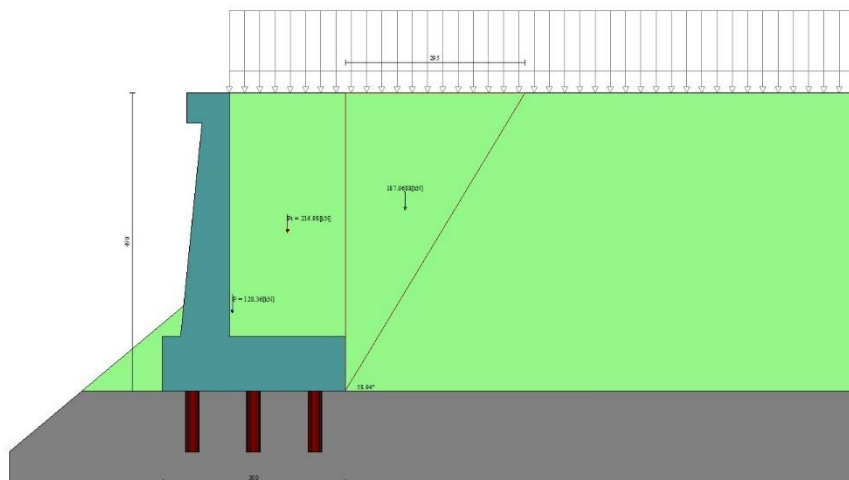


Fig. 9 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

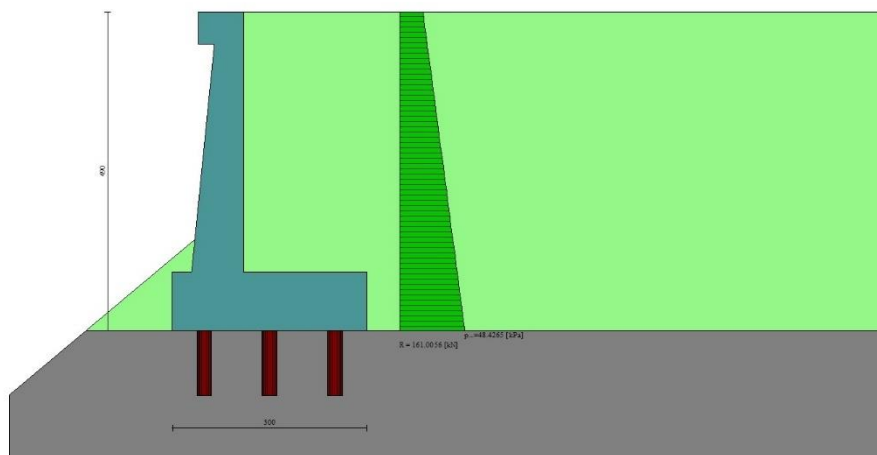


Fig. 10 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
M _r	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	411.09	147.84	305.01	783.64	0.335
2 - GEO (A2-M2-R2)	387.94	145.00	298.48	723.14	0.405
3 - SLER	377.80	112.07	230.56	700.76	0.255
4 - SLEF	365.93	106.57	217.09	674.18	0.251
5 - SLEQ	330.32	90.07	176.68	594.44	0.235

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
Ip	Indice palo
N	Sforzo normale, espresso in [kN]
M	Momento, espresso in [kNm]
T	Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	68.18	0.00	-49.28
	2	137.03	0.00	-49.28
	3	205.88	0.00	-49.28

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 _{QLIM}	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 _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{UPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		1.022					
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.193		

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
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 3.50	15.56	2.193

10.2.2 Combinazione sismica

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]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls teso/compresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R _{ck} [kPa]	E [kPa]	ν	n	ntc
1	C32/40	C32/40	B450C	24.5170	40000	33642648	0.30	15.00	0.50
2	Materiale tiranti	Rck 250	Precomp	24.5170	24517	30073438	0.30	15.00	0.50
4	C25/30	C25/30	Precomp	24.5170	30000	31447048	0.30	15.00	0.50

Acciai

Descr	f _{yk} [kPa]	f _{uk} [kPa]
B450C	450000	540000
Precomp	1569089	1863293

Tipologie pali

Simbologia adottata

n°	Indice tipologia palo
Descr	Descrizione tipologia palo
P	Contributo portanza palo (laterale e/o punta)
T	Tecnologia costruttiva (trivellato, infisso o elica continua)
V	Vincolo palo-fondazione: Cerniera o Incastro (libero o impedito di ruotare in testa)
Imat	Indice materiale che lo costituisce
BD	usa metodo di Bustamante-Doix
PN	Portanza nota
Pp, PI	Portanza di punta e laterale caratteristica, espressa in [kN]

n°	Descr	P	T	V	Imat	BD	PN	Pp	PI
1	micropalo	Laterale + Punta	Trivellato	Cerniera	4	NO	SI	10000.00	10000.00

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 espressa in [m]
Y	ordinata del punto espressa in [m]
A	inclinazione del tratto espressa 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 40.000 [°]

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Lunghezza muro 1.00 [m]

Paramento

Materiale	C32/40	
Altezza paramento	4.00	[m]
Altezza paramento libero	3.50	[m]
Spessore in sommità	0.40	[m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.80	[m]
Inclinazione paramento esterno	5.70	[°]
Inclinazione paramento interno	0.00	[°]

Mensola di marciapiede

Posizione rispetto alla testa del muro	0.00	[m]
Lunghezza	0.30	[m]
Spessore all'estremità libera	0.50	[m]
Spessore all'incastro	0.50	[m]

Fondazione

Materiale	C32/40	
Lunghezza mensola di valle	0.30	[m]
Lunghezza mensola di monte	1.90	[m]
Lunghezza totale	3.00	[m]
Inclinazione piano di posa	0.00	[°]
Spessore	0.90	[m]
Spessore magrone	0.00	[m]

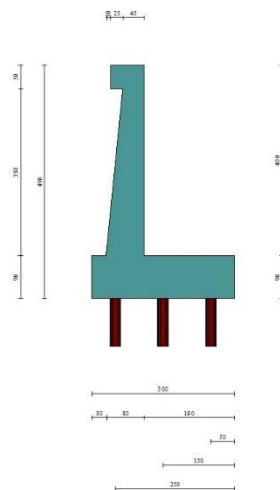


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione pali di fondazione

Simbologia adottata

n°	numero d'ordine della fila
X	ascissa della fila misurata dallo spigolo di monte della fondazione espressa in [m]
I	interasse tra i pali, espressa in [m]
f	franco laterale (distanza minima dal bordo laterale), espressa in [m]
Np	Numero di pali della fila
D	diametro dei pali della fila espresso in [cm]
L	lunghezza dei pali della fila espressa in [m]
α	inclinazione dei pali della fila rispetto alla verticale espressa in [°]
ALL	allineamento dei pali della fila rispetto al baricentro della fondazione (CENTRATI o SFALSATI)

n°	Tipologia	X [m]	I [m]	f [m]	Np	D [cm]	L [m]	α [°]	ALL
1	micropalo	0.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
2	micropalo	1.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
3	micropalo	2.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati

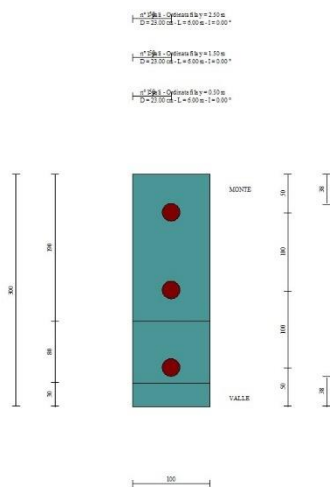


Fig. 2 - Pianta pali

Descrizione terreni

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 [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
c	Coesione espressa in [kPa]
ca	Adesione terra-muro espressa in [kPa]
Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix	
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_{sat} [kN/mc]	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	ca [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]	
1	rilevato stradale	20.0000	20.0000	35.000	23.330	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	23.333	0	0			(MIN)
				35.000	23.333	0	0			(MED)
2	unità SR	24.0000	24.0000	40.000	40.000	45	23	1.000	0	(CAR)
				40.000	40.000	45	23			(MIN)
				40.000	40.000	45	23			(MED)
3	unità Ra	20.0000	20.0000	35.000	35.000	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	35.000	0	0			(MIN)
				35.000	35.000	0	0			(MED)

Stratigrafia

Simbologia adottata

n°	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
α	Inclinazione espressa in [°]
Terreno	Terreno dello strato
Kwn, Kwt	Costante di Winkler normale e tangenziale alla superficie espressa in Kg/cm ² /cm
Per calcolo pali (solo se presenti)	
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)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')

Kst_{sta}, Kst_{sis} Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [°]	Terreno	Kwn [Kg/cm ²]	Kwt [Kg/cm ²]	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kst _{sta}	Kst _{sis}
1	4.90	0.000	rilevato stradale	0.000	0.000	10.000	1.000	0.000	---	---
2	3.00	0.000	unità Ra	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---
3	5.00	0.000	unità SR	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---

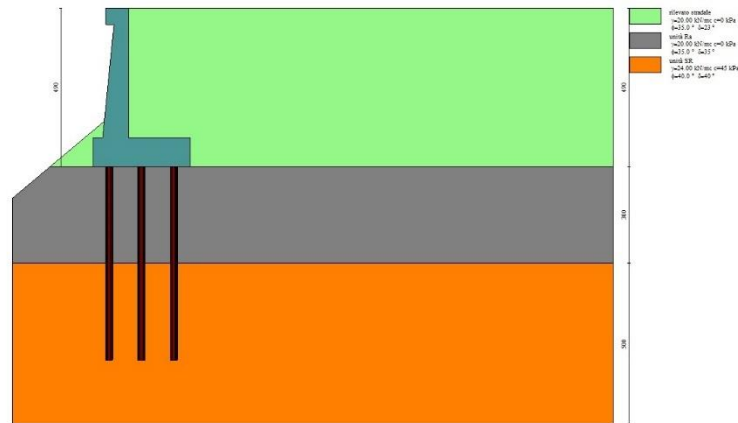


Fig. 3 - Stratigrafia

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 espressa in [m]
X _f	Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]
Q _i	Intensità del carico per x=X _i espressa in [kN]
Q _f	Intensità del carico per x=X _f espressa in [kN]

Condizione n° 1 (traffico veicolare) - 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	12.00	20.0000	20.0000

Condizione n° 2 (pavimentazione stradale) - PERMANENTE NS

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	12.00	4.8000	4.8000

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
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT, fav}$	0.00	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	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
Coazione efficace	γ_c	1.00	1.25	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ_r	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
Ribaltamento	--	--	1.15	--	--	1.00
Stabilità fronte di scavo	--	1.10	--	--	1.20	--

Carichi verticali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

Resistenza		Pali infissi			Pali trivellati			Pali ad elica continua		
		R1	R2	R3	R1	R2	R3	R1	R2	R3
Punta	γ_b	--	--	1.15	--	--	1.35	--	--	1.30
Laterale compressione	γ_s	--	--	1.15	--	--	1.15	--	--	1.15
Totale compressione	γ_t	--	--	1.15	--	--	1.30	--	--	1.25
Laterale trazione	γ_{st}	--	--	1.25	--	--	1.25	--	--	1.25

Carichi trasversali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

		R1	R2	R3
Trasversale	γ_t	--	--	1.30

Coefficienti di riduzione ζ per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagate 1

$\zeta_3=1.70$ $\zeta_4=1.70$

Descrizione combinazioni di carico

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

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

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

I valori dei coeff. $\Psi_{0,j}$, $\Psi_{1,j}$, $\Psi_{2,j}$ sono definiti nelle singole condizioni variabili, per 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) H + V

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

Combinazione n° 2 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 3 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 4 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Dati sismici

Comune	Poggio San Lorenzo
Provincia	Rieti
Regione	Lazio
Latitudine	42.242518
Longitudine	12.826850
Indice punti di interpolazione	26963 - 26964 - 26742 - 26741
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV
Tipo costruzione	Normali affollamenti
Vita di riferimento	100 anni

	Simbolo	U.M.		SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_0	[m/s ²]		1.968	0.896
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]		0.201	0.091
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0			2.477	2.443
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*			0.334	0.295
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		B	1.200	1.200
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T1	1.000	

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	1.000	24.074	12.037
Ultimo - Ribaltamento	1.000	24.074	12.037
Esercizio	1.000	10.957	5.479

Forma diagramma incremento sismico **Rettangolare**

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

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	SI
Considera terreno sulla fondazione di valle	SI
Considera spinta e peso acqua fondazione di valle	NO

Spostamenti

Modello a blocchi	
Non è stato richiesto il calcolo degli spostamenti	
Spostamento limite	10.00 [cm]

Opzioni calcolo pali

Portanza verticale

Metodo di calcolo della portanza alla punta	Berezantzev
Metodo di calcolo della portanza alla laterale	Integrazione delle tensioni tangenziali ($k_s \sigma_v \tan(\delta) + c_a$)
Correzione angolo di attrito in funzione del tipo di palo (infisso/trivellato)	Non attiva
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza alla punta σ_v con la profondità	Pressione geostatica
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza laterale	Pressione geostatica

Portanza trasversale

Costante di Winkler: da strato	Non attivo
Costante di Winkler: da criterio rottura palo-terreno	Non attivo
- Spostamento limite	Non attivo

- Pressione limite
- Palo infinitamente elastico
Cedimenti
Metodo di calcolo
Spostamento limite alla punta
Spostamento limite laterale

Pressione passiva con moltiplicatore $M=3.00$
Attivo

Metodo agli elementi finiti
1.00 [cm]
3.00 [cm]

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	64.43	23.33	59.17	25.52	1.90	-3.19
	Incremento di spinta sismica		53.02	48.68	21.00	1.90	-2.45
	Peso/Inerzia muro			30.90	128.36/15.45	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			38.79	161.12/19.39	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.48	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-3423.46			
2	Spinta statica	64.43	23.33	59.17	25.52	1.90	-3.19
	Incremento di spinta sismica		41.36	37.97	16.38	1.90	-2.45
	Peso/Inerzia muro			30.90	128.36/-15.45	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			38.79	161.12/-19.39	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.48	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-3217.49			

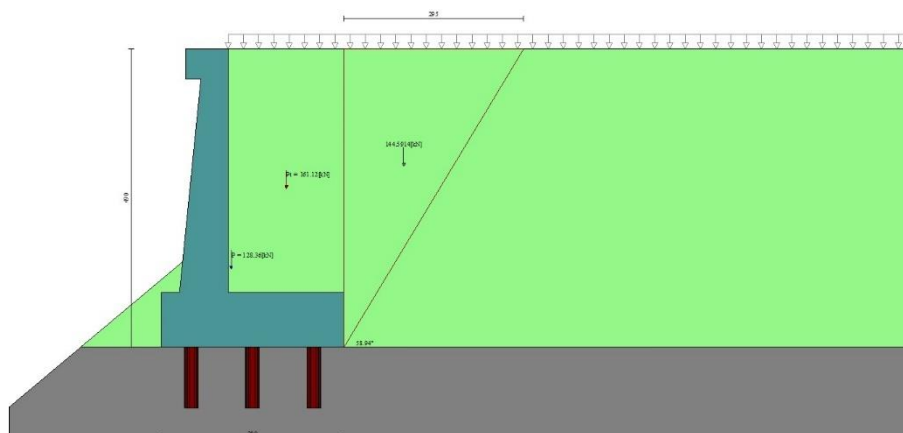


Fig. 4 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

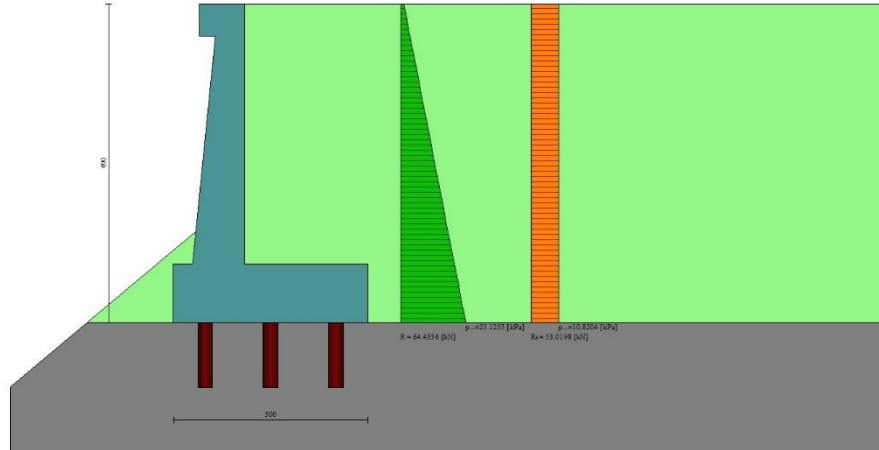


Fig. 5 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

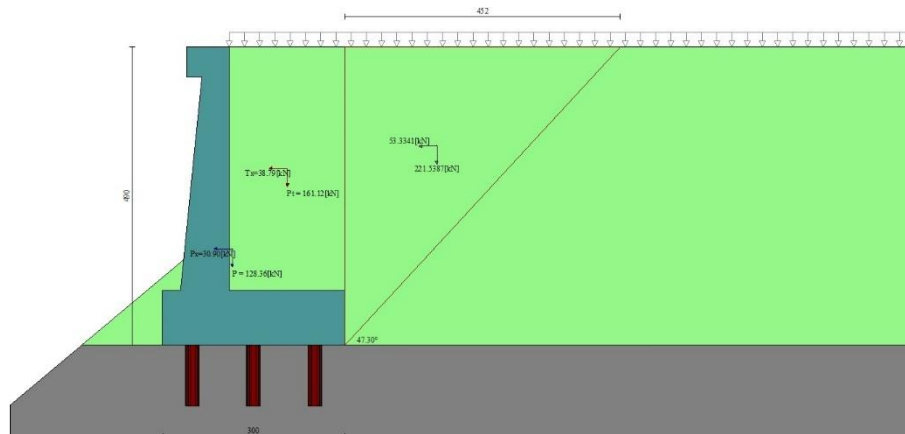


Fig. 6 - Cuneo di spinta (combinazione sismica) (Combinazione n° 1)

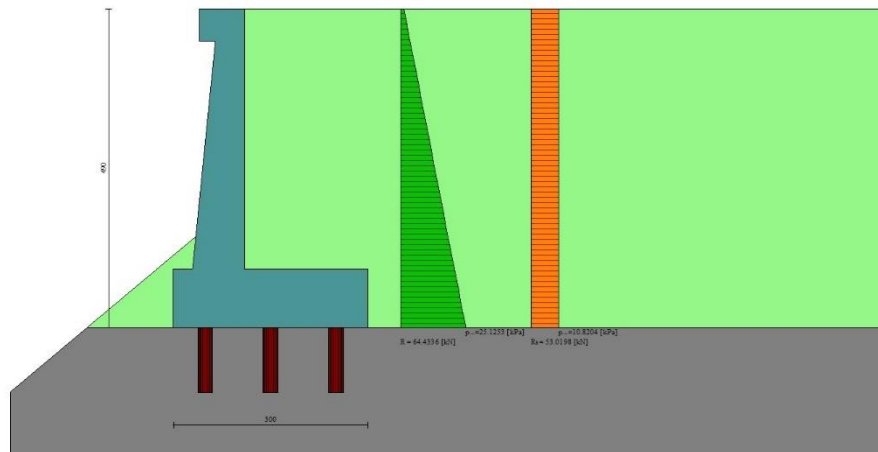


Fig. 7 - Diagramma delle pressioni (combinazione sismica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	Mr [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	372.83	178.02	382.10	674.92	0.714
2 - STR (A1-M1-R3)	298.52	167.31	413.35	603.58	0.862
3 - GEO (A2-M2-R2)	372.83	178.02	382.10	674.92	0.714
4 - GEO (A2-M2-R2)	298.52	167.31	413.35	603.58	0.862

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
Ip	Indice palo
N	Sforzo normale, espresso in [kN]
M	Momento, espresso in [kNm]
T	Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3) H + V	1	-8.79	0.00	-59.34
	2	124.28	0.00	-59.34
	3	257.34	0.00	-59.34
2 - STR (A1-M1-R3) H - V	1	-29.15	0.00	-55.77
	2	99.51	0.00	-55.77
	3	228.17	0.00	-55.77

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 _{QLIM}	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 _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{UPL}
1 - STR (A1-M1-R3)	H + V	19.231					
2 - STR (A1-M1-R3)	H - V	19.231					
3 - GEO (A2-M2-R2)	H + V				2.043		
4 - GEO (A2-M2-R2)	H - V				2.007		

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
3 - GEO (A2-M2-R2) H + V	-4.50; 4.50	16.49	2.043
4 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-4.50; 4.50	16.49	2.007

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]
Q _y	carico sulla striscia espresso in [kN]
Q _f	carico acqua sulla striscia espresso in [kN]
α	angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (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]
T _x ; T _y	Resistenza al taglio fornita dai tiranti in direzione X ed Y espressa in [kPa]

Combinazione n° 3 - GEO (A2-M2-R2) H + V

n°	W [kN]	Q _y [kN]	Q _f [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	T _x ; T _y [kN]
1	19.44	4.07	0.00	11.38 - 0.85	69.693	35.000	0	0.0	
2	52.69	4.07	0.00	0.85	62.488	35.000	0	0.0	
3	77.41	4.07	0.00	0.85	56.619	35.000	0	0.0	
4	97.39	4.07	0.00	0.85	51.569	35.000	0	0.0	
5	114.18	4.07	0.00	0.85	47.036	35.000	0	0.0	
6	128.59	4.07	0.00	0.85	42.863	35.000	0	0.0	
7	142.49	4.07	0.00	0.85	38.958	40.000	45	0.0	
8	155.57	4.07	0.00	0.85	35.259	40.000	45	0.0	
9	167.00	4.07	0.00	0.85	31.722	40.000	45	0.0	
10	176.99	4.07	0.00	0.85	28.316	40.000	45	0.0	
11	185.67	4.07	0.00	0.85	25.016	40.000	45	0.0	
12	196.00	4.07	0.00	0.85	21.803	40.000	45	0.0	
13	202.96	4.07	0.00	0.85	18.661	40.000	45	0.0	
14	213.66	1.68	0.00	0.85	15.576	40.000	45	0.0	
15	157.68	0.00	0.00	0.85	12.537	40.000	45	0.0	
16	138.65	0.00	0.00	0.85	9.534	40.000	45	0.0	
17	129.02	0.00	0.00	0.85	6.556	40.000	45	0.0	
18	118.48	0.00	0.00	0.85	3.597	40.000	45	0.0	
19	107.05	0.00	0.00	0.85	0.647	40.000	45	0.0	
20	94.73	0.00	0.00	0.85	-2.301	40.000	45	0.0	
21	81.19	0.00	0.00	0.85	-5.255	40.000	45	0.0	
22	64.94	0.00	0.00	0.85	-8.224	40.000	45	0.0	
23	47.50	0.00	0.00	0.85	-11.215	40.000	45	0.0	
24	29.11	0.00	0.00	0.85	-14.237	40.000	45	0.0	
25	9.75	0.00	0.00	-9.83 - 0.85	-16.744	40.000	45	0.0	

Resistenza al taglio pali 0.00 [kN]

Combinazione n° 4 - GEO (A2-M2-R2) H - V

n°	W [kN]	Q _y [kN]	Q _f [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	T _x ; T _y [kN]
1	19.44	4.07	0.00	11.38 - 0.85	69.693	35.000	0	0.0	
2	52.69	4.07	0.00	0.85	62.488	35.000	0	0.0	
3	77.41	4.07	0.00	0.85	56.619	35.000	0	0.0	
4	97.39	4.07	0.00	0.85	51.569	35.000	0	0.0	
5	114.18	4.07	0.00	0.85	47.036	35.000	0	0.0	
6	128.59	4.07	0.00	0.85	42.863	35.000	0	0.0	
7	142.49	4.07	0.00	0.85	38.958	40.000	45	0.0	
8	155.57	4.07	0.00	0.85	35.259	40.000	45	0.0	
9	167.00	4.07	0.00	0.85	31.722	40.000	45	0.0	
10	176.99	4.07	0.00	0.85	28.316	40.000	45	0.0	

n°	W [kN]	Qy [kN]	Qf [kN]	b [m]	α [°]	φ [°]	c [kPa]	u [kPa]	Tx; Ty [kN]
11	185.67	4.07	0.00	0.85	25.016	40.000	45	0.0	
12	196.00	4.07	0.00	0.85	21.803	40.000	45	0.0	
13	202.96	4.07	0.00	0.85	18.661	40.000	45	0.0	
14	213.66	1.68	0.00	0.85	15.576	40.000	45	0.0	
15	157.68	0.00	0.00	0.85	12.537	40.000	45	0.0	
16	138.65	0.00	0.00	0.85	9.534	40.000	45	0.0	
17	129.02	0.00	0.00	0.85	6.556	40.000	45	0.0	
18	118.48	0.00	0.00	0.85	3.597	40.000	45	0.0	
19	107.05	0.00	0.00	0.85	0.647	40.000	45	0.0	
20	94.73	0.00	0.00	0.85	-2.301	40.000	45	0.0	
21	81.19	0.00	0.00	0.85	-5.255	40.000	45	0.0	
22	64.94	0.00	0.00	0.85	-8.224	40.000	45	0.0	
23	47.50	0.00	0.00	0.85	-11.215	40.000	45	0.0	
24	29.11	0.00	0.00	0.85	-14.237	40.000	45	0.0	
25	9.75	0.00	0.00	-9.83 - 0.85	-16.744	40.000	45	0.0	

Resistenza al taglio pali 0.00 [kN]

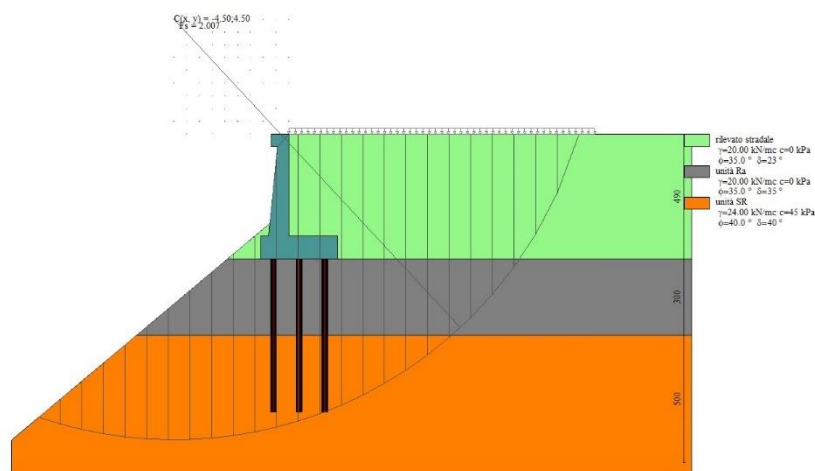


Fig. 8 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 4)

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

Mx, My Momenti flettenti, espresso in [kNm]
Mxy Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
Tx, Ty Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)
I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	3.43	0.00	0.43
2	-0.10	4.96	1.20	0.40
3	-0.20	6.53	2.45	0.48
4	-0.30	8.15	3.74	0.68
5	-0.40	9.82	5.09	0.99
6	-0.50	11.53	6.49	1.42
7	-0.60	13.29	7.94	1.98
8	-0.70	15.10	9.44	2.67
9	-0.80	16.95	11.00	3.50
10	-0.90	18.85	12.60	4.47

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
11	-1.00	20.79	14.25	5.59
12	-1.10	22.79	15.96	6.85
13	-1.20	24.83	17.71	8.27
14	-1.30	26.91	19.52	9.85
15	-1.40	29.05	21.37	11.60
16	-1.50	31.23	23.28	13.51
17	-1.60	33.46	25.24	15.60
18	-1.70	35.73	27.25	17.86
19	-1.80	38.05	29.31	20.31
20	-1.90	40.42	31.42	22.94
21	-2.00	42.83	33.58	25.77
22	-2.10	45.29	35.79	28.79
23	-2.20	47.80	38.06	32.02
24	-2.30	50.35	40.37	35.45
25	-2.40	52.96	42.73	39.09
26	-2.50	55.60	45.15	42.95
27	-2.60	58.30	47.62	47.03
28	-2.70	61.04	50.13	51.33
29	-2.80	63.83	52.70	55.86
30	-2.90	66.66	55.32	60.62
31	-3.00	69.55	57.99	65.63
32	-3.10	72.47	60.71	70.87
33	-3.20	75.45	63.48	76.37
34	-3.30	78.47	66.30	82.12
35	-3.40	81.54	69.17	88.12
36	-3.50	84.66	72.09	94.39
37	-3.60	87.82	75.07	100.92
38	-3.70	91.03	78.09	107.73
39	-3.80	94.28	81.17	114.81
40	-3.90	97.59	84.29	122.17
41	-4.00	100.94	87.47	129.81

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	3.07	0.00	0.38
2	-0.10	4.27	1.01	0.36
3	-0.20	5.52	2.08	0.43
4	-0.30	6.81	3.20	0.60
5	-0.40	8.14	4.37	0.87
6	-0.50	9.51	5.58	1.25
7	-0.60	10.93	6.85	1.74
8	-0.70	12.38	8.17	2.34
9	-0.80	13.87	9.54	3.06
10	-0.90	15.41	10.96	3.91
11	-1.00	16.99	12.43	4.89
12	-1.10	18.60	13.96	6.00
13	-1.20	20.26	15.53	7.25
14	-1.30	21.96	17.15	8.65
15	-1.40	23.70	18.83	10.19
16	-1.50	25.48	20.55	11.89
17	-1.60	27.30	22.33	13.74
18	-1.70	29.16	24.16	15.76
19	-1.80	31.06	26.03	17.94
20	-1.90	33.01	27.96	20.30
21	-2.00	34.99	29.94	22.83
22	-2.10	37.02	31.97	25.54
23	-2.20	39.08	34.05	28.44
24	-2.30	41.19	36.18	31.53
25	-2.40	43.34	38.37	34.81
26	-2.50	45.53	40.60	38.30
27	-2.60	47.76	42.88	41.98
28	-2.70	50.03	45.22	45.88
29	-2.80	52.34	47.60	49.99
30	-2.90	54.69	50.04	54.32
31	-3.00	57.09	52.53	58.88
32	-3.10	59.52	55.06	63.66
33	-3.20	62.00	57.65	68.67
34	-3.30	64.51	60.29	73.92
35	-3.40	67.07	62.98	79.42
36	-3.50	69.67	65.72	85.16
37	-3.60	72.31	68.52	91.15
38	-3.70	74.99	71.36	97.39
39	-3.80	77.71	74.25	103.90
40	-3.90	80.47	77.20	110.67
41	-4.00	83.27	80.19	117.72

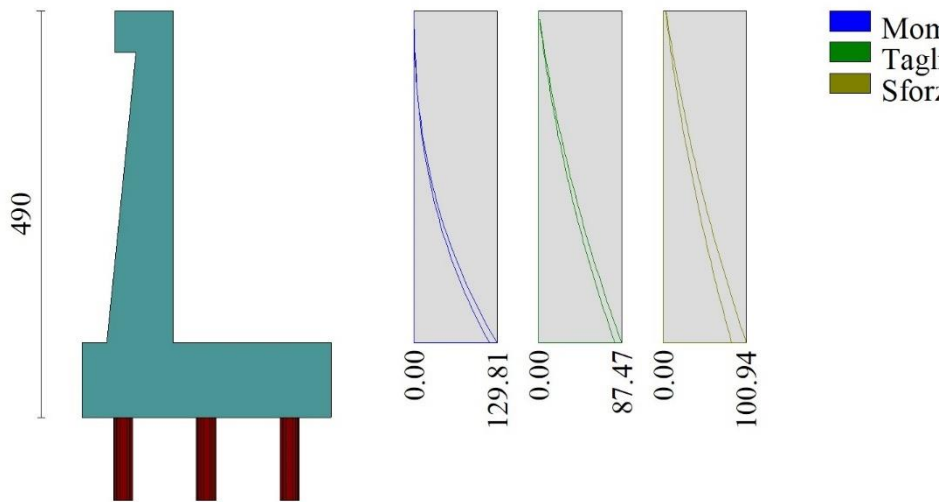


Fig. 9 - Paramento (Inviluppo)

Mensola valle

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.70	0.00	0.00	0.00
2	-0.62	0.00	1.14	0.05
3	-0.53	0.00	2.29	0.19
4	-0.45	0.00	3.43	0.43

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	-0.70	0.00	0.00	0.00
2	-0.62	0.00	1.02	0.04
3	-0.53	0.00	2.04	0.17
4	-0.45	0.00	3.07	0.38

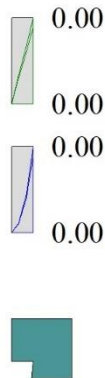


Fig. 10 - Mensola valle (Inviluppo)

Piastra fondazione

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3) H + V

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
13	10.37	-110.91	-3.13	-83.96	-101.65	MAX
7	-50.48	-168.27	11.80	0.00	-100.41	MIN
22	0.85	0.59	1.33	1.58	-34.30	MAX
7	-50.48	-168.27	11.80	0.00	-100.41	MIN
7	-50.48	-168.27	11.80	0.00	-100.41	MAX
10	-50.48	-168.27	-11.80	0.00	-100.41	MIN
12	10.37	-110.91	3.13	83.96	-101.65	MAX
13	10.37	-110.91	-3.13	-83.96	-101.65	MIN
3	0.09	0.05	0.00	0.00	4.23	MAX
14	1.26	-52.73	0.00	0.00	-131.82	MIN

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3) H - V

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
13	10.37	-110.91	-3.13	-83.96	-101.65	MAX
10	-61.65	-205.50	-15.62	0.00	-131.11	MIN
22	2.65	2.30	1.65	0.05	-42.24	MAX
10	-61.65	-205.50	-15.62	0.00	-131.11	MIN
7	-61.65	-205.50	15.62	0.00	-131.11	MAX
10	-61.65	-205.50	-15.62	0.00	-131.11	MIN
12	10.37	-110.91	3.13	83.96	-101.65	MAX
13	10.37	-110.91	-3.13	-83.96	-101.65	MIN
3	0.09	0.05	0.00	0.00	4.23	MAX
14	1.31	-65.26	0.00	0.00	-150.09	MIN

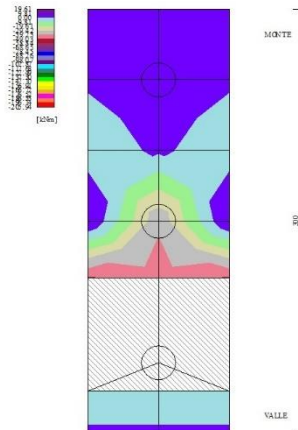


Fig. 11 - Piastra fondazione - Momenti Mx_{MAX} (Combinazione n° 1)

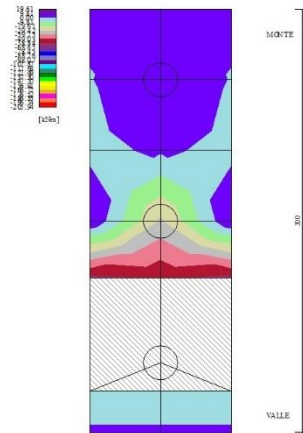


Fig. 12 - Piastra fondazione - Momenti M_{xMIN} (Combinazione n° 2)

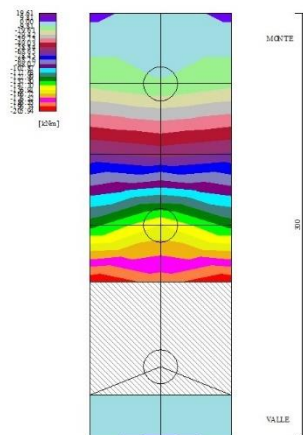


Fig. 13 - Piastra fondazione - Momenti M_y (Combinazione n° 2)

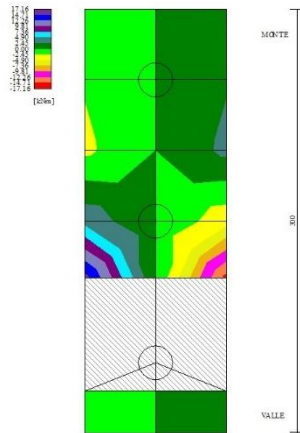


Fig. 14 - Piastra fondazione - Momento Mxy (Combinazione n° 2)

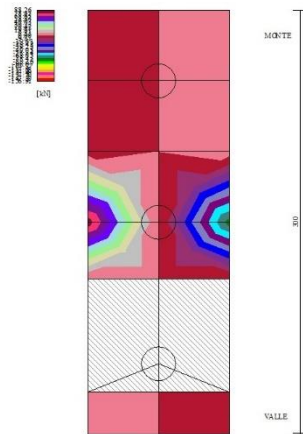


Fig. 15 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

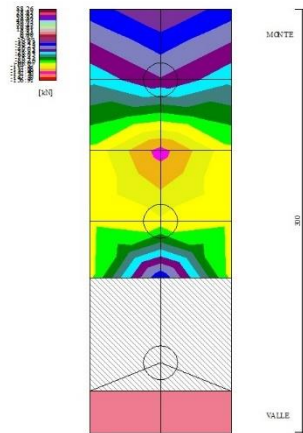


Fig. 16 - Piastra fondazione - Taglio Ty_{MAX} (Combinazione n° 1)

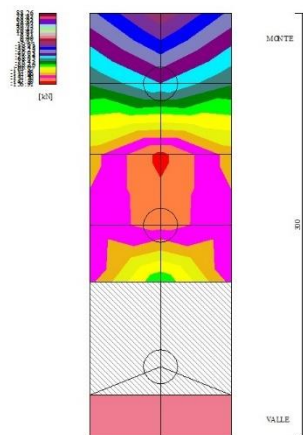


Fig. 17 - Piastra fondazione - Taglio Ty_{MIN} (Combinazione n° 2)

Risultati per involucro

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	64.43	23.33	59.17	25.52	1.90	-3.19
	Incremento di spinta sismica		53.02	48.68	21.00	1.90	-2.45
	Peso/Inerzia muro			30.90	128.36/15.45	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			38.79	161.12/19.39	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.48	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-3423.46			
1	Spinta statica	64.43	23.33	59.17	25.52	1.90	-3.19
	Incremento di spinta sismica		53.02	48.68	21.00	1.90	-2.45
	Peso/Inerzia muro			30.90	128.36/15.45	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			38.79	161.12/19.39	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.48	1.99	-0.93	-3.83
	Resistenza pali			-3423.46			

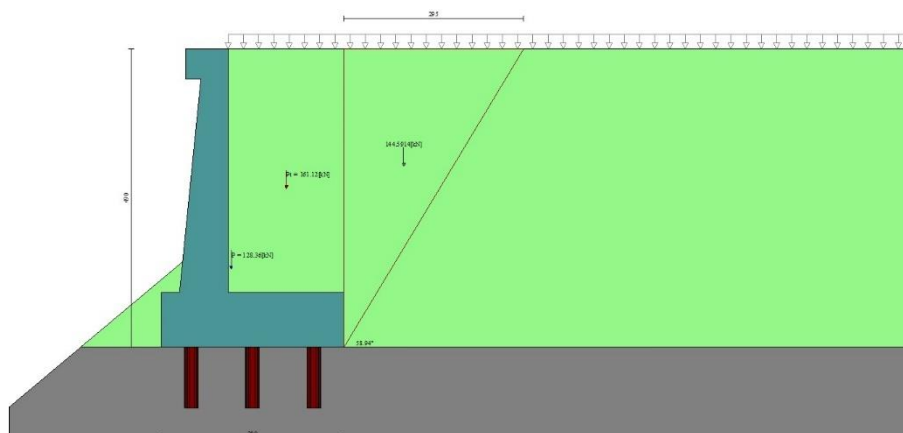


Fig. 21 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

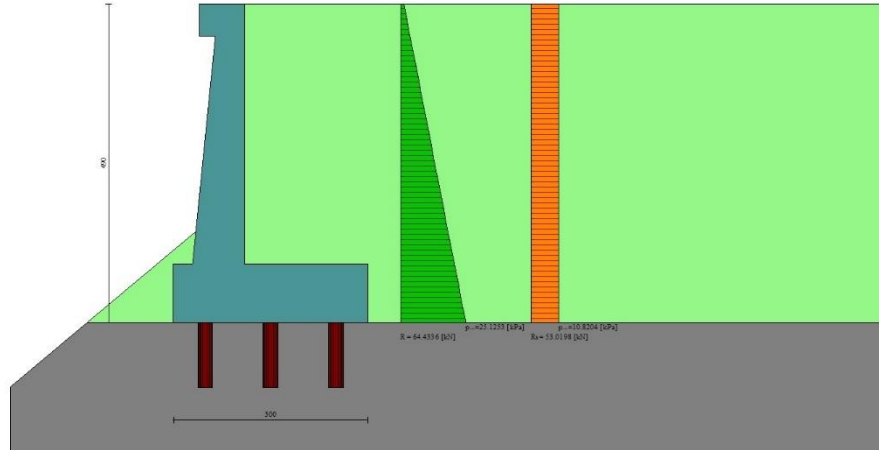


Fig. 22 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

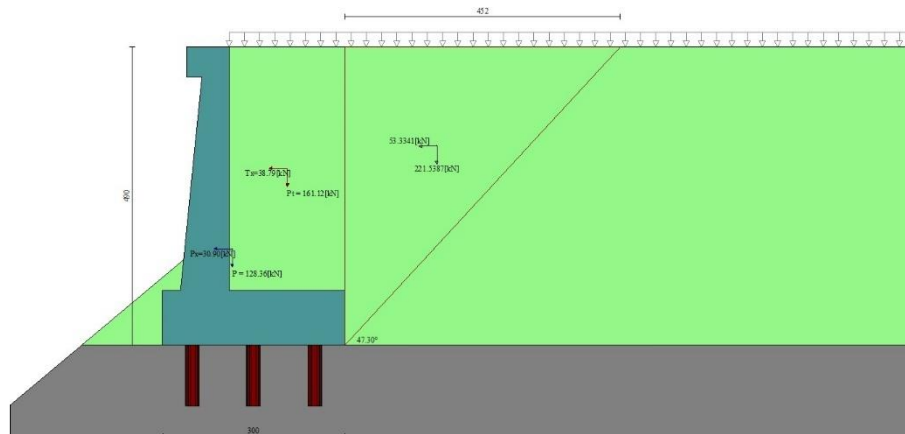


Fig. 23 - Cuneo di spinta (combinazione sismica) (Combinazione n° 1)

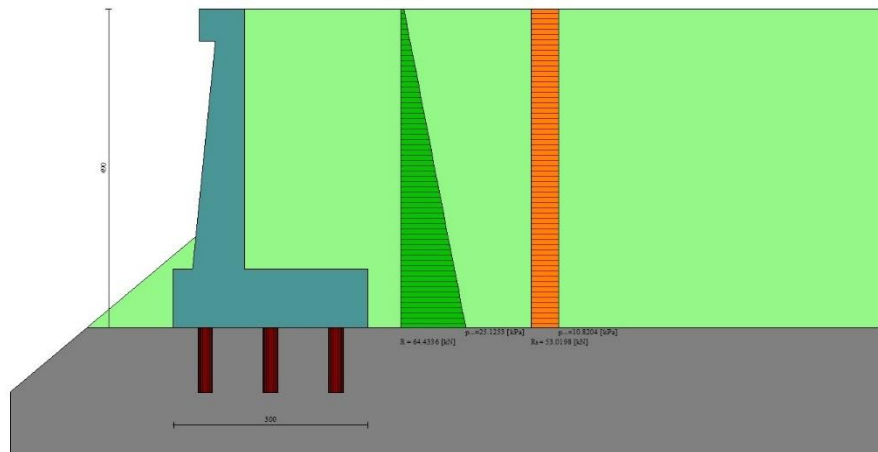


Fig. 24 - Diagramma delle pressioni (combinazione sismica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	Mr [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	372.83	178.02	382.10	674.92	0.714
2 - STR (A1-M1-R3)	298.52	167.31	413.35	603.58	0.862
3 - GEO (A2-M2-R2)	372.83	178.02	382.10	674.92	0.714
4 - GEO (A2-M2-R2)	298.52	167.31	413.35	603.58	0.862

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
Ip	Indice palo
N	Sforzo normale, espresso in [kN]
M	Momento, espresso in [kNm]
T	Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3) H + V	1	-8.79	0.00	-59.34
	2	124.28	0.00	-59.34
	3	257.34	0.00	-59.34
1 - STR (A1-M1-R3) H + V	1	-8.79	0.00	-59.34
	2	124.28	0.00	-59.34
	3	257.34	0.00	-59.34

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 _{QLIM}	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 _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{UPL}
1 - STR (A1-M1-R3)	H + V	19.231					
2 - STR (A1-M1-R3)	H - V	19.231					
3 - GEO (A2-M2-R2)	H + V				2.043		
4 - GEO (A2-M2-R2)	H - V				2.007		

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	R	FS
	[m]	[m]	
4 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-4.50; 4.50	16.49	2.007

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]
Qf	carico acqua sulla striscia espresso in [kN]
α	angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (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]

n°	W	Qy	Qf	b	α	ϕ	c	u	Tx; Ty
	[kN]	[kN]	[kN]	[m]	[°]	[°]	[kPa]	[kPa]	[kN]
1	19.44	4.07	0.00	11.38 - 0.85	69.693	35.000	0	0.0	
2	52.69	4.07	0.00	0.85	62.488	35.000	0	0.0	
3	77.41	4.07	0.00	0.85	56.619	35.000	0	0.0	
4	97.39	4.07	0.00	0.85	51.569	35.000	0	0.0	
5	114.18	4.07	0.00	0.85	47.036	35.000	0	0.0	
6	128.59	4.07	0.00	0.85	42.863	35.000	0	0.0	
7	142.49	4.07	0.00	0.85	38.958	40.000	45	0.0	
8	155.57	4.07	0.00	0.85	35.259	40.000	45	0.0	
9	167.00	4.07	0.00	0.85	31.722	40.000	45	0.0	
10	176.99	4.07	0.00	0.85	28.316	40.000	45	0.0	
11	185.67	4.07	0.00	0.85	25.016	40.000	45	0.0	
12	196.00	4.07	0.00	0.85	21.803	40.000	45	0.0	
13	202.96	4.07	0.00	0.85	18.661	40.000	45	0.0	
14	213.66	1.68	0.00	0.85	15.576	40.000	45	0.0	
15	157.68	0.00	0.00	0.85	12.537	40.000	45	0.0	
16	138.65	0.00	0.00	0.85	9.534	40.000	45	0.0	
17	129.02	0.00	0.00	0.85	6.556	40.000	45	0.0	
18	118.48	0.00	0.00	0.85	3.597	40.000	45	0.0	
19	107.05	0.00	0.00	0.85	0.647	40.000	45	0.0	
20	94.73	0.00	0.00	0.85	-2.301	40.000	45	0.0	
21	81.19	0.00	0.00	0.85	-5.255	40.000	45	0.0	
22	64.94	0.00	0.00	0.85	-8.224	40.000	45	0.0	
23	47.50	0.00	0.00	0.85	-11.215	40.000	45	0.0	
24	29.11	0.00	0.00	0.85	-14.237	40.000	45	0.0	
25	9.75	0.00	0.00	-9.83 - 0.85	-16.744	40.000	45	0.0	

Resistenza al taglio pali 0.00 [kN]

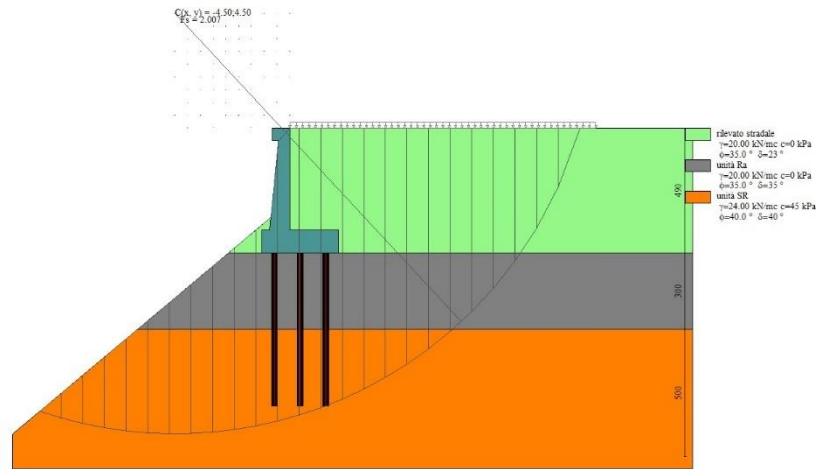


Fig. 25 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 4)

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

- Mx, My Momenti flettenti, espresso in [kNm]
Mxy Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
Tx, Ty Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)
I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	0.00	3.07	3.43	0.00	0.00	0.38	0.43
2	-0.10	4.27	4.96	1.01	1.20	0.36	0.40
3	-0.20	5.52	6.53	2.08	2.45	0.43	0.48
4	-0.30	6.81	8.15	3.20	3.74	0.60	0.68
5	-0.40	8.14	9.82	4.37	5.09	0.87	0.99
6	-0.50	9.51	11.53	5.58	6.49	1.25	1.42
7	-0.60	10.93	13.29	6.85	7.94	1.74	1.98
8	-0.70	12.38	15.10	8.17	9.44	2.34	2.67
9	-0.80	13.87	16.95	9.54	11.00	3.06	3.50
10	-0.90	15.41	18.85	10.96	12.60	3.91	4.47
11	-1.00	16.99	20.79	12.43	14.25	4.89	5.59
12	-1.10	18.60	22.79	13.96	15.96	6.00	6.85
13	-1.20	20.26	24.83	15.53	17.71	7.25	8.27
14	-1.30	21.96	26.91	17.15	19.52	8.65	9.85
15	-1.40	23.70	29.05	18.83	21.37	10.19	11.60
16	-1.50	25.48	31.23	20.55	23.28	11.89	13.51
17	-1.60	27.30	33.46	22.33	25.24	13.74	15.60
18	-1.70	29.16	35.73	24.16	27.25	15.76	17.86
19	-1.80	31.06	38.05	26.03	29.31	17.94	20.31
20	-1.90	33.01	40.42	27.96	31.42	20.30	22.94
21	-2.00	34.99	42.83	29.94	33.58	22.83	25.77
22	-2.10	37.02	45.29	31.97	35.79	25.54	28.79
23	-2.20	39.08	47.80	34.05	38.06	28.44	32.02
24	-2.30	41.19	50.35	36.18	40.37	31.53	35.45
25	-2.40	43.34	52.96	38.37	42.73	34.81	39.09
26	-2.50	45.53	55.60	40.60	45.15	38.30	42.95
27	-2.60	47.76	58.30	42.88	47.62	41.98	47.03
28	-2.70	50.03	61.04	45.22	50.13	45.88	51.33
29	-2.80	52.34	63.83	47.60	52.70	49.99	55.86
30	-2.90	54.69	66.66	50.04	55.32	54.32	60.62
31	-3.00	57.09	69.55	52.53	57.99	58.88	65.63
32	-3.10	59.52	72.47	55.06	60.71	63.66	70.87
33	-3.20	62.00	75.45	57.65	63.48	68.67	76.37
34	-3.30	64.51	78.47	60.29	66.30	73.92	82.12

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
35	-3.40	67.07	81.54	62.98	69.17	79.42	88.12
36	-3.50	69.67	84.66	65.72	72.09	85.16	94.39
37	-3.60	72.31	87.82	68.52	75.07	91.15	100.92
38	-3.70	74.99	91.03	71.36	78.09	97.39	107.73
39	-3.80	77.71	94.28	74.25	81.17	103.90	114.81
40	-3.90	80.47	97.59	77.20	84.29	110.67	122.17
41	-4.00	83.27	100.94	80.19	87.47	117.72	129.81

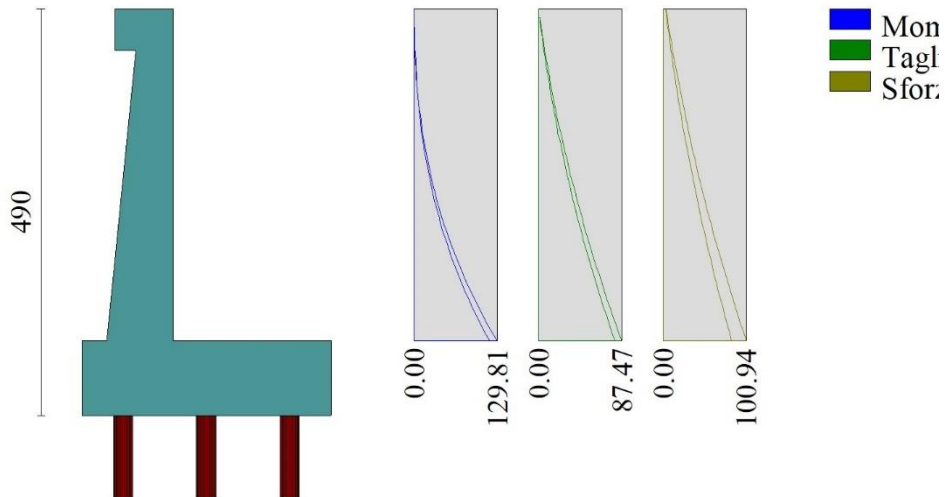


Fig. 26 - Paramento

Mensola valle

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	-0.70	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	-0.62	0.00	0.00	1.02	1.14	0.04	0.05
3	-0.53	0.00	0.00	2.04	2.29	0.17	0.19
4	-0.45	0.00	0.00	3.07	3.43	0.38	0.43

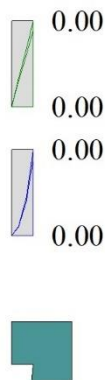


Fig. 27 - Mensola valle

Piastra fondazione

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
13	10.37 (1)	-110.91 (1)	-3.13 (1)	-83.96 (1)	-101.65 (1)	MAX
10	-61.65 (2)	-205.50 (2)	-15.62 (2)	0.00 (2)	-131.11 (2)	MIN
22	2.65 (2)	2.30 (2)	1.65 (2)	0.05 (2)	-42.24 (2)	MAX
10	-61.65 (2)	-205.50 (2)	-15.62 (2)	0.00 (2)	-131.11 (2)	MIN
7	-61.65 (2)	-205.50 (2)	15.62 (2)	0.00 (2)	-131.11 (2)	MAX
10	-61.65 (2)	-205.50 (2)	-15.62 (2)	0.00 (2)	-131.11 (2)	MIN
12	10.37 (1)	-110.91 (1)	3.13 (1)	83.96 (1)	-101.65 (1)	MAX
13	10.37 (1)	-110.91 (1)	-3.13 (1)	-83.96 (1)	-101.65 (1)	MIN
3	0.09 (1)	0.05 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	4.23 (1)	MAX
14	1.31 (2)	-65.26 (2)	0.00 (2)	0.00 (2)	-150.09 (2)	MIN

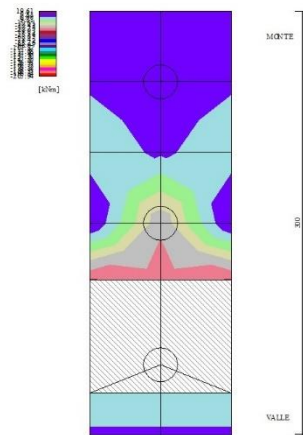


Fig. 28 - Piastra fondazione - Momento M_{xMAX} (Combinazione n° 1)

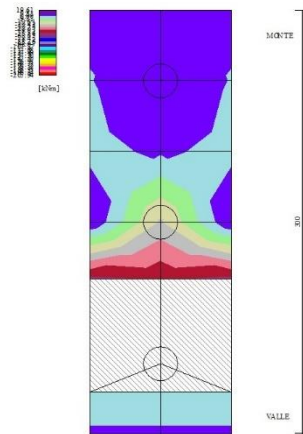


Fig. 29 - Piastra fondazione - Momento M_{xMIN} (Combinazione n° 2)

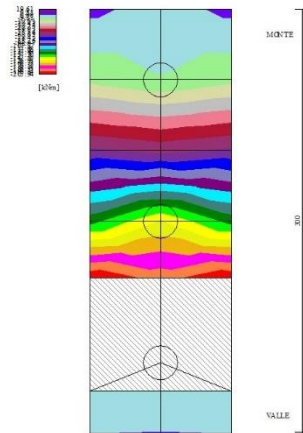


Fig. 30 - Piastra fondazione - Momento My (Combinazione n° 2)

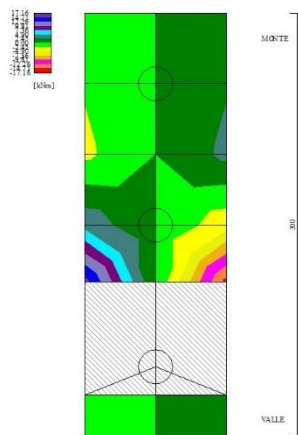


Fig. 31 - Piastra fondazione - Momento Mxy (Combinazione n° 2)

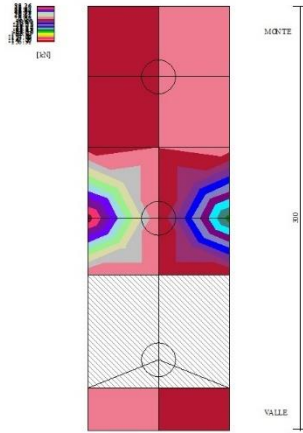


Fig. 32 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

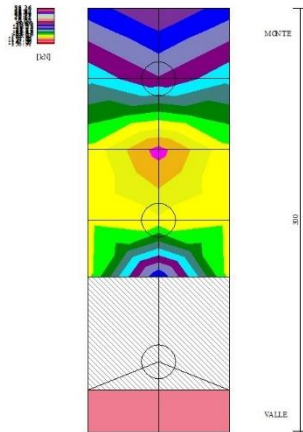


Fig. 33 - Piastra fondazione - Taglio Ty_{MAX} (Combinazione n° 1)

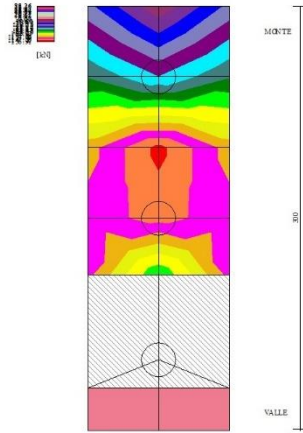


Fig. 34 - Piastra fondazione - Taglio Ty_{MIN} (Combinazione n° 2)

10.2.3 Combinazione eccezionale d'urto

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]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls tesoro/compresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R _{ck} [kPa]	E [kPa]	ν	n	ntc
1	C32/40	C32/40	B450C	24.5170	40000	33642648	0.30	15.00	0.50
2	Materiale tiranti	Rck 250	Precomp	24.5170	24517	30073438	0.30	15.00	0.50
4	C25/30	C25/30	Precomp	24.5170	30000	31447048	0.30	15.00	0.50

Acciai

Descr	f _{yk} [kPa]	f _{uk} [kPa]
B450C	450000	540000
Precomp	1569089	1863293

Tipologie pali

Simbologia adottata

n°	Indice tipologia palo
Descr	Descrizione tipologia palo
P	Contributo portanza palo (laterale e/o punta)
T	Tecnologia costruttiva (trivellato, infisso o elica continua)
V	Vincolo palo-fondazione: Cerniera o Incastro (libero o impedito di ruotare in testa)
Imat	Indice materiale che lo costituisce
BD	usa metodo di Bustamante-Doix
PN	Portanza nota
Pp, Pl	Portanza di punta e laterale caratteristica, espressa in [kN]

n°	Descr	P	T	V	Imat	BD	PN	Pp	Pl
1	micropalo	Laterale + Punta	Trivellato	Cerniera	4	NO	SI	10000.00	10000.00

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 espressa in [m]
Y	ordinata del punto espressa in [m]
A	inclinazione del tratto espressa 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 40.000 [°]

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Lunghezza muro	1.00	[m]
Paramento		
Materiale	C32/40	
Altezza paramento	4.00	[m]
Altezza paramento libero	3.50	[m]
Spessore in sommità	0.40	[m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.80	[m]
Inclinazione paramento esterno	5.70	[°]
Inclinazione paramento interno	0.00	[°]
Mensola di marciapiede		
Posizione rispetto alla testa del muro	0.00	[m]
Lunghezza	0.30	[m]
Spessore all'estremità libera	0.50	[m]
Spessore all'incastro	0.50	[m]
Fondazione		
Materiale	C32/40	
Lunghezza mensola di valle	0.30	[m]
Lunghezza mensola di monte	1.90	[m]
Lunghezza totale	3.00	[m]
Inclinazione piano di posa	0.00	[°]
Spessore	0.90	[m]
Spessore magrone	0.00	[m]

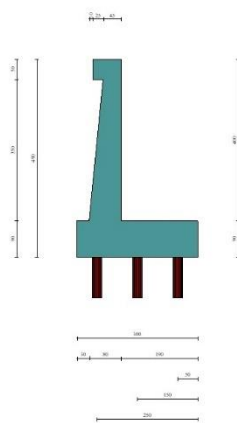


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione pali di fondazione

Simbologia adottata

n°	numero d'ordine della fila
X	ascissa della fila misurata dallo spigolo di monte della fondazione espressa in [m]
I	interasse tra i pali, espressa in [m]
f	franco laterale (distanza minima dal bordo laterale), espressa in [m]
Np	Numero di pali della fila
D	diametro dei pali della fila espresso in [cm]
L	lunghezza dei pali della fila espressa in [m]
α	inclinazione dei pali della fila rispetto alla verticale espressa in [°]
ALL	allineamento dei pali della fila rispetto al baricentro della fondazione (CENTRATI o SFALSATI)

n°	Tipologia	X [m]	I [m]	f [m]	Np	D [cm]	L [m]	α [°]	ALL
1	micropalo	0.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati

n°	Tipologia	X [m]	I [m]	f [m]	Np	D [cm]	L [m]	α [°]	ALL
2	micropalo	1.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
3	micropalo	2.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati

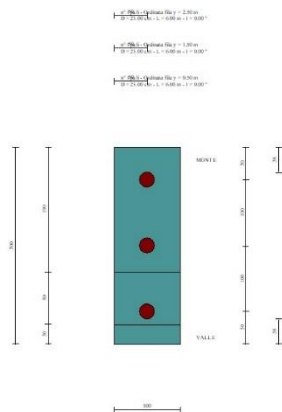


Fig. 2 - Pianta pali

Descrizione terreni

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 [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
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_{sat} [kN/mc]	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	c_a [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]	
1	rilevato stradale	20.0000	20.0000	35.000	23.330	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	23.333	0	0			(MIN)
				35.000	23.333	0	0			(MED)
2	unità SR	24.0000	24.0000	40.000	40.000	45	23	1.000	0	(CAR)
				40.000	40.000	45	23			(MIN)
				40.000	40.000	45	23			(MED)
3	unità Ra	20.0000	20.0000	35.000	35.000	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	35.000	0	0			(MIN)
				35.000	35.000	0	0			(MED)

Stratigrafia

Simbologia adottata

n°	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
α	Inclinazione espressa in [°]
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)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')
Kst_{sta}, Kst_{sis} Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [°]	Terreno	Kwn [Kg/cm ²]	Kwt [Kg/cm ²]	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kst _{sta}	Kst _{sis}
1	4.90	0.000	rilevato stradale	0.000	0.000	1.000	0.500	1.000	---	---
2	3.00	0.000	unità Ra	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---
3	5.00	0.000	unità SR	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---

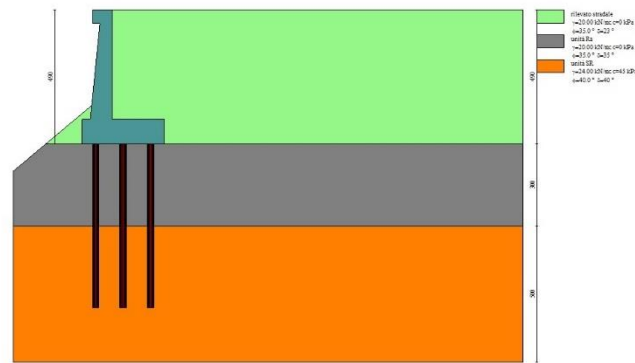


Fig. 3 - Stratigrafia

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 espressa in [m]
X _f	Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]
Q _i	Intensità del carico per x=X _i espressa in [kN]
Q _f	Intensità del carico per x=X _f espressa in [kN]

Condizione n° 1 (pavimentazione stradale) - PERMANENTE NS

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	12.00	4.8000	4.8000

Condizione n° 2 (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	-0.40; 0.00	63.6000	0.0000	63.6000				

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	1.00
Permanenti strutturali	Sfavorevoli	$\gamma_{G1, sfav}$	1.00	1.10	1.00	1.00	1.00	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	0.80	0.00	0.00	0.00
Permanenti non strutturali	Sfavorevoli	$\gamma_{G2, sfav}$	1.00	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00	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	0.00
Variabili	Sfavorevoli	$\gamma_{Q, sfav}$	1.00	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT, fav}$	0.00	0.00	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	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	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	1.00	1.00	1.00
Coesione efficace	γ_c	1.00	1.00	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.00	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ_r	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
Ribaltamento	--	--	1.15	--	--	1.00
Stabilità fronte di scavo	--	1.10	--	--	1.20	--

Carichi verticali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

Resistenza		Pali infissi			Pali trivellati			Pali ad elica continua		
		R1	R2	R3	R1	R2	R3	R1	R2	R3
Punta	γ_b	--	--	1.15	--	--	1.35	--	--	1.30
Laterale compressione	γ_s	--	--	1.15	--	--	1.15	--	--	1.15
Totale compressione	γ_t	--	--	1.15	--	--	1.30	--	--	1.25
Laterale trazione	γ_{st}	--	--	1.25	--	--	1.25	--	--	1.25

Carichi trasversali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

		R1	R2	R3
Trasversale	γ_t	--	--	1.30

Coefficienti di riduzione ζ per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagate 1

$\zeta_3=1.70$ $\zeta_4=1.70$

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):

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

I valori dei coeff. $\Psi_{0,j}$, $\Psi_{1,j}$, $\Psi_{2,j}$ sono definiti nelle singole condizioni variabili, per 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)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
urto	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 2 - GEO (A2-M2-R2)

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

Dati sismici

Comune
Provincia

Poggio San Lorenzo
Rieti

Regione	Lazio
Latitudine	42.242518
Longitudine	12.826850
Indice punti di interpolazione	26963 - 26964 - 26742 - 26741
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV
Tipo costruzione	Normali affollamenti
Vita di riferimento	100 anni

	Simbolo	U.M.		SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_a	[m/s ²]		1.968	0.896
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]		0.201	0.091
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0			2.477	2.443
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*			0.334	0.295
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		B	1.200	1.200
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T1	1.000	

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	1.000	24.074	12.037
Ultimo - Ribaltamento	1.000	24.074	12.037
Esercizio	1.000	10.957	5.479

Nel calcolo non è stato portato in conto il sisma verticale
Forma diagramma incremento sismico **Rettangolare**

Opzioni di calcolo

Spinta

Metodo di calcolo della spinta	Culmann
Tipo di spinta	Spinta a riposo
Terreno a bassa permeabilità	NO
Superficie di spinta limitata	NO

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	SI
Considera terreno sulla fondazione di valle	SI
Considera spinta e peso acqua fondazione di valle	NO

Spostamenti

Modello a blocchi	
Non è stato richiesto il calcolo degli spostamenti	
Spostamento limite	10.00 [cm]

Opzioni calcolo pali

Portanza verticale

Metodo di calcolo della portanza alla punta	Berezantzev
Metodo di calcolo della portanza alla laterale	Integrazione delle tensioni tangenziali ($k_s \sigma_v \tan(\delta) + c_a$)
Correzione angolo di attrito in funzione del tipo di palo (infilato/trivellato)	Non attiva
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza alla punta σ_v con la profondità	Pressione geostatica
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza laterale	Pressione geostatica

Portanza trasversale

Costante di Winkler: da strato	Critério rottura palo-terreno
- Spostamento limite	Non attivo
- Pressione limite	Pressione passiva con moltiplicatore M=3.00
- Palo infinitamente elastico	Attivo

Cedimenti

Metodo di calcolo	Metodo agli elementi finiti
Spostamento limite alla punta	1.00 [cm]
Spostamento limite laterale	3.00 [cm]

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	98.09	23.33	90.07	38.85	1.90	-2.94
	Peso/Inerzia muro			0.00	128.36/0.00	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	161.12/0.00	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	1.99	-0.93	-3.83
	Risultante forze sul muro			63.60	0.00	--	--
	Resistenza pali			-2955.24			

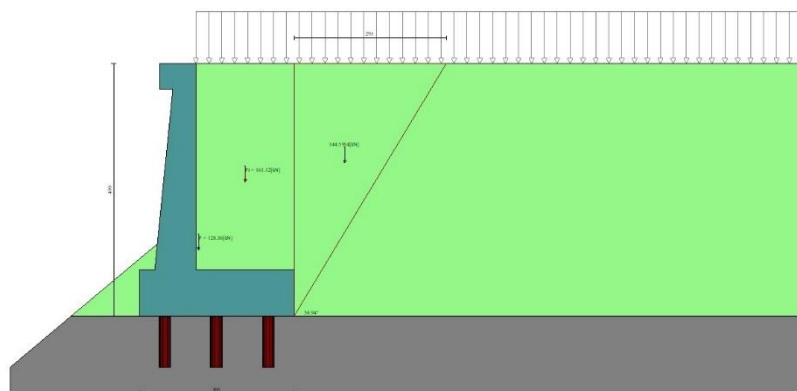


Fig. 4 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

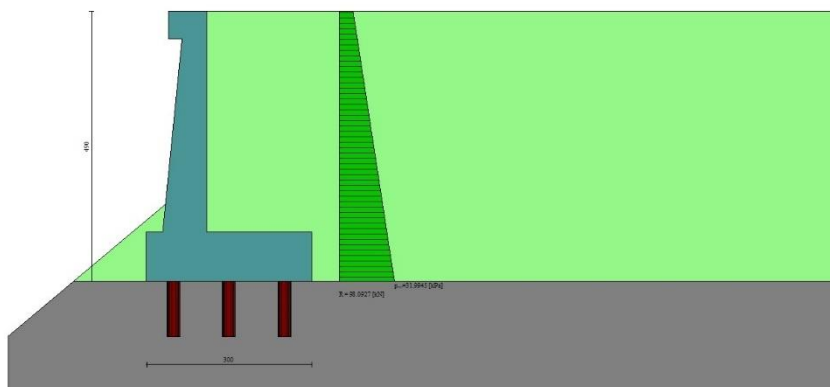


Fig. 5 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]

M_s Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	330.32	153.67	551.92	594.44	1.371
2 - GEO (A2-M2-R2)	330.32	153.67	551.92	594.44	1.371

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb Indice/Tipo combinazione
Ip Indice palo
N Sforzo normale, espresso in [kN]
M Momento, espresso in [kNm]
T Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	-116.25	0.00	-51.22
	2	110.10	0.00	-51.22
	3	336.46	0.00	-51.22

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_{QLIM} Coeff. di sicurezza a carico limite
FS_{STAB} Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS_{HYD} Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS_{SUPL} Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		19.231					
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.974		

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
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 3.50	15.56	2.974

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

M_x, M_y Momenti flettenti, espresso in [kNm]
M_{xy} Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
T_x, T_y Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)
I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	3.07	63.60	63.98
2	-0.10	4.34	64.25	70.32
3	-0.20	5.65	64.94	76.70
4	-0.30	7.01	65.67	83.15
5	-0.40	8.41	66.45	89.66
6	-0.50	9.86	67.28	96.24
7	-0.60	11.35	68.15	102.88
8	-0.70	12.89	69.06	109.61
9	-0.80	14.46	70.02	116.41
10	-0.90	16.08	71.02	123.29
11	-1.00	17.75	72.07	130.27
12	-1.10	19.46	73.17	137.33
13	-1.20	21.21	74.31	144.49
14	-1.30	23.01	75.49	151.75
15	-1.40	24.85	76.72	159.12
16	-1.50	26.74	77.99	166.59
17	-1.60	28.66	79.31	174.17
18	-1.70	30.64	80.67	181.87
19	-1.80	32.65	82.08	189.69
20	-1.90	34.71	83.53	197.64
21	-2.00	36.82	85.03	205.71
22	-2.10	38.96	86.57	213.92
23	-2.20	41.16	88.16	222.26
24	-2.30	43.39	89.79	230.74
25	-2.40	45.67	91.47	239.37
26	-2.50	47.99	93.19	248.14
27	-2.60	50.36	94.96	257.07
28	-2.70	52.77	96.77	266.15
29	-2.80	55.23	98.63	275.40
30	-2.90	57.72	100.53	284.81
31	-3.00	60.27	102.48	294.39
32	-3.10	62.85	104.47	304.14
33	-3.20	65.48	106.51	314.07
34	-3.30	68.16	108.59	324.18
35	-3.40	70.87	110.72	334.48
36	-3.50	73.63	112.89	344.97
37	-3.60	76.44	115.10	355.65
38	-3.70	79.29	117.36	366.52
39	-3.80	82.18	119.67	377.60
40	-3.90	85.12	122.02	388.89
41	-4.00	88.10	124.42	400.38

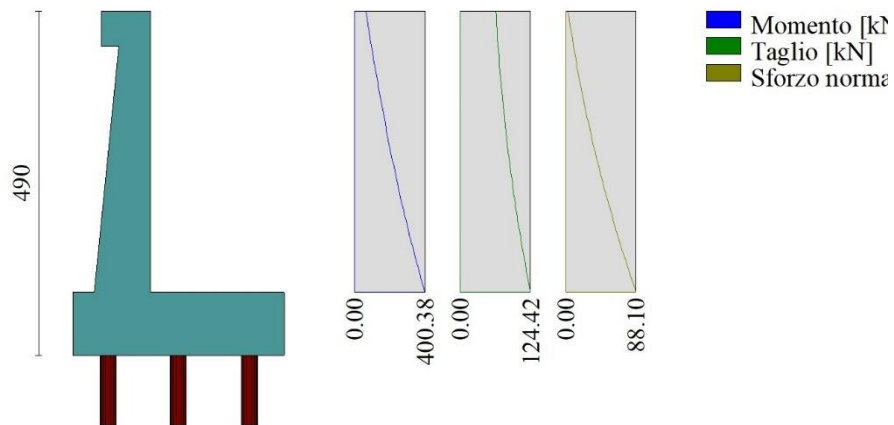


Fig. 6 - Paramento (Involuppo)

Piastra fondazione

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
17	33.12	0.54	0.00	0.00	-97.10	MAX
10	-97.98	-326.59	-26.61	0.00	-197.68	MIN
22	10.26	9.74	3.16	-6.16	-75.49	MAX
10	-97.98	-326.59	-26.61	0.00	-197.68	MIN
7	-97.98	-326.59	26.61	0.00	-197.68	MAX
10	-97.98	-326.59	-26.61	0.00	-197.68	MIN
12	9.24	-217.69	7.19	84.39	-208.63	MAX
13	9.24	-217.69	-7.19	-84.39	-208.63	MIN

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
20	0.59	-13.16	0.00	0.00	20.82	MAX
14	1.42	-112.87	0.00	0.00	-248.66	MIN

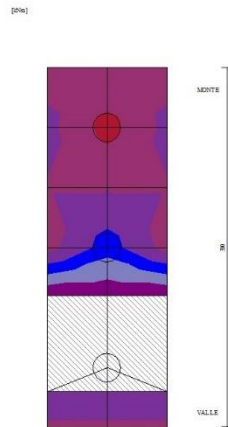


Fig. 7 - Piastra fondazione - Momenti Mx (Combinazione n° 1)

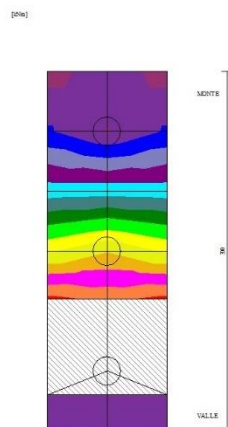


Fig. 8 - Piastra fondazione - Momenti My (Combinazione n° 1)

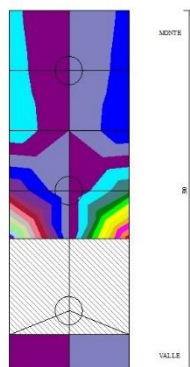


Fig. 9 - Piastra fondazione - Momento Mxy (Combinazione n° 1)

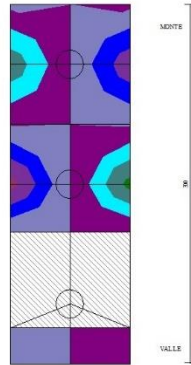


Fig. 10 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

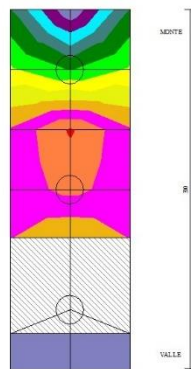


Fig. 11 - Piastra fondazione - Taglio Ty (Combinazione n° 1)

Risultati per involucro

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	98.09	23.33	90.07	38.85	1.90	-2.94
	Peso/Inerzia muro			0.00	128.36/0.00	0.05	-3.32
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	161.12/0.00	0.95	-2.00
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	1.99	-0.93	-3.83
	Risultante forze sul muro			63.60	0.00	--	--
	Resistenza pali			-2955.24			

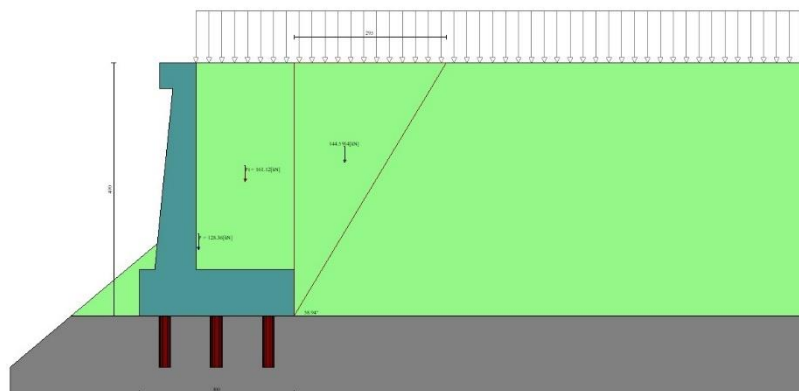


Fig. 15 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

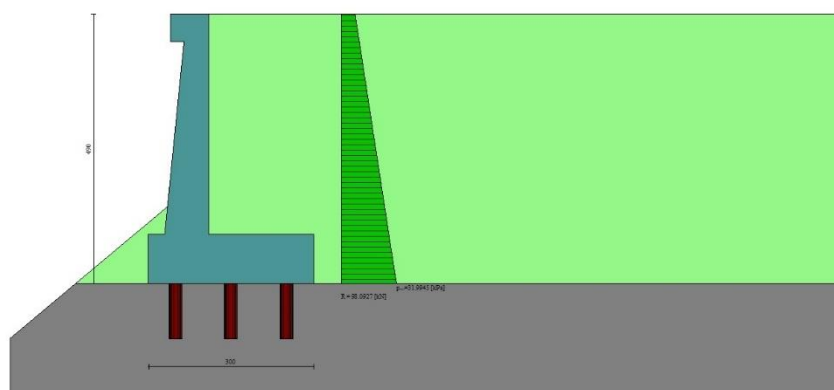


Fig. 16 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	Mr [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	330.32	153.67	551.92	594.44	1.371
2 - GEO (A2-M2-R2)	330.32	153.67	551.92	594.44	1.371

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
Ip	Indice palo
N	Sforzo normale, espresso in [kN]
M	Momento, espresso in [kNm]
T	Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	-116.25	0.00	-51.22
	2	110.10	0.00	-51.22
	3	336.46	0.00	-51.22

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 _{QLIM}	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 _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{UPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		19.231					
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.974		

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
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 3.50	15.56	2.974

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

M _x , M _y	Momenti flettenti, espresso in [kNm]
M _{xy}	Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
T _x , T _y	Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)

I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

n°	X [m]	N _{min} [kN]	N _{max} [kN]	T _{min} [kN]	T _{max} [kN]	M _{min} [kNm]	M _{max} [kNm]
1	0.00	3.07	3.07	63.60	63.60	63.98	63.98
2	-0.10	4.34	4.34	64.25	64.25	70.32	70.32
3	-0.20	5.65	5.65	64.94	64.94	76.70	76.70
4	-0.30	7.01	7.01	65.67	65.67	83.15	83.15
5	-0.40	8.41	8.41	66.45	66.45	89.66	89.66
6	-0.50	9.86	9.86	67.28	67.28	96.24	96.24
7	-0.60	11.35	11.35	68.15	68.15	102.88	102.88
8	-0.70	12.89	12.89	69.06	69.06	109.61	109.61
9	-0.80	14.46	14.46	70.02	70.02	116.41	116.41
10	-0.90	16.08	16.08	71.02	71.02	123.29	123.29
11	-1.00	17.75	17.75	72.07	72.07	130.27	130.27
12	-1.10	19.46	19.46	73.17	73.17	137.33	137.33
13	-1.20	21.21	21.21	74.31	74.31	144.49	144.49
14	-1.30	23.01	23.01	75.49	75.49	151.75	151.75
15	-1.40	24.85	24.85	76.72	76.72	159.12	159.12
16	-1.50	26.74	26.74	77.99	77.99	166.59	166.59
17	-1.60	28.66	28.66	79.31	79.31	174.17	174.17
18	-1.70	30.64	30.64	80.67	80.67	181.87	181.87
19	-1.80	32.65	32.65	82.08	82.08	189.69	189.69
20	-1.90	34.71	34.71	83.53	83.53	197.64	197.64
21	-2.00	36.82	36.82	85.03	85.03	205.71	205.71
22	-2.10	38.96	38.96	86.57	86.57	213.92	213.92
23	-2.20	41.16	41.16	88.16	88.16	222.26	222.26
24	-2.30	43.39	43.39	89.79	89.79	230.74	230.74
25	-2.40	45.67	45.67	91.47	91.47	239.37	239.37
26	-2.50	47.99	47.99	93.19	93.19	248.14	248.14

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
27	-2.60	50.36	50.36	94.96	94.96	257.07	257.07
28	-2.70	52.77	52.77	96.77	96.77	266.15	266.15
29	-2.80	55.23	55.23	98.63	98.63	275.40	275.40
30	-2.90	57.72	57.72	100.53	100.53	284.81	284.81
31	-3.00	60.27	60.27	102.48	102.48	294.39	294.39
32	-3.10	62.85	62.85	104.47	104.47	304.14	304.14
33	-3.20	65.48	65.48	106.51	106.51	314.07	314.07
34	-3.30	68.16	68.16	108.59	108.59	324.18	324.18
35	-3.40	70.87	70.87	110.72	110.72	334.48	334.48
36	-3.50	73.63	73.63	112.89	112.89	344.97	344.97
37	-3.60	76.44	76.44	115.10	115.10	355.65	355.65
38	-3.70	79.29	79.29	117.36	117.36	366.52	366.52
39	-3.80	82.18	82.18	119.67	119.67	377.60	377.60
40	-3.90	85.12	85.12	122.02	122.02	388.89	388.89
41	-4.00	88.10	88.10	124.42	124.42	400.38	400.38

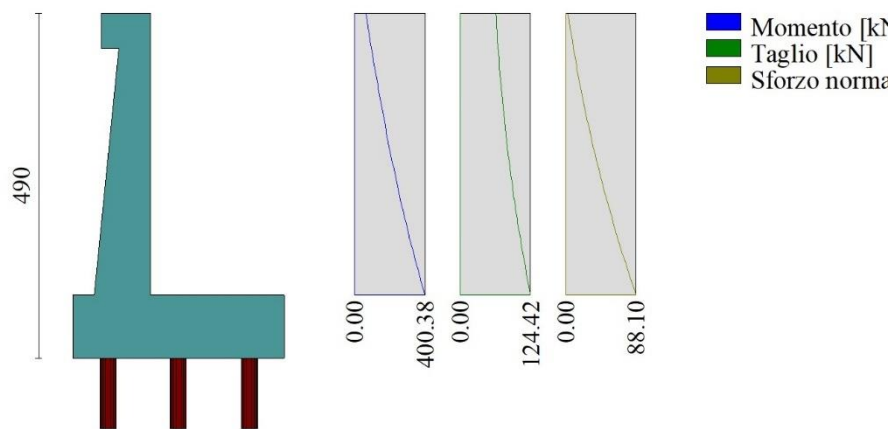


Fig. 17 - Paramento

Piastra fondazione

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
17	33.12 (1)	0.54 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	-97.10 (1)	MAX
10	-97.98 (1)	-326.59 (1)	-26.61 (1)	0.00 (1)	-197.68 (1)	MIN
22	10.26 (1)	9.74 (1)	3.16 (1)	-6.16 (1)	-75.49 (1)	MAX
10	-97.98 (1)	-326.59 (1)	-26.61 (1)	0.00 (1)	-197.68 (1)	MIN
7	-97.98 (1)	-326.59 (1)	26.61 (1)	0.00 (1)	-197.68 (1)	MAX
10	-97.98 (1)	-326.59 (1)	-26.61 (1)	0.00 (1)	-197.68 (1)	MIN
12	9.24 (1)	-217.69 (1)	7.19 (1)	84.39 (1)	-208.63 (1)	MAX
13	9.24 (1)	-217.69 (1)	-7.19 (1)	-84.39 (1)	-208.63 (1)	MIN
20	0.59 (1)	-13.16 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	20.82 (1)	MAX
14	1.42 (1)	-112.87 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	-248.66 (1)	MIN

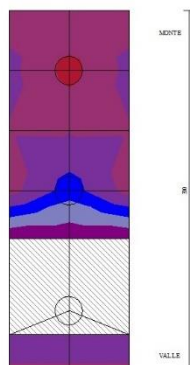


Fig. 18 - Piastra fondazione - Momento Mx (Combinazione n° 1)

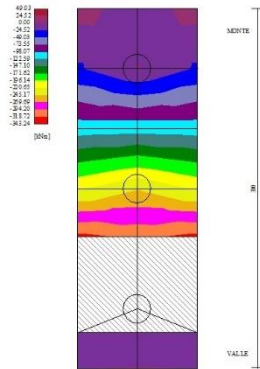


Fig. 19 - Piastra fondazione - Momento My (Combinazione n° 1)

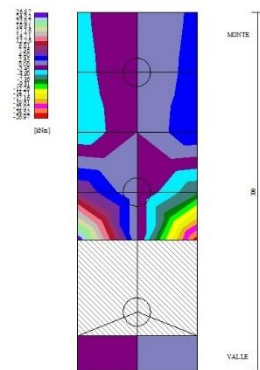


Fig. 20 - Piastra fondazione - Momento Mxy (Combinazione n° 1)

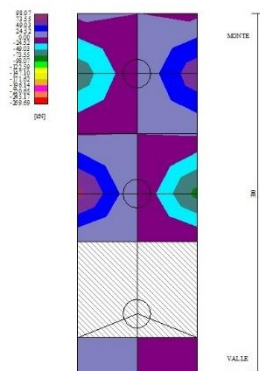


Fig. 21 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

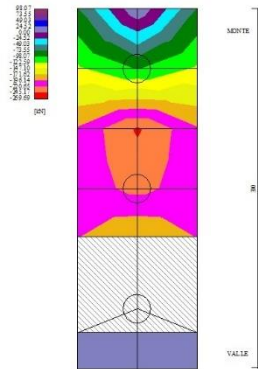


Fig. 22 - Piastra fondazione - Taglio Ty (Combinazione n° 1)

10.3 Tipologico D

10.3.1 Combinazione statica

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]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls tesoro/compresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R _{ck} [kPa]	E [kPa]	ν	n	ntc
1	C32/40	C32/40	B450C	24.5170	40000	33642648	0.30	15.00	0.50
2	Materiale tiranti	Rck 250	Precomp	24.5170	24517	30073438	0.30	15.00	0.50
4	C25/30	C25/30	Precomp	24.5170	30000	31447048	0.30	15.00	0.50

Acciai

Descr	f _{yk} [kPa]	f _{uk} [kPa]
B450C	450000	540000
Precomp	1569089	1863293

Tipologie pali

Simbologia adottata

n°	Indice tipologia palo
Descr	Descrizione tipologia palo
P	Contributo portanza palo (laterale e/o punta)
T	Tecnologia costruttiva (trivellato, infisso o elica continua)
V	Vincolo palo-fondazione: Cerniera o Incastro (libero o impedito di ruotare in testa)
Imat	Indice materiale che lo costituisce
BD	usa metodo di Bustamante-Doix
PN	Portanza nota
Pp, PI	Portanza di punta e laterale caratteristica, espressa in [kN]

n°	Descr	P	T	V	Imat	BD	PN	Pp	PI
1	micropalo	Laterale + Punta	Trivellato	Cerniera	4	NO	SI	10000.00	10000.00

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 espressa in [m]
Y	ordinata del punto espressa in [m]
A	inclinazione del tratto espressa 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 40.000 [°]

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Lunghezza muro	1.00	[m]
Paramento		
Materiale	C32/40	
Altezza paramento	5.00	[m]
Altezza paramento libero	4.00	[m]
Spessore in sommità	0.40	[m]
Spessore all'attacco con la fondazione	0.90	[m]
Inclinazione paramento esterno	5.70	[°]
Inclinazione paramento interno	0.00	[°]
Mensola di marciapiede		
Posizione rispetto alla testa del muro	0.00	[m]
Lunghezza	0.30	[m]
Spessore all'estremità libera	0.50	[m]
Spessore all'incastro	0.50	[m]
Fondazione		
Materiale	C32/40	
Lunghezza mensola di valle	0.30	[m]
Lunghezza mensola di monte	2.80	[m]
Lunghezza totale	4.00	[m]
Inclinazione piano di posa	0.00	[°]
Spessore	1.00	[m]
Spessore magrone	0.00	[m]

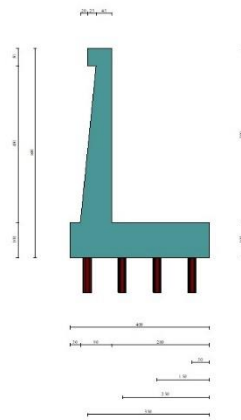


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione pali di fondazione

Simbologia adottata

n°	numero d'ordine della fila
X	ascissa della fila misurata dallo spigolo di monte della fondazione espressa in [m]
I	interasse tra i pali, espressa in [m]
f	franco laterale (distanza minima dal bordo laterale), espressa in [m]
Np	Numero di pali della fila
D	diametro dei pali della fila espresso in [cm]
L	lunghezza dei pali della fila espressa in [m]
α	inclinazione dei pali della fila rispetto alla verticale espressa in [°]
ALL	allineamento dei pali della fila rispetto al baricentro della fondazione (CENTRATI o SFALSATI)

n°	Tipologia	X [m]	I [m]	f [m]	Np	D [cm]	L [m]	α [°]	ALL
1	micropalo	0.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
2	micropalo	1.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
3	micropalo	2.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
4	micropalo	3.50	1.00	0.20	1	25.00	6.00	0.00	Centrati

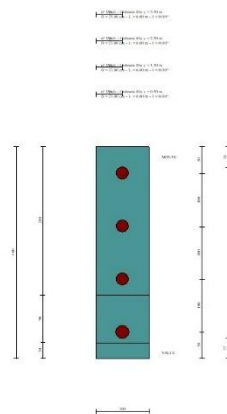


Fig. 2 - Pianta pali

Descrizione terreni

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 [°]
 δ Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
 c Coesione espressa in [kPa]
 c_a Adesione terra-muro espressa in [kPa]
 Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix
 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_{sat} [kN/mc]	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	c_a [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]	
1	rilevato stradale	20.0000	20.0000	35.000	23.330	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	23.333	0	0			(MIN)
				35.000	23.333	0	0			(MED)
2	unità SRa	24.0000	24.0000	40.000	40.000	45	23	1.000	0	(CAR)
				40.000	40.000	45	23			(MIN)
				40.000	40.000	45	23			(MED)
3	unità Ra	20.0000	20.0000	35.000	35.000	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	35.000	0	0			(MIN)
				35.000	35.000	0	0			(MED)

Stratigrafia

Simbologia adottata

n° Indice dello strato
 H Spessore dello strato espresso in [m]
 α Inclinazione espressa in [°]
 Terreno Terreno dello strato
 Kwn, Kwt Costante di Winkler normale e tangenziale alla superficie espressa in Kg/cm²/cm
 Per calcolo pali (solo se presenti)
 Kw Costante di Winkler orizzontale espressa in Kg/cm²/cm
 Ks Coefficiente di spinta
 Cesp Coefficiente di espansione laterale (per tutti i metodi tranne il metodo di Bustamante-Doix)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')

Kststa, Kstsis Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [°]	Terreno	Kwn [Kg/cm ²]	Kwt [Kg/cm ²]	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kststa	Kstsis
1	6.00	0.000	rilevato stradale	0.000	0.000	1.000	0.500	1.000	---	---
2	3.00	0.000	unità Ra	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---
3	5.00	0.000	unità SRa	0.000	0.000	10.000	1.000	0.000	---	---

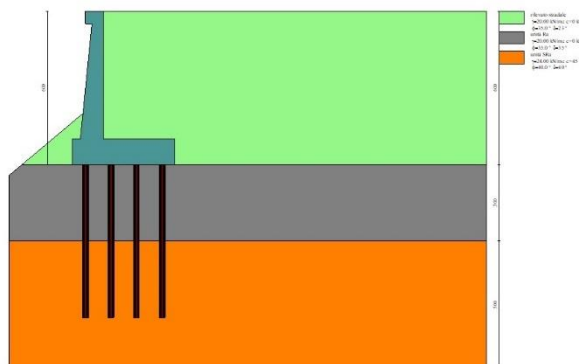


Fig. 3 - Stratigrafia

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]
 Fx Componente orizzontale del carico concentrato espressa in [kN]
 Fy Componente verticale del carico concentrato espressa in [kN]
 M Momento espresso in [kNm]
 Xi Ascissa del punto iniziale del carico ripartito espressa in [m]
 Xf Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]
 Qi Intensità del carico per x=Xi espressa in [kN]
 Qf Intensità del carico per x=Xf espressa in [kN]

Condizione n° 1 (traffico veicolare) - VARIABILE TF

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

Carichi sul terreno

n°	Tipo	X [m]	Fx [kN]	Fy [kN]	M [kNm]	Xi [m]	Xf [m]	Qi [kN]	Qf [kN]
1	Distribuito					0.00	12.00	20.0000	20.0000

Condizione n° 2 (pavimentazione stradale) - PERMANENTE NS

Carichi sul terreno

n°	Tipo	X [m]	Fx [kN]	Fy [kN]	M [kNm]	Xi [m]	Xf [m]	Qi [kN]	Qf [kN]
1	Distribuito					0.00	12.00	4.8000	4.8000

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
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT, fav}$	0.00	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	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	γ_c	1.00	1.25	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ_r	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
Ribaltamento	--	--	1.15	--	--	1.00
Stabilità fronte di scavo	--	1.10	--	--	1.20	--

Carichi verticali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

Resistenza		Pali infissi			Pali trivellati			Pali ad elica continua		
		R1	R2	R3	R1	R2	R3	R1	R2	R3
Punta	γ_b	--	--	1.15	--	--	1.35	--	--	1.30
Laterale compressione	γ_s	--	--	1.15	--	--	1.15	--	--	1.15
Totale compressione	γ_t	--	--	1.15	--	--	1.30	--	--	1.25
Laterale trazione	γ_{st}	--	--	1.25	--	--	1.25	--	--	1.25

Carichi trasversali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

		R1	R2	R3
Trasversale	γ_t	--	--	1.30

Coefficienti di riduzione ζ per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagate 1

$\zeta_3=1.70 \quad \zeta_4=1.70$

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:

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

I valori dei coeff. $\Psi_{0,j}$, $\Psi_{1,j}$, $\Psi_{2,j}$ sono definiti nelle singole condizioni variabili, per 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)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.30	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.50	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.35	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 2 - GEO (A2-M2-R2)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.30	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.15	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 3 - SLER

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 4 - SLEF

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Sfavorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Sfavorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
traffico veicolare	1.00	0.75	Sfavorevole

Combinazione n° 5 - SLEQ

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

Dati sismici

Comune
 Provincia
 Regione

Poggio San Lorenzo
 Rieti
 Lazio

Latitudine	42.242518
Longitudine	12.826850
Indice punti di interpolazione	26963 - 26964 - 26742 - 26741
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV
Tipo costruzione	Normali affollamenti
Vita di riferimento	100 anni

	Simbolo	U.M.	SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_g	[m/s ²]	1.968	0.896
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]	0.201	0.091
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0		2.477	2.443
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*		0.334	0.295
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		B	1.200
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T1	1.000

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	1.000	24.074	12.037
Ultimo - Ribaltamento	1.000	24.074	12.037
Esercizio	1.000	10.957	5.479

Nel calcolo non è stato portato in conto il sisma verticale
Forma diagramma incremento sismico **Rettangolare**

Opzioni di calcolo

Spinta

Metodo di calcolo della spinta	Culmann
Tipo di spinta	Spinta a riposo
Terreno a bassa permeabilità	NO
Superficie di spinta limitata	NO

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	SI
Considera terreno sulla fondazione di valle	SI
Considera spinta e peso acqua fondazione di valle	NO

Spostamenti

Modello a blocchi	
Non è stato richiesto il calcolo degli spostamenti	
Spostamento limite	10.00 [cm]

Opzioni calcolo pali

Portanza verticale

Metodo di calcolo della portanza alla punta	Berezantzev
Metodo di calcolo della portanza alla laterale	Integrazione delle tensioni tangenziali ($k_s \sigma_v \tan(\delta) + ca$)
Correzione angolo di attrito in funzione del tipo di palo (infisso/trivellato)	Attiva
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza alla punta σ_v con la profondità	Pressione geostatica
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza laterale	Pressione geostatica

Portanza trasversale

Costante di Winkler: da strato	criterio rottura palo-terreno
- Spostamento limite	Non attivo
- Pressione limite	Pressione passiva con moltiplicatore M=3.00
- Palo infinitamente elastico	Attivo

Cedimenti

Metodo di calcolo	Metodo agli elementi finiti
Spostamento limite alla punta	1.00 [cm]
Spostamento limite laterale	3.00 [cm]

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	230.15	23.33	211.33	91.14	2.80	-3.50
	Peso/Inerzia muro			0.00	181.04/0.00	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	375.76/0.00	1.40	-2.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	4.74	-1.04	-4.60
	Resistenza pali			-4064.05			
3	Spinta statica	174.83	23.33	160.53	69.24	2.80	-3.50
	Peso/Inerzia muro			0.00	181.04/0.00	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	349.44/0.00	1.40	-2.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	4.74	-1.04	-4.60
	Resistenza pali			-4013.29			
4	Spinta statica	167.49	23.33	153.80	66.33	2.80	-3.53
	Peso/Inerzia muro			0.00	181.04/0.00	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	335.44/0.00	1.40	-2.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	4.74	-1.04	-4.60
	Resistenza pali			-3844.97			
5	Spinta statica	145.50	23.33	133.60	57.62	2.80	-3.60
	Peso/Inerzia muro			0.00	181.04/0.00	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	293.44/0.00	1.40	-2.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	4.74	-1.04	-4.60
	Resistenza pali			-3340.01			

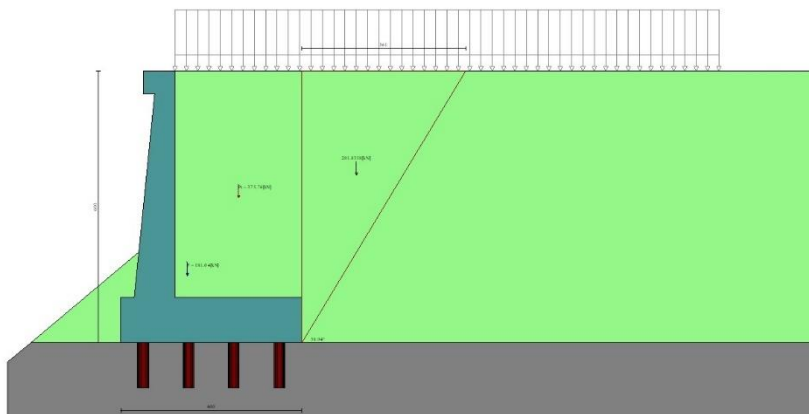


Fig. 4 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

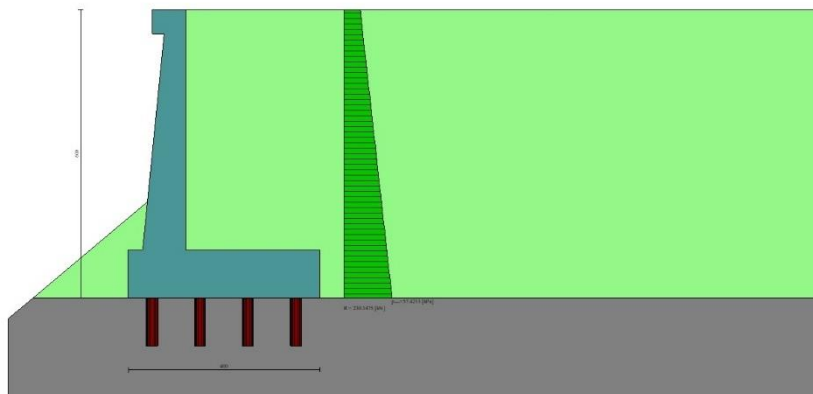


Fig. 5 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
M _r	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	652.69	211.33	528.97	1608.40	0.346
2 - GEO (A2-M2-R2)	618.73	206.01	513.78	1492.06	0.418
3 - SLER	604.46	160.53	400.81	1452.38	0.260
4 - SLEF	587.55	153.80	380.61	1404.38	0.257
5 - SLEQ	536.84	133.60	320.01	1260.38	0.248

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
Ip	Indice palo
N	Sforzo normale, espresso in [kN]
M	Momento, espresso in [kNm]
T	Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	80.34	0.00	-51.36
	2	104.21	0.00	-51.36
	3	128.08	0.00	-51.36
	4	159.02	0.00	-57.24
3 - SLER	1	88.55	0.00	-39.02
	2	99.15	0.00	-39.02
	3	109.75	0.00	-39.02
	4	125.95	0.00	-43.48
4 - SLEF	1	86.07	0.00	-37.38
	2	95.55	0.00	-37.38
	3	105.04	0.00	-37.38
	4	119.85	0.00	-41.66
5 - SLEQ	1	78.62	0.00	-32.47
	2	84.75	0.00	-32.47
	3	90.89	0.00	-32.47
	4	101.54	0.00	-36.18

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 _{QLIM}	Coeff. di sicurezza a carico limite
FS _{STAB}	Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS _{HYD}	Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS _{SUPL}	Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		19.231					
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.198		

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	R	FS
	[m]	[m]	
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 3.50	16.93	2.198

Cedimenti pali

Simbologia adottata

Ic	Indice combinazione
Ip	Indice palo
w	Cedimento, espresso in [cm]

Ic	Ip	w
		[cm]
3	1	0.0253
	2	0.0283
	3	0.0314
	4	0.0344
4	1	0.0246
	2	0.0273
	3	0.0300
	4	0.0327
5	1	0.0225
	2	0.0242
	3	0.0260
	4	0.0277

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

M _x , M _y	Momenti flettenti, espresso in [kNm]
M _{xy}	Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
T _x , T _y	Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)

I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	X	N	T	M
	[m]	[kN]	[kN]	[kNm]
1	0.00	3.07	0.00	0.38
2	-0.10	4.76	1.63	0.32
3	-0.20	6.51	3.33	0.40
4	-0.30	8.31	5.08	0.64
5	-0.40	10.15	6.89	1.04
6	-0.50	12.05	8.75	1.60

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
7	-0.60	14.00	10.68	2.33
8	-0.70	15.99	12.66	3.24
9	-0.80	18.04	14.70	4.33
10	-0.90	20.13	16.80	5.60
11	-1.00	22.27	18.96	7.07
12	-1.10	24.47	21.18	8.73
13	-1.20	26.71	23.46	10.60
14	-1.30	29.00	25.79	12.67
15	-1.40	31.35	28.18	14.96
16	-1.50	33.74	30.63	17.47
17	-1.60	36.18	33.14	20.20
18	-1.70	38.67	35.71	23.15
19	-1.80	41.21	38.33	26.35
20	-1.90	43.81	41.02	29.78
21	-2.00	46.45	43.76	33.45
22	-2.10	49.14	46.56	37.38
23	-2.20	51.88	49.42	41.56
24	-2.30	54.67	52.33	46.01
25	-2.40	57.50	55.31	50.72
26	-2.50	60.39	58.34	55.70
27	-2.60	63.33	61.44	60.96
28	-2.70	66.32	64.59	66.50
29	-2.80	69.36	67.80	72.33
30	-2.90	72.44	71.06	78.45
31	-3.00	75.58	74.39	84.87
32	-3.10	78.77	77.77	91.59
33	-3.20	82.00	81.21	98.63
34	-3.30	85.29	84.72	105.97
35	-3.40	88.63	88.27	113.64
36	-3.50	92.01	91.89	121.63
37	-3.60	95.44	95.57	129.95
38	-3.70	98.93	99.30	138.61
39	-3.80	102.46	103.09	147.61
40	-3.90	106.05	106.94	156.95
41	-4.00	109.68	110.85	166.65
42	-4.10	113.36	114.82	176.71
43	-4.20	117.10	118.85	187.12
44	-4.30	120.88	122.93	197.91
45	-4.40	124.71	127.07	209.06
46	-4.50	128.59	131.27	220.60
47	-4.60	132.52	135.53	232.52
48	-4.70	136.50	139.85	244.83
49	-4.80	140.53	144.23	257.53
50	-4.90	144.61	148.66	270.63
51	-5.00	148.74	153.15	284.14

Combinazione n° 3 - SLER

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	3.07	0.00	0.38
2	-0.10	4.59	1.22	0.33
3	-0.20	6.15	2.49	0.39
4	-0.30	7.76	3.80	0.57
5	-0.40	9.41	5.16	0.86
6	-0.50	11.11	6.56	1.28
7	-0.60	12.85	8.01	1.82
8	-0.70	14.63	9.50	2.49
9	-0.80	16.46	11.04	3.30
10	-0.90	18.33	12.62	4.24
11	-1.00	20.24	14.25	5.33
12	-1.10	22.20	15.92	6.57
13	-1.20	24.20	17.64	7.96
14	-1.30	26.25	19.40	9.50
15	-1.40	28.34	21.20	11.20
16	-1.50	30.47	23.05	13.06
17	-1.60	32.65	24.95	15.09
18	-1.70	34.87	26.89	17.29
19	-1.80	37.14	28.88	19.67
20	-1.90	39.45	30.91	22.23
21	-2.00	41.80	32.98	24.97
22	-2.10	44.20	35.10	27.90
23	-2.20	46.64	37.27	31.02
24	-2.30	49.12	39.48	34.33
25	-2.40	51.65	41.73	37.85
26	-2.50	54.22	44.03	41.57
27	-2.60	56.84	46.38	45.50
28	-2.70	59.50	48.77	49.64
29	-2.80	62.20	51.20	53.99
30	-2.90	64.95	53.68	58.57
31	-3.00	67.74	56.21	63.37
32	-3.10	70.57	58.78	68.40
33	-3.20	73.45	61.39	73.66
34	-3.30	76.38	64.05	79.15
35	-3.40	79.34	66.75	84.89
36	-3.50	82.35	69.50	90.88

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
37	-3.60	85.41	72.30	97.11
38	-3.70	88.51	75.13	103.59
39	-3.80	91.65	78.02	110.33
40	-3.90	94.83	80.95	117.34
41	-4.00	98.06	83.92	124.60
42	-4.10	101.34	86.94	132.14
43	-4.20	104.65	90.00	139.95
44	-4.30	108.01	93.11	148.04
45	-4.40	111.42	96.26	156.41
46	-4.50	114.87	99.46	165.06
47	-4.60	118.36	102.70	174.00
48	-4.70	121.90	105.99	183.24
49	-4.80	125.48	109.32	192.78
50	-4.90	129.10	112.70	202.61
51	-5.00	132.77	116.12	212.76

Combinazione n° 4 - SLEF

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	3.07	0.00	0.38
2	-0.10	4.54	1.11	0.34
3	-0.20	6.05	2.27	0.39
4	-0.30	7.61	3.47	0.55
5	-0.40	9.22	4.71	0.81
6	-0.50	10.86	6.00	1.19
7	-0.60	12.56	7.34	1.68
8	-0.70	14.29	8.72	2.30
9	-0.80	16.07	10.14	3.03
10	-0.90	17.89	11.61	3.90
11	-1.00	19.76	13.13	4.89
12	-1.10	21.67	14.69	6.03
13	-1.20	23.62	16.29	7.30
14	-1.30	25.62	17.94	8.72
15	-1.40	27.66	19.63	10.28
16	-1.50	29.75	21.37	12.00
17	-1.60	31.88	23.16	13.87
18	-1.70	34.05	24.98	15.91
19	-1.80	36.27	26.86	18.11
20	-1.90	38.53	28.78	20.47
21	-2.00	40.83	30.74	23.02
22	-2.10	43.18	32.75	25.73
23	-2.20	45.57	34.80	28.63
24	-2.30	48.01	36.90	31.72
25	-2.40	50.49	39.04	34.99
26	-2.50	53.01	41.23	38.45
27	-2.60	55.58	43.46	42.12
28	-2.70	58.19	45.74	45.98
29	-2.80	60.85	48.06	50.05
30	-2.90	63.54	50.43	54.33
31	-3.00	66.29	52.84	58.83
32	-3.10	69.07	55.30	63.54
33	-3.20	71.91	57.80	68.47
34	-3.30	74.78	60.35	73.63
35	-3.40	77.70	62.94	79.02
36	-3.50	80.66	65.57	84.64
37	-3.60	83.67	68.26	90.50
38	-3.70	86.72	70.98	96.60
39	-3.80	89.81	73.75	102.95
40	-3.90	92.95	76.57	109.55
41	-4.00	96.13	79.43	116.40
42	-4.10	99.35	82.34	123.51
43	-4.20	102.62	85.29	130.89
44	-4.30	105.93	88.28	138.53
45	-4.40	109.29	91.32	146.44
46	-4.50	112.69	94.41	154.62
47	-4.60	116.13	97.54	163.09
48	-4.70	119.62	100.71	171.84
49	-4.80	123.15	103.93	180.87
50	-4.90	126.73	107.20	190.20
51	-5.00	130.35	110.51	199.82

Combinazione n° 5 - SLEQ

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	3.07	0.00	0.38
2	-0.10	4.39	0.77	0.35
3	-0.20	5.76	1.59	0.39
4	-0.30	7.18	2.46	0.49
5	-0.40	8.64	3.37	0.67
6	-0.50	10.14	4.32	0.93
7	-0.60	11.68	5.32	1.28
8	-0.70	13.27	6.36	1.71
9	-0.80	14.91	7.45	2.23

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
10	-0.90	16.58	8.58	2.85
11	-1.00	18.31	9.76	3.57
12	-1.10	20.07	10.98	4.40
13	-1.20	21.88	12.25	5.33
14	-1.30	23.73	13.56	6.37
15	-1.40	25.63	14.92	7.53
16	-1.50	27.57	16.32	8.81
17	-1.60	29.55	17.77	10.21
18	-1.70	31.58	19.26	11.75
19	-1.80	33.65	20.80	13.41
20	-1.90	35.77	22.38	15.21
21	-2.00	37.93	24.01	17.15
22	-2.10	40.13	25.68	19.24
23	-2.20	42.38	27.39	21.47
24	-2.30	44.67	29.16	23.86
25	-2.40	47.00	30.96	26.41
26	-2.50	49.38	32.81	29.11
27	-2.60	51.80	34.71	31.98
28	-2.70	54.27	36.65	35.02
29	-2.80	56.78	38.64	38.24
30	-2.90	59.33	40.67	41.63
31	-3.00	61.93	42.74	45.20
32	-3.10	64.57	44.86	48.96
33	-3.20	67.26	47.03	52.90
34	-3.30	69.99	49.24	57.04
35	-3.40	72.76	51.49	61.38
36	-3.50	75.58	53.79	65.92
37	-3.60	78.44	56.14	70.67
38	-3.70	81.34	58.53	75.62
39	-3.80	84.29	60.96	80.79
40	-3.90	87.28	63.44	86.18
41	-4.00	90.32	65.96	91.79
42	-4.10	93.40	68.53	97.63
43	-4.20	96.52	71.15	103.69
44	-4.30	99.69	73.81	109.99
45	-4.40	102.90	76.51	116.53
46	-4.50	106.16	79.26	123.31
47	-4.60	109.46	82.05	130.34
48	-4.70	112.80	84.89	137.62
49	-4.80	116.19	87.78	145.15
50	-4.90	119.62	90.70	152.95
51	-5.00	123.09	93.68	161.00

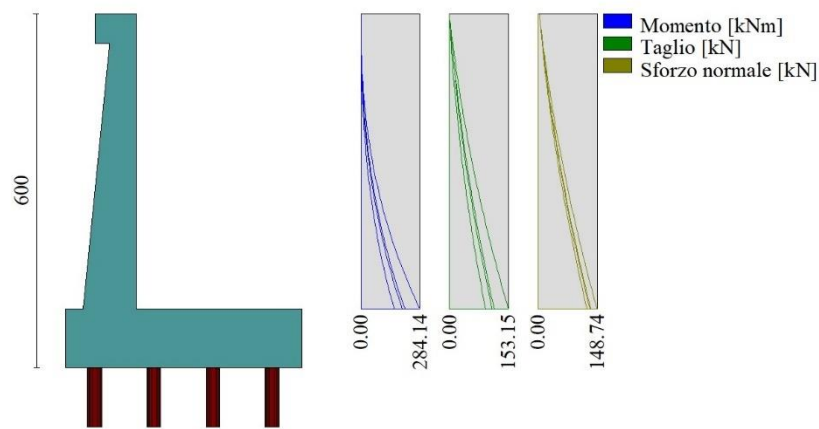


Fig. 6 - Paramento (Inviluppo)

Piastra fondazione

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
16	8.20	-86.16	-4.08	53.38	-117.76	MAX
7	-76.98	-256.59	0.00	0.00	-67.31	MIN
1.21	1.21	6.66	0.00	0.00	-64.94	MAX
10	-71.19	-265.46	-8.33	-19.13	-94.73	MIN
6	-71.19	-265.46	8.33	19.13	-94.73	MAX
10	-71.19	-265.46	-8.33	-19.13	-94.73	MIN
16	8.20	-86.16	-4.08	53.38	-117.76	MAX

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
17	8.20	-86.16	4.08	-53.38	-117.76	MIN
1	-0.70	-2.35	-0.25	0.00	7.14	MAX
12	7.58	-155.98	0.00	0.00	-175.40	MIN

Combinazione n° 3 - SLER

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
16	8.20	-86.16	-4.08	53.38	-117.76	MAX
7	-76.98	-256.59	0.00	0.00	-67.31	MIN
24	1.08	7.76	0.00	0.00	-61.59	MAX
10	-71.19	-265.46	-8.33	-19.13	-94.73	MIN
6	-71.19	-265.46	8.33	19.13	-94.73	MAX
10	-71.19	-265.46	-8.33	-19.13	-94.73	MIN
16	8.20	-86.16	-4.08	53.38	-117.76	MAX
17	8.20	-86.16	4.08	-53.38	-117.76	MIN
1	-0.70	-2.35	-0.25	0.00	7.14	MAX
12	7.58	-155.98	0.00	0.00	-175.40	MIN

Combinazione n° 4 - SLEF

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
16	8.20	-86.16	-4.08	53.38	-117.76	MAX
7	-76.98	-256.59	0.00	0.00	-67.31	MIN
24	1.21	7.76	0.00	0.00	-61.59	MAX
10	-71.19	-265.46	-8.33	-19.13	-94.73	MIN
6	-71.19	-265.46	8.33	19.13	-94.73	MAX
10	-71.19	-265.46	-8.33	-19.13	-94.73	MIN
16	8.20	-86.16	-4.08	53.38	-117.76	MAX
17	8.20	-86.16	4.08	-53.38	-117.76	MIN
1	-0.70	-2.35	-0.25	0.00	7.14	MAX
12	7.58	-155.98	0.00	0.00	-175.40	MIN

Combinazione n° 5 - SLEQ

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
16	8.20	-86.16	-4.08	53.38	-117.76	MAX
7	-76.98	-256.59	0.00	0.00	-67.31	MIN
24	1.21	7.76	0.00	0.00	-61.59	MAX
10	-71.19	-265.46	-8.33	-19.13	-94.73	MIN
6	-71.19	-265.46	8.33	19.13	-94.73	MAX
10	-71.19	-265.46	-8.33	-19.13	-94.73	MIN
16	8.20	-86.16	-4.08	53.38	-117.76	MAX
17	8.20	-86.16	4.08	-53.38	-117.76	MIN
1	-0.70	-2.35	-0.25	0.00	7.14	MAX
12	7.58	-155.98	0.00	0.00	-175.40	MIN

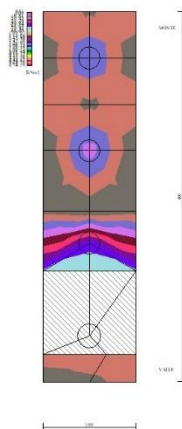


Fig. 7 - Piastra fondazione - Momenti Mx (Combinazione n° 1)

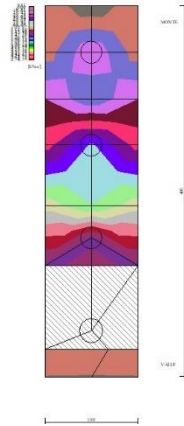


Fig. 8 - Piastra fondazione - Momenti M_{yMAX} (Combinazione n° 3)

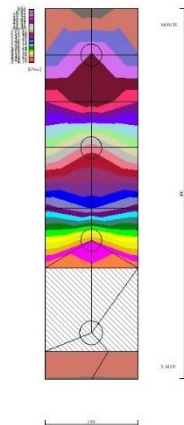


Fig. 9 - Piastra fondazione - Momenti M_{yMIN} (Combinazione n° 1)

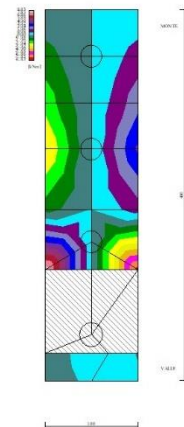


Fig. 10 - Piastra fondazione - Momento M_{xy} (Combinazione n° 1)

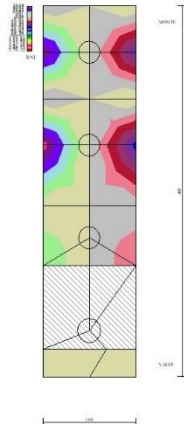


Fig. 11 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

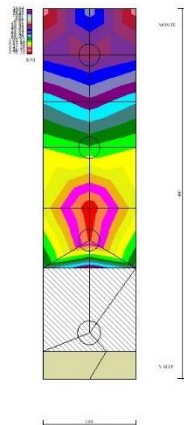


Fig. 12 - Piastra fondazione - Taglio Ty (Combinazione n° 1)

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	230.15	23.33	211.33	91.14	2.80	-3.50
	Peso/Inerzia muro			0.00	181.04/0.00	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	375.76/0.00	1.40	-2.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	4.74	-1.04	-4.60
	Resistenza pali			-4064.05			

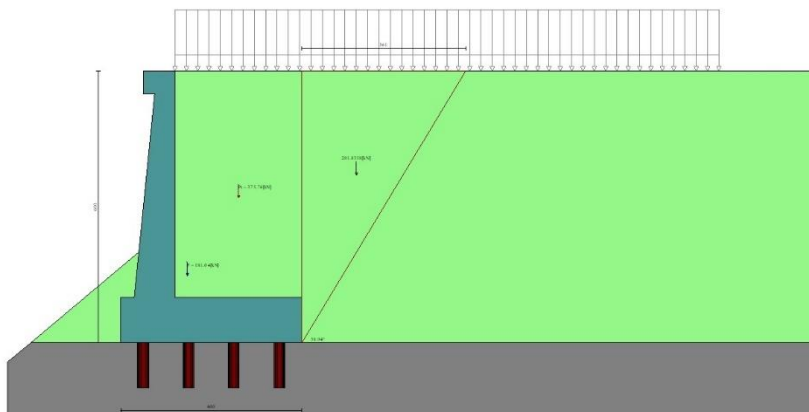


Fig. 17 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

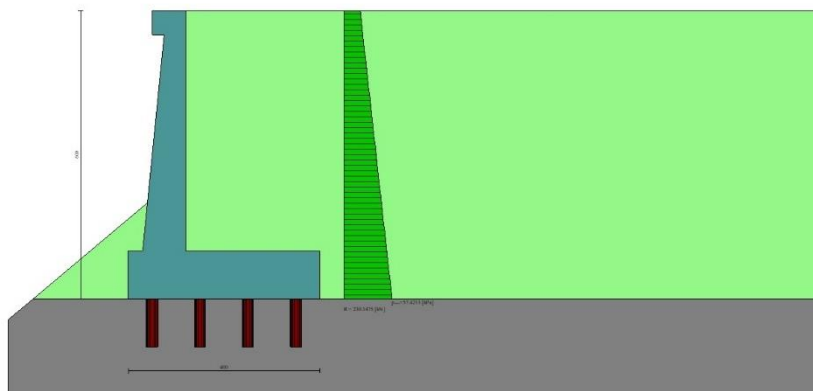


Fig. 18 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
Ms	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]

ecc Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	652.69	211.33	528.97	1608.40	0.346
2 - GEO (A2-M2-R2)	618.73	206.01	513.78	1492.06	0.418
3 - SLER	604.46	160.53	400.81	1452.38	0.260
4 - SLEF	587.55	153.80	380.61	1404.38	0.257
5 - SLEQ	536.84	133.60	320.01	1260.38	0.248

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb Indice/Tipo combinazione
Ip Indice palo
N Sforzo normale, espresso in [kN]
M Momento, espresso in [kNm]
T Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	80.34	0.00	-51.36
	2	104.21	0.00	-51.36
	3	128.08	0.00	-51.36
	4	159.02	0.00	-57.24

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_{QLIM} Coeff. di sicurezza a carico limite
FS_{STAB} Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS_{HYD} Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS_{SUPL} Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		19.231					
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.198		

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
2 - GEO (A2-M2-R2)		-4.50; 3.50	16.93

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

M_x, M_y Momenti flettenti, espresso in [kNm]
M_{xy} Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
T_x, T_y Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)
I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	0.00	3.07	3.07	0.00	0.00	0.38	0.38
2	-0.10	4.39	4.76	0.77	1.63	0.32	0.35
3	-0.20	5.76	6.51	1.59	3.33	0.39	0.40
4	-0.30	7.18	8.31	2.46	5.08	0.49	0.64
5	-0.40	8.64	10.15	3.37	6.89	0.67	1.04
6	-0.50	10.14	12.05	4.32	8.75	0.93	1.60
7	-0.60	11.68	14.00	5.32	10.68	1.28	2.33
8	-0.70	13.27	15.99	6.36	12.66	1.71	3.24
9	-0.80	14.91	18.04	7.45	14.70	2.23	4.33
10	-0.90	16.58	20.13	8.58	16.80	2.85	5.60
11	-1.00	18.31	22.27	9.76	18.96	3.57	7.07
12	-1.10	20.07	24.47	10.98	21.18	4.40	8.73
13	-1.20	21.88	26.71	12.25	23.46	5.33	10.60
14	-1.30	23.73	29.00	13.56	25.79	6.37	12.67
15	-1.40	25.63	31.35	14.92	28.18	7.53	14.96
16	-1.50	27.57	33.74	16.32	30.63	8.81	17.47
17	-1.60	29.55	36.18	17.77	33.14	10.21	20.20
18	-1.70	31.58	38.67	19.26	35.71	11.75	23.15
19	-1.80	33.65	41.21	20.80	38.33	13.41	26.35
20	-1.90	35.77	43.81	22.38	41.02	15.21	29.78
21	-2.00	37.93	46.45	24.01	43.76	17.15	33.45
22	-2.10	40.13	49.14	25.68	46.56	19.24	37.38
23	-2.20	42.38	51.88	27.39	49.42	21.47	41.56
24	-2.30	44.67	54.67	29.16	52.33	23.86	46.01
25	-2.40	47.00	57.50	30.96	55.31	26.41	50.72
26	-2.50	49.38	60.39	32.81	58.34	29.11	55.70
27	-2.60	51.80	63.33	34.71	61.44	31.98	60.96
28	-2.70	54.27	66.32	36.65	64.59	35.02	66.50
29	-2.80	56.78	69.36	38.64	67.80	38.24	72.33
30	-2.90	59.33	72.44	40.67	71.06	41.63	78.45
31	-3.00	61.93	75.58	42.74	74.39	45.20	84.87
32	-3.10	64.57	78.77	44.86	77.77	48.96	91.59
33	-3.20	67.26	82.00	47.03	81.21	52.90	98.63
34	-3.30	69.99	85.29	49.24	84.72	57.04	105.97
35	-3.40	72.76	88.63	51.49	88.27	61.38	113.64
36	-3.50	75.58	92.01	53.79	91.89	65.92	121.63
37	-3.60	78.44	95.44	56.14	95.57	70.67	129.95
38	-3.70	81.34	98.93	58.53	99.30	75.62	138.61
39	-3.80	84.29	102.46	60.96	103.09	80.79	147.61
40	-3.90	87.28	106.05	63.44	106.94	86.18	156.95
41	-4.00	90.32	109.68	65.96	110.85	91.79	166.65
42	-4.10	93.40	113.36	68.53	114.82	97.63	176.71
43	-4.20	96.52	117.10	71.15	118.85	103.69	187.12
44	-4.30	99.69	120.88	73.81	122.93	109.99	197.91
45	-4.40	102.90	124.71	76.51	127.07	116.53	209.06
46	-4.50	106.16	128.59	79.26	131.27	123.31	220.60
47	-4.60	109.46	132.52	82.05	135.53	130.34	232.52
48	-4.70	112.80	136.50	84.89	139.85	137.62	244.83
49	-4.80	116.19	140.53	87.78	144.23	145.15	257.53
50	-4.90	119.62	144.61	90.70	148.66	152.95	270.63
51	-5.00	123.09	148.74	93.68	153.15	161.00	284.14

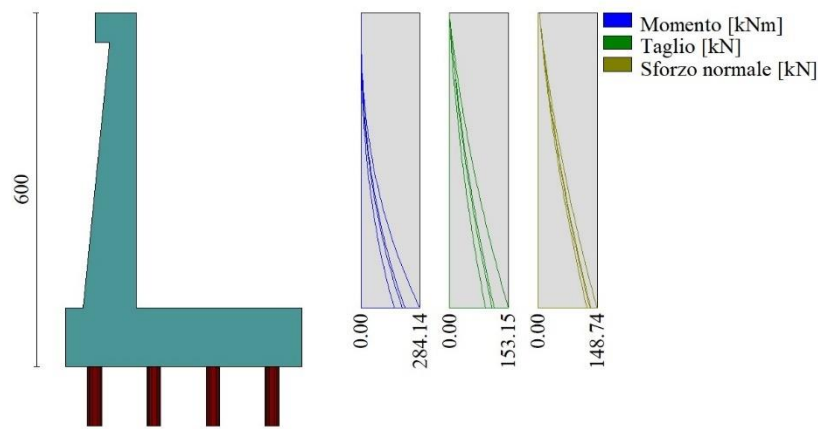


Fig. 19 - Paramento

Piastra fondazione

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
16	8.20 (1)	-86.16 (1)	-4.08 (1)	53.38 (1)	-117.76 (1)	MAX

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
7	-76.98 (1)	-256.59 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	-67.31 (1)	MIN
24	1.08 (3)	7.76 (3)	0.00 (3)	0.00 (3)	-61.59 (3)	MAX
10	-71.19 (1)	-265.46 (1)	-8.33 (1)	-19.13 (1)	-94.73 (1)	MIN
6	-71.19 (1)	-265.46 (1)	8.33 (1)	19.13 (1)	-94.73 (1)	MAX
10	-71.19 (1)	-265.46 (1)	-8.33 (1)	-19.13 (1)	-94.73 (1)	MIN
16	8.20 (1)	-86.16 (1)	-4.08 (1)	53.38 (1)	-117.76 (1)	MAX
17	8.20 (1)	-86.16 (1)	4.08 (1)	-53.38 (1)	-117.76 (1)	MIN
1	-0.70 (1)	-2.35 (1)	-0.25 (1)	0.00 (1)	7.14 (1)	MAX
12	7.58 (1)	-155.98 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	-175.40 (1)	MIN

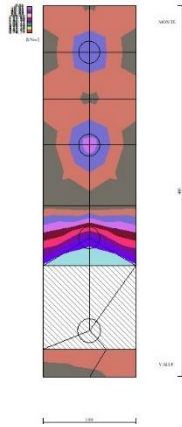


Fig. 20 - Piastra fondazione - Momento Mx (Combinazione n° 1)

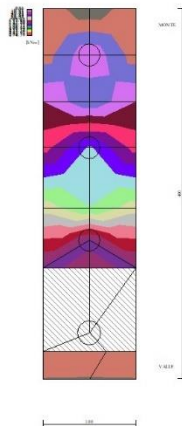


Fig. 21 - Piastra fondazione - Momento My_{MAX} (Combinazione n° 3)

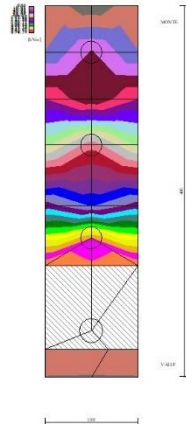


Fig. 22 - Piastra fondazione - Momento M_{yMIN} (Combinazione n° 1)

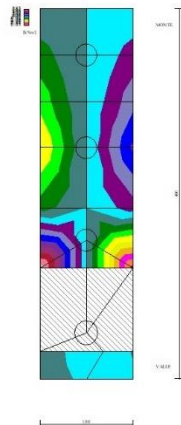


Fig. 23 - Piastra fondazione - Momento M_{xy} (Combinazione n° 1)

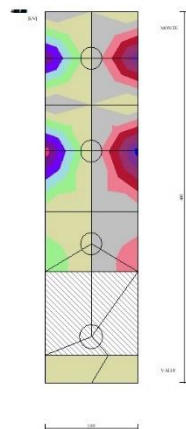


Fig. 24 - Piastra fondazione - Taglio T_x (Combinazione n° 1)

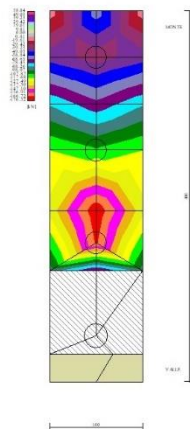


Fig. 25 - Piastra fondazione - Taglio Ty (Combinazione n° 1)

10.3.2 Combinazione sismica

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]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls tesato/compresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R _{ck} [kPa]	E [kPa]	ν	n	ntc
1	C32/40	C32/40	B450C	24.5170	40000	33642648	0.30	15.00	0.50
2	Materiale tiranti	Rck 250	Precomp	24.5170	24517	30073438	0.30	15.00	0.50
4	C25/30	C25/30	Precomp	24.5170	30000	31447048	0.30	15.00	0.50

Acciai

Descr	f _{yk} [kPa]	f _{uk} [kPa]
B450C	450000	540000
Precomp	1569089	1863293

Tipologie pali

Simbologia adottata

n°	Indice tipologia palo
Descr	Descrizione tipologia palo
P	Contributo portanza palo (laterale e/o punta)
T	Tecnologia costruttiva (trivellato, infisso o elica continua)
V	Vincolo palo-fondazione: Cerniera o Incastro (libero o impedito di ruotare in testa)
Imat	Indice materiale che lo costituisce

BD usa metodo di Bustamante-Doix
PN Portanza nota
Pp, Pl Portanza di punta e laterale caratteristica, espressa in [kN]

n°	Descr	P	T	V	Imat	BD	PN	Pp	Pl
1	micropalo	Laterale + Punta	Trivellato	Cerniera	4	NO	SI	10000.00	10000.00

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 espressa in [m]
Y ordinata del punto espressa in [m]
A inclinazione del tratto espressa 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 40.000 [°]

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Lunghezza muro 1.00 [m]

Paramento

Materiale C32/40
 Altezza paramento 5.00 [m]
 Altezza paramento libero 4.00 [m]
 Spessore in sommità 0.40 [m]
 Spessore all'attacco con la fondazione 0.90 [m]
 Inclinazione paramento esterno 5.70 [°]
 Inclinazione paramento interno 0.00 [°]

Mensola di marciapiede

Posizione rispetto alla testa del muro 0.00 [m]
 Lunghezza 0.30 [m]
 Spessore all'estremità libera 0.50 [m]
 Spessore all'incastro 0.50 [m]

Fondazione

Materiale C32/40
 Lunghezza mensola di valle 0.30 [m]
 Lunghezza mensola di monte 2.80 [m]
 Lunghezza totale 4.00 [m]
 Inclinazione piano di posa 0.00 [°]
 Spessore 1.00 [m]
 Spessore magrone 0.00 [m]

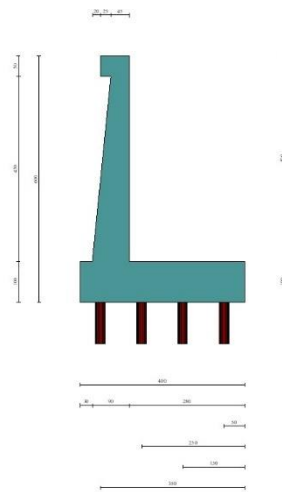


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione pali di fondazione

Simbologia adottata

n°	numero d'ordine della fila
X	ascissa della fila misurata dallo spigolo di monte della fondazione espressa in [m]
I	interasse tra i pali, espressa in [m]
f	franco laterale (distanza minima dal bordo laterale), espressa in [m]
Np	Numero di pali della fila
D	diametro dei pali della fila espresso in [cm]
L	lunghezza dei pali della fila espressa in [m]
α	inclinazione dei pali della fila rispetto alla verticale espressa in [°]
ALL	allineamento dei pali della fila rispetto al baricentro della fondazione (CENTRATI o SFALSATI)

n°	Tipologia	X [m]	I [m]	f [m]	Np	D [cm]	L [m]	α [°]	ALL
1	micropalo	0.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
2	micropalo	2.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
3	micropalo	1.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati
4	micropalo	3.50	1.00	0.20	1	23.00	6.00	0.00	Centrati

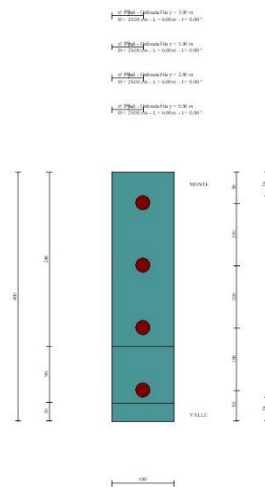


Fig. 2 - Pianta pali

Descrizione terreni

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 [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
c	Coesione espressa in [kPa]
c_a	Adesione terra-muro espressa in [kPa]
Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix	
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_{sat} [kN/mc]	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	c_a [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]	
1	rilevato stradale	20.0000	20.0000	35.000	23.330	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	23.333	0	0			(MIN)
				35.000	23.333	0	0			(MED)
2	unità SRa	24.0000	24.0000	40.000	40.000	45	23	1.000	0	(CAR)
				40.000	40.000	45	23			(MIN)
				40.000	40.000	45	23			(MED)
3	unità Ra	20.0000	20.0000	35.000	35.000	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	35.000	0	0			(MIN)
				35.000	35.000	0	0			(MED)

Stratigrafia

Simbologia adottata

n°	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
α	Inclinazione espressa in [°]
Terreno	Terreno dello strato
Kwn, Kwt	Costante di Winkler normale e tangenziale alla superficie espressa in Kg/cm ² /cm
Per calcolo pali (solo se presenti)	
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)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')

Kststa, Kstsis Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [°]	Terreno	Kwn [Kg/cm ²]	Kwt [Kg/cm ²]	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kststa	Kstsis
1	6.00	0.000	rilevato stradale	0.000	0.000	10.000	1.000	0.000	---	---
2	3.00	0.000	unità Ra	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---
3	5.00	0.000	unità SRa	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---

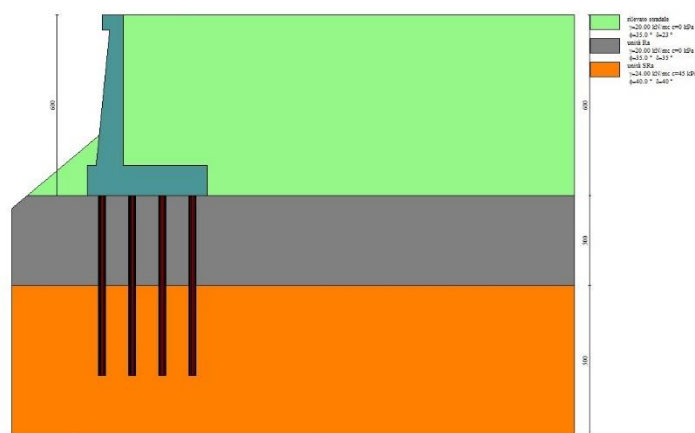


Fig. 3 - Stratigrafia

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 espressa in [m]
X_f Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]
Q_i Intensità del carico per x=X_i espressa in [kN]
Q_f Intensità del carico per x=X_f espressa in [kN]

Condizione n° 1 (traffico veicolare) - 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	12.00	20.0000	20.0000

Condizione n° 2 (pavimentazione stradale) - PERMANENTE NS

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	12.00	4.8000	4.8000

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
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT,fav}$	0.00	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	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	γ_c	1.00	1.25	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.40	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ_r	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
Ribaltamento	--	--	1.15	--	--	1.00
Stabilità fronte di scavo	--	1.10	--	--	1.20	--

Carichi verticali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

Resistenza		Pali infissi			Pali trivellati			Pali ad elica continua		
		R1	R2	R3	R1	R2	R3	R1	R2	R3
Punta	γ_b	--	--	1.15	--	--	1.35	--	--	1.30
Laterale compressione	γ_s	--	--	1.15	--	--	1.15	--	--	1.15
Totale compressione	γ_t	--	--	1.15	--	--	1.30	--	--	1.25
Laterale trazione	γ_{st}	--	--	1.25	--	--	1.25	--	--	1.25

Carichi trasversali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

		R1	R2	R3
Trasversale	γ_t	--	--	1.30

Coefficienti di riduzione ζ per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagate 1

$\zeta_3=1.70$ $\zeta_4=1.70$

Descrizione combinazioni di carico

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

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

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

I valori dei coeff. $\Psi_{0,j}$, $\Psi_{1,j}$, $\Psi_{2,j}$ sono definiti nelle singole condizioni variabili, per 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) H + V

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

Combinazione n° 2 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 3 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Combinazione n° 4 - 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
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole

Dati sismici

Comune	Poggio San Lorenzo
Provincia	Rieti
Regione	Lazio
Latitudine	42.242518
Longitudine	12.826850
Indice punti di interpolazione	26963 - 26964 - 26742 - 26741
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV
Tipo costruzione	Normali affollamenti
Vita di riferimento	100 anni

	Simbolo	U.M.		SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_g	[m/s ²]		1.968	0.896
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]		0.201	0.091
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0			2.477	2.443
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*			0.334	0.295
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		B	1.200	1.200

	Simbolo	U.M.	SLU	SLE
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T2	1.000

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	1.000	24.074	12.037
Ultimo - Ribaltamento	1.000	24.074	12.037
Esercizio	1.000	10.957	5.479

Forma diagramma incremento sismico **Rettangolare**

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

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	SI
Considera terreno sulla fondazione di valle	NO
Considera spinta e peso acqua fondazione di valle	NO

Spostamenti

Modello a blocchi	
Non è stato richiesto il calcolo degli spostamenti	
Spostamento limite	10.00 [cm]

Opzioni calcolo pali

Portanza verticale

Metodo di calcolo della portanza alla punta	Berezantzev ridotto
Metodo di calcolo della portanza alla laterale	Integrazione delle tensioni tangenziali ($k_s \sigma_v \tan(\delta) + ca$)
Correzione angolo di attrito in funzione del tipo di palo (infisso/trivellato)	Attiva
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza alla punta σ_v con la profondità	Pressione geostatica
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza laterale	Pressione geostatica

Portanza trasversale

Costante di Winkler: da strato	Criterio rottura palo-terreno
- Spostamento limite	Non attivo
- Pressione limite	Pressione passiva con moltiplicatore $M=3.00$
- Palo infinitamente elastico	Attivo

Cedimenti

Metodo di calcolo	Metodo agli elementi finiti
Spostamento limite alla punta	1.00 [cm]
Spostamento limite laterale	0.50 [cm]

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	95.03	23.33	87.26	37.63	2.80	-3.93
	Incremento di spinta sismica		78.20	71.80	30.97	2.80	-3.00
	Peso/Inerzia muro			43.58	181.04/21.79	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			70.64	293.44/35.32	1.40	-2.50
	Resistenza pali			-5255.57			
2	Spinta statica	95.03	23.33	87.26	37.63	2.80	-3.93
	Incremento di spinta sismica		60.99	56.01	24.15	2.80	-3.00
	Peso/Inerzia muro			43.58	181.04/-21.79	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			70.64	293.44/-35.32	1.40	-2.50
	Resistenza pali			-4951.80			

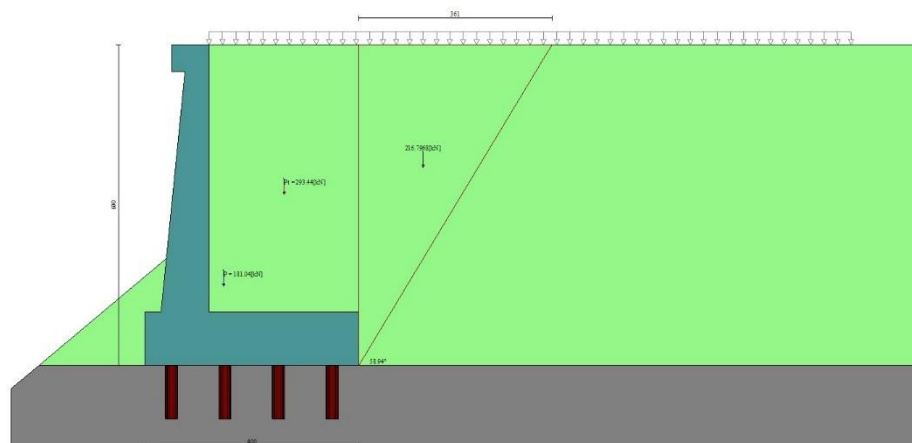


Fig. 4 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

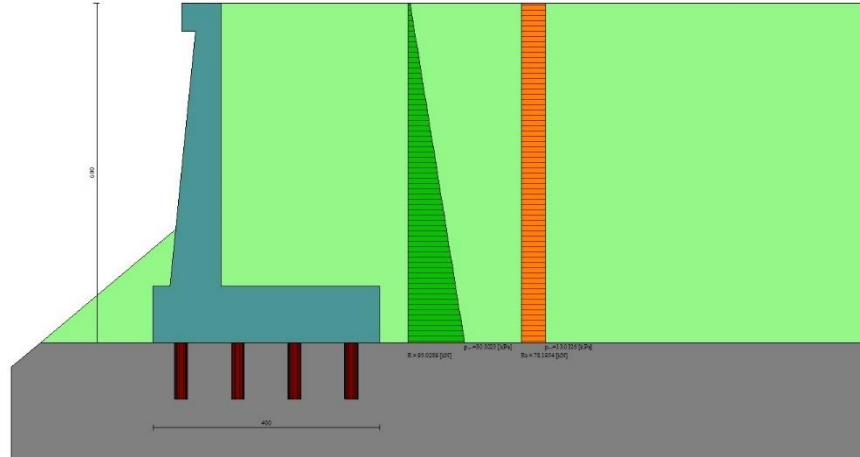


Fig. 5 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

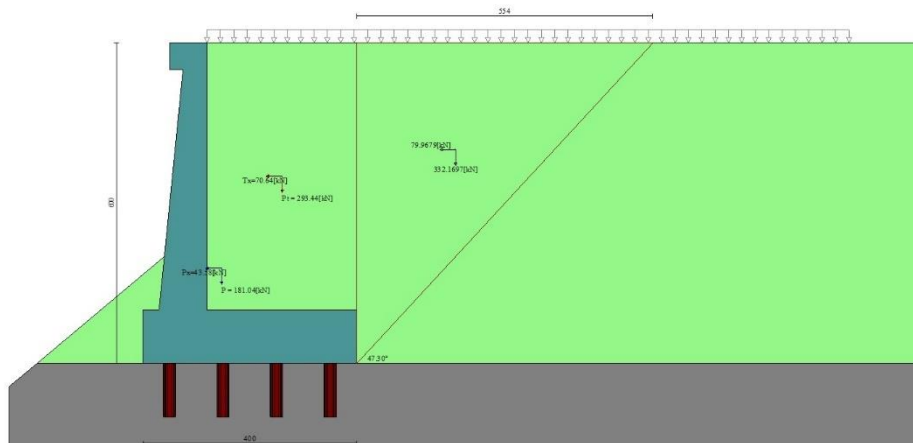


Fig. 6 - Cuneo di spinta (combinazione sismica) (Combinazione n° 1)

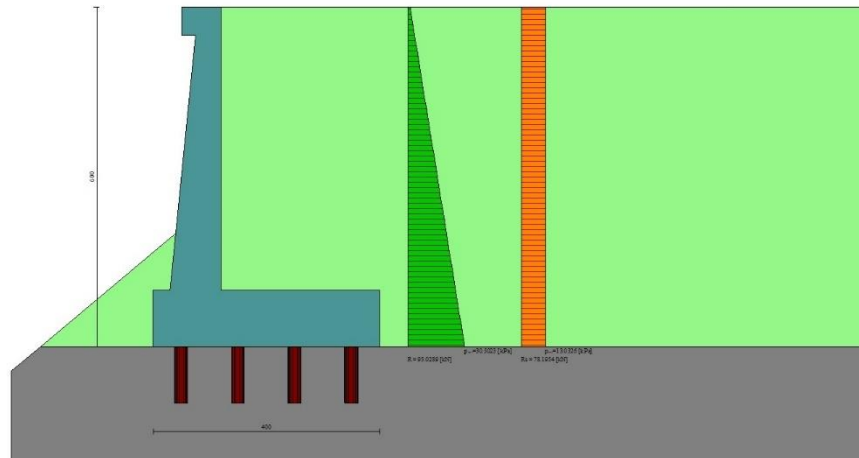


Fig. 7 - Diagramma delle pressioni (combinazione sismica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	Mr [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	600.20	273.29	721.08	1427.43	0.823
2 - STR (A1-M1-R3)	479.15	257.49	797.58	1276.30	1.000
3 - GEO (A2-M2-R2)	600.20	273.29	721.08	1427.43	0.823
4 - GEO (A2-M2-R2)	479.15	257.49	797.58	1276.30	1.000

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
Ip	Indice palo
N	Sforzo normale, espresso in [kN]
M	Momento, espresso in [kNm]
T	Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3) H + V	1	2.01	0.00	-68.32
	2	199.40	0.00	-68.32
	3	100.70	0.00	-68.32
	4	298.09	0.00	-68.32
2 - STR (A1-M1-R3) H - V	1	-23.95	0.00	-64.37
	2	167.70	0.00	-64.37
	3	71.88	0.00	-64.37
	4	263.53	0.00	-64.37

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 _{QLIM}	Coeff. di sicurezza a carico limite
FS _{STAB}	Coeff. di sicurezza a stabilità globale

FS_{HYD} Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS_{SUPL} Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)	H + V	19.231					
2 - STR (A1-M1-R3)	H - V	19.231					
3 - GEO (A2-M2-R2)	H + V				2.034		
4 - GEO (A2-M2-R2)	H - V				1.989		

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	R	FS
	[m]	[m]	
3 - GEO (A2-M2-R2) H + V		-4.50; 4.00	17.39
4 - GEO (A2-M2-R2) H - V		-4.50; 4.00	17.39

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

M_x, M_y Momenti flettenti, espresso in [kNm]
M_{xy} Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
T_x, T_y Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)
I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3) H + V

n°	X	N	T	M
	[m]	[kN]	[kN]	[kNm]
1	0.00	3.43	0.00	0.43
2	-0.10	5.04	1.38	0.39
3	-0.20	6.69	2.81	0.49
4	-0.30	8.39	4.30	0.71
5	-0.40	10.14	5.83	1.06
6	-0.50	11.93	7.42	1.56
7	-0.60	13.77	9.05	2.20
8	-0.70	15.65	10.74	2.99
9	-0.80	17.59	12.47	3.94
10	-0.90	19.57	14.26	5.04
11	-1.00	21.59	16.10	6.31
12	-1.10	23.66	17.99	7.75
13	-1.20	25.78	19.93	9.35
14	-1.30	27.95	21.92	11.14
15	-1.40	30.16	23.96	13.10
16	-1.50	32.42	26.05	15.26
17	-1.60	34.73	28.20	17.60
18	-1.70	37.08	30.39	20.14
19	-1.80	39.48	32.63	22.88
20	-1.90	41.93	34.93	25.83
21	-2.00	44.42	37.27	28.98
22	-2.10	46.96	39.67	32.35
23	-2.20	49.55	42.12	35.94
24	-2.30	52.19	44.62	39.76
25	-2.40	54.87	47.17	43.80
26	-2.50	57.59	49.77	48.07
27	-2.60	60.37	52.42	52.58
28	-2.70	63.19	55.12	57.34
29	-2.80	66.06	57.87	62.34
30	-2.90	68.97	60.67	67.59
31	-3.00	71.93	63.53	73.10
32	-3.10	74.94	66.43	78.87
33	-3.20	78.00	69.39	84.91
34	-3.30	81.10	72.39	91.21
35	-3.40	84.25	75.45	97.79
36	-3.50	87.44	78.56	104.65
37	-3.60	90.69	81.72	111.80

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
38	-3.70	93.98	84.93	119.23
39	-3.80	97.31	88.19	126.96
40	-3.90	100.69	91.50	134.98
41	-4.00	104.12	94.86	143.31
42	-4.10	107.60	98.27	151.95
43	-4.20	111.12	101.73	160.90
44	-4.30	114.69	105.25	170.16
45	-4.40	118.31	108.81	179.75
46	-4.50	121.97	112.43	189.66
47	-4.60	125.68	116.09	199.90
48	-4.70	129.44	119.81	210.48
49	-4.80	133.24	123.58	221.39
50	-4.90	137.09	127.40	232.66
51	-5.00	140.99	131.27	244.27

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3) H - V

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	3.07	0.00	0.38
2	-0.10	4.34	1.16	0.36
3	-0.20	5.65	2.37	0.44
4	-0.30	7.00	3.63	0.63
5	-0.40	8.39	4.94	0.93
6	-0.50	9.83	6.30	1.36
7	-0.60	11.30	7.72	1.91
8	-0.70	12.82	9.18	2.59
9	-0.80	14.37	10.69	3.41
10	-0.90	15.97	12.26	4.36
11	-1.00	17.61	13.87	5.46
12	-1.10	19.29	15.54	6.70
13	-1.20	21.01	17.26	8.10
14	-1.30	22.77	19.02	9.65
15	-1.40	24.57	20.84	11.37
16	-1.50	26.41	22.71	13.25
17	-1.60	28.29	24.63	15.31
18	-1.70	30.22	26.60	17.54
19	-1.80	32.18	28.63	19.95
20	-1.90	34.19	30.70	22.55
21	-2.00	36.23	32.82	25.34
22	-2.10	38.32	35.00	28.32
23	-2.20	40.45	37.22	31.50
24	-2.30	42.62	39.50	34.89
25	-2.40	44.83	41.82	38.48
26	-2.50	47.08	44.20	42.29
27	-2.60	49.37	46.63	46.32
28	-2.70	51.71	49.11	50.57
29	-2.80	54.08	51.64	55.05
30	-2.90	56.50	54.22	59.76
31	-3.00	58.95	56.85	64.71
32	-3.10	61.45	59.53	69.90
33	-3.20	63.99	62.26	75.33
34	-3.30	66.56	65.05	81.02
35	-3.40	69.18	67.88	86.96
36	-3.50	71.84	70.77	93.16
37	-3.60	74.54	73.70	99.63
38	-3.70	77.29	76.69	106.37
39	-3.80	80.07	79.73	113.38
40	-3.90	82.89	82.81	120.67
41	-4.00	85.76	85.95	128.25
42	-4.10	88.66	89.14	136.11
43	-4.20	91.61	92.38	144.27
44	-4.30	94.59	95.67	152.72
45	-4.40	97.62	99.02	161.48
46	-4.50	100.69	102.41	170.54
47	-4.60	103.80	105.85	179.92
48	-4.70	106.95	109.35	189.61
49	-4.80	110.14	112.89	199.63
50	-4.90	113.38	116.49	209.97
51	-5.00	116.65	120.13	220.64

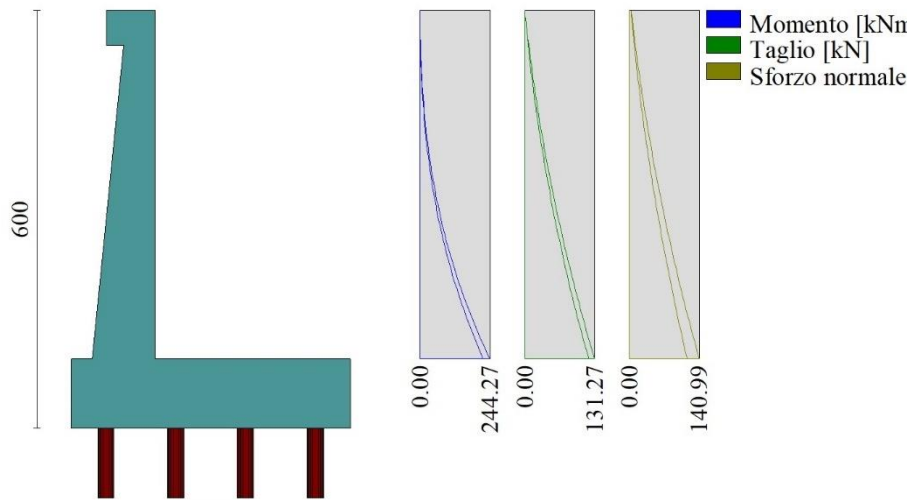


Fig. 8 - Paramento (Inviluppo)

Piastra fondazione

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3) H + V

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
17	8.14	-130.62	4.94	-51.49	-154.92	MAX
11	-99.71	-322.07	0.00	0.00	-148.24	MIN
3	0.12	0.07	0.04	0.22	3.55	MAX
11	-99.71	-322.07	0.00	0.00	-148.24	MIN
6	-74.31	-308.45	5.53	35.10	-35.89	MAX
10	-74.31	-308.45	-5.53	-35.10	-35.89	MIN
16	8.14	-130.62	-4.94	51.49	-154.92	MAX
17	8.14	-130.62	4.94	-51.49	-154.92	MIN
7	-88.30	-294.35	0.00	0.00	24.23	MAX
12	6.73	-215.79	0.00	0.00	-214.33	MIN

Combinazione n° 2 - STR (A1-M1-R3) H - V

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
13	10.00	-292.13	-0.94	12.31	-184.12	MAX
7	-121.29	-404.31	0.00	0.00	-80.45	MIN
25	2.13	1.54	-1.67	-0.07	-46.23	MAX
10	-108.39	-417.16	-13.29	-24.44	-115.84	MIN
6	-108.39	-417.16	13.29	24.44	-115.84	MAX
10	-108.39	-417.16	-13.29	-24.44	-115.84	MIN
16	8.14	-130.62	-4.94	51.49	-154.92	MAX
17	8.14	-130.62	4.94	-51.49	-154.92	MIN
7	-88.30	-294.35	0.00	0.00	24.23	MAX
12	8.73	-277.71	0.00	0.00	-271.01	MIN

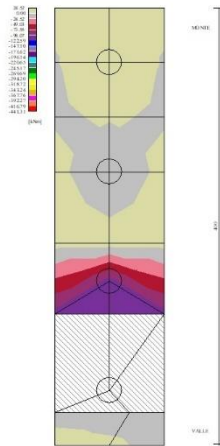


Fig. 9 - Piastra fondazione - Momenti Mx (Combinazione n° 2)

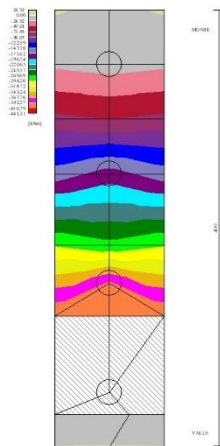


Fig. 10 - Piastra fondazione - Momenti My (Combinazione n° 2)

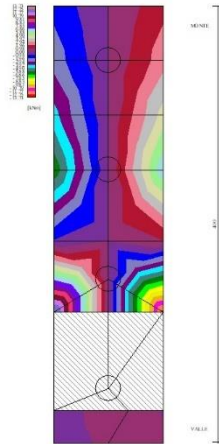


Fig. 11 - Piastra fondazione - Momento Mxy (Combinazione n° 2)

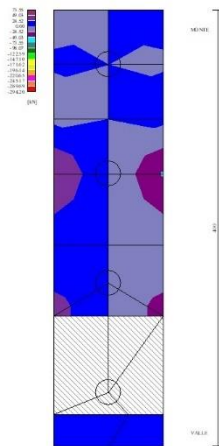


Fig. 12 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

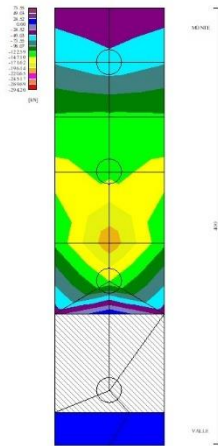


Fig. 13 - Piastra fondazione - Taglio T_{yMAX} (Combinazione n° 1)

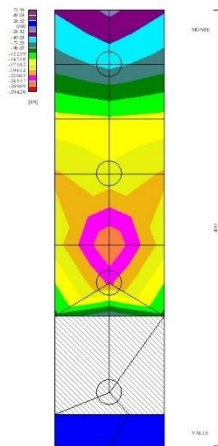


Fig. 14 - Piastra fondazione - Taglio T_{yMIN} (Combinazione n° 2)

Risultati per involucro

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	95.03	23.33	87.26	37.63	2.80	-3.93
	Incremento di spinta sismica		78.20	71.80	30.97	2.80	-3.00
	Peso/Inerzia muro			43.58	181.04/21.79	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			70.64	293.44/35.32	1.40	-2.50
	Resistenza pali			-5255.57			

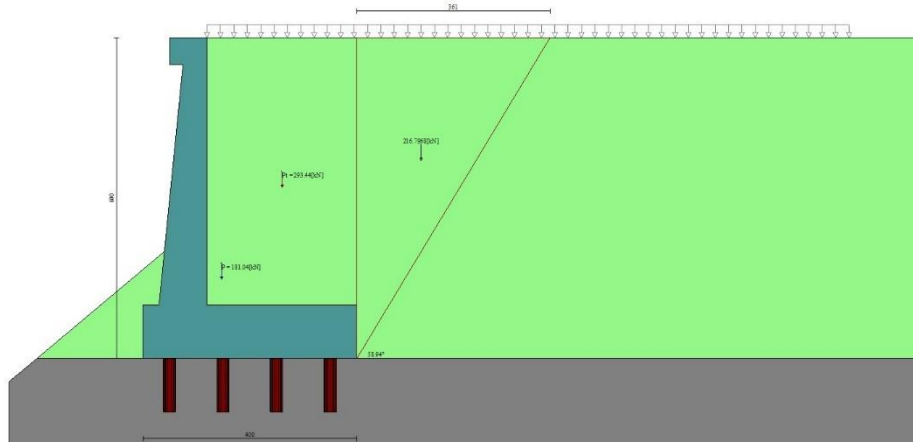


Fig. 19 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

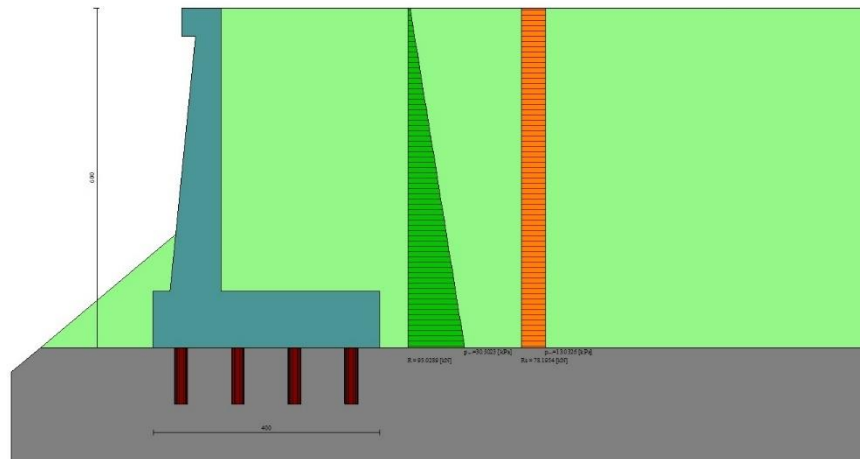


Fig. 20 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

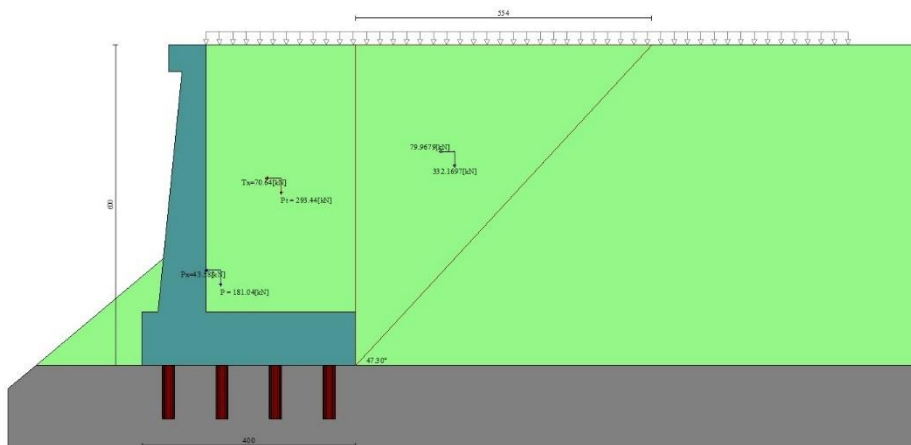


Fig. 21 - Cuneo di spinta (combinazione sismica) (Combinazione n° 1)

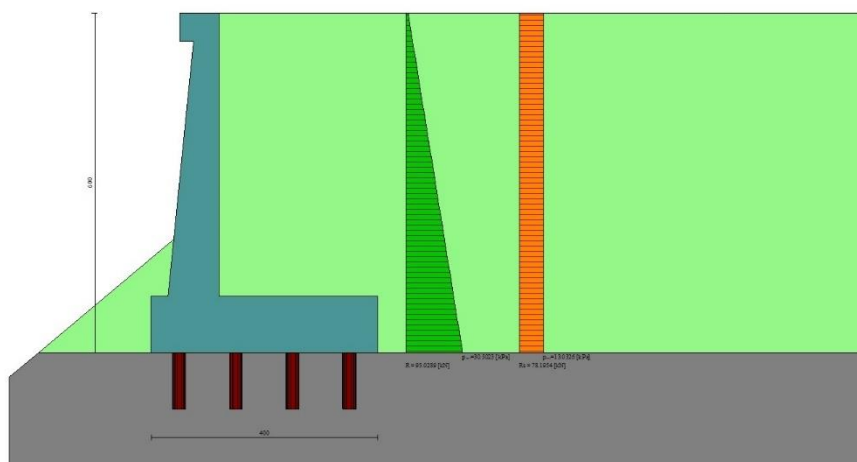


Fig. 22 - Diagramma delle pressioni (combinazione sismica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]
M _s	Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc	Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	Mr [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	600.20	273.29	721.08	1427.43	0.823
2 - STR (A1-M1-R3)	479.15	257.49	797.58	1276.30	1.000
3 - GEO (A2-M2-R2)	600.20	273.29	721.08	1427.43	0.823
4 - GEO (A2-M2-R2)	479.15	257.49	797.58	1276.30	1.000

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
Ip	Indice palo

N Sforzo normale, espresso in [kN]
M Momento, espresso in [kNm]
T Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N	M	T
		[kN]	[kNm]	[kN]
1 - STR (A1-M1-R3) H + V	1	2.01	0.00	-68.32
	2	199.40	0.00	-68.32
	3	100.70	0.00	-68.32
	4	298.09	0.00	-68.32

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_{QLIM} Coeff. di sicurezza a carico limite
FS_{STAB} Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS_{HYD} Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS_{SUPL} Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)	H + V	19.231					
2 - STR (A1-M1-R3)	H - V	19.231					
3 - GEO (A2-M2-R2)	H + V				2.034		
4 - GEO (A2-M2-R2)	H - V				1.989		

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	R	FS
	[m]	[m]	
4 - GEO (A2-M2-R2) H - V		-4.50; 4.00	17.39

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

M_x, M_y Momenti flettenti, espresso in [kNm]
M_{xy} Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
T_x, T_y Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)
I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

n°	X	N _{min}	N _{max}	T _{min}	T _{max}	M _{min}	M _{max}
	[m]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kNm]	[kNm]
1	0.00	3.07	3.43	0.00	0.00	0.38	0.43
2	-0.10	4.34	5.04	1.16	1.38	0.36	0.39
3	-0.20	5.65	6.69	2.37	2.81	0.44	0.49
4	-0.30	7.00	8.39	3.63	4.30	0.63	0.71
5	-0.40	8.39	10.14	4.94	5.83	0.93	1.06
6	-0.50	9.83	11.93	6.30	7.42	1.36	1.56
7	-0.60	11.30	13.77	7.72	9.05	1.91	2.20
8	-0.70	12.82	15.65	9.18	10.74	2.59	2.99
9	-0.80	14.37	17.59	10.69	12.47	3.41	3.94
10	-0.90	15.97	19.57	12.26	14.26	4.36	5.04
11	-1.00	17.61	21.59	13.87	16.10	5.46	6.31
12	-1.10	19.29	23.66	15.54	17.99	6.70	7.75
13	-1.20	21.01	25.78	17.26	19.93	8.10	9.35
14	-1.30	22.77	27.95	19.02	21.92	9.65	11.14

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
15	-1.40	24.57	30.16	20.84	23.96	11.37	13.10
16	-1.50	26.41	32.42	22.71	26.05	13.25	15.26
17	-1.60	28.29	34.73	24.63	28.20	15.31	17.60
18	-1.70	30.22	37.08	26.60	30.39	17.54	20.14
19	-1.80	32.18	39.48	28.63	32.63	19.95	22.88
20	-1.90	34.19	41.93	30.70	34.93	22.55	25.83
21	-2.00	36.23	44.42	32.82	37.27	25.34	28.98
22	-2.10	38.32	46.96	35.00	39.67	28.32	32.35
23	-2.20	40.45	49.55	37.22	42.12	31.50	35.94
24	-2.30	42.62	52.19	39.50	44.62	34.89	39.76
25	-2.40	44.83	54.87	41.82	47.17	38.48	43.80
26	-2.50	47.08	57.59	44.20	49.77	42.29	48.07
27	-2.60	49.37	60.37	46.63	52.42	46.32	52.58
28	-2.70	51.71	63.19	49.11	55.12	50.57	57.34
29	-2.80	54.08	66.06	51.64	57.87	55.05	62.34
30	-2.90	56.50	68.97	54.22	60.67	59.76	67.59
31	-3.00	58.95	71.93	56.85	63.53	64.71	73.10
32	-3.10	61.45	74.94	59.53	66.43	69.90	78.87
33	-3.20	63.99	78.00	62.26	69.39	75.33	84.91
34	-3.30	66.56	81.10	65.05	72.39	81.02	91.21
35	-3.40	69.18	84.25	67.88	75.45	86.96	97.79
36	-3.50	71.84	87.44	70.77	78.56	93.16	104.65
37	-3.60	74.54	90.69	73.70	81.72	99.63	111.80
38	-3.70	77.29	93.98	76.69	84.93	106.37	119.23
39	-3.80	80.07	97.31	79.73	88.19	113.38	126.96
40	-3.90	82.89	100.69	82.81	91.50	120.67	134.98
41	-4.00	85.76	104.12	85.95	94.86	128.25	143.31
42	-4.10	88.66	107.60	89.14	98.27	136.11	151.95
43	-4.20	91.61	111.12	92.38	101.73	144.27	160.90
44	-4.30	94.59	114.69	95.67	105.25	152.72	170.16
45	-4.40	97.62	118.31	99.02	108.81	161.48	179.75
46	-4.50	100.69	121.97	102.41	112.43	170.54	189.66
47	-4.60	103.80	125.68	105.85	116.09	179.92	199.90
48	-4.70	106.95	129.44	109.35	119.81	189.61	210.48
49	-4.80	110.14	133.24	112.89	123.58	199.63	221.39
50	-4.90	113.38	137.09	116.49	127.40	209.97	232.66
51	-5.00	116.65	140.99	120.13	131.27	220.64	244.27

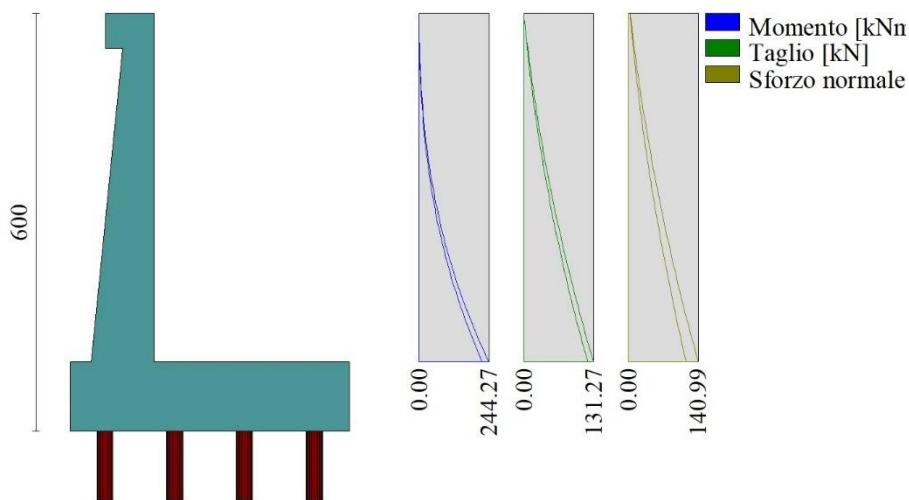


Fig. 23 - Paramento

Piastra fondazione

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
13	10.00 (2)	-292.13 (2)	-0.94 (2)	12.31 (2)	-184.12 (2)	MAX
7	-121.29 (2)	-404.31 (2)	0.00 (2)	0.00 (2)	-80.45 (2)	MIN
25	2.13 (2)	1.54 (2)	-1.67 (2)	-0.07 (2)	-46.23 (2)	MAX
10	-108.39 (2)	-417.16 (2)	-13.29 (2)	-24.44 (2)	-115.84 (2)	MIN
6	-108.39 (2)	-417.16 (2)	13.29 (2)	24.44 (2)	-115.84 (2)	MAX
10	-108.39 (2)	-417.16 (2)	-13.29 (2)	-24.44 (2)	-115.84 (2)	MIN
16	8.14 (1)	-130.62 (1)	-4.94 (1)	51.49 (1)	-154.92 (1)	MAX
17	8.14 (1)	-130.62 (1)	4.94 (1)	-51.49 (1)	-154.92 (1)	MIN
7	-88.30 (1)	-294.35 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	24.23 (1)	MAX
12	8.73 (2)	-277.71 (2)	0.00 (2)	0.00 (2)	-271.01 (2)	MIN

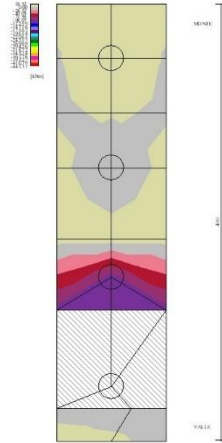


Fig. 24 - Piastra fondazione - Momento Mx (Combinazione n° 2)

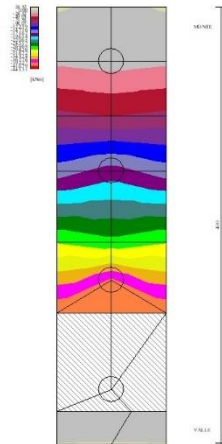


Fig. 25 - Piastra fondazione - Momento My (Combinazione n° 2)

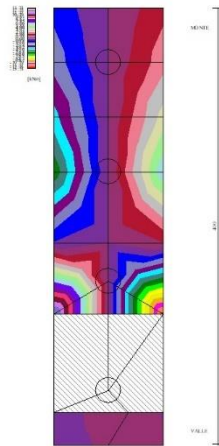


Fig. 26 - Piastra fondazione - Momento Mxy (Combinazione n° 2)

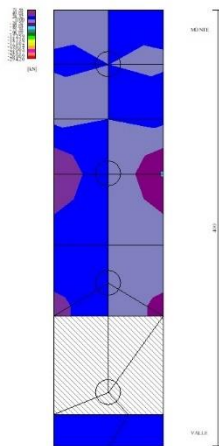


Fig. 27 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

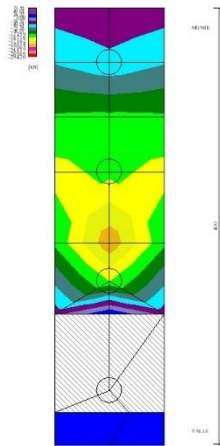


Fig. 28 - Piastra fondazione - Taglio T_{yMAX} (Combinazione n° 1)

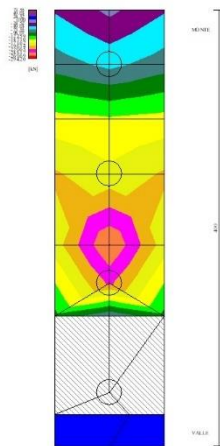


Fig. 29 - Piastra fondazione - Taglio T_{yMIN} (Combinazione n° 2)

10.3.3 Combinazione eccezionale d'urto

Dati

Materiali

Simbologia adottata

n°	Indice materiale
Descr	Descrizione del materiale
<u>Calcestruzzo armato</u>	
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]
ν	Coeff. di Poisson
n	Coeff. di omogenizzazione acciaio/cls
ntc	Coeff. di omogenizzazione cls teso/compresso

Calcestruzzo armato

n°	Descr	C	A	γ [kN/mc]	R_{ck} [kPa]	E [kPa]	v	n	ntc
1	C32/40	C32/40	B450C	24.5170	40000	33642648	0.30	15.00	0.50
2	Materiale tiranti	Rck 250	Precomp	24.5170	24517	30073438	0.30	15.00	0.50
4	C25/30	C25/30	Precomp	24.5170	30000	31447048	0.30	15.00	0.50

Acciai

Descr	f_{yk} [kPa]	f_{uk} [kPa]
B450C	450000	540000
Precomp	1569089	1863293

Tipologie pali

Simbologia adottata

n°	Indice tipologia palo
Descr	Descrizione tipologia palo
P	Contributo portanza palo (laterale e/o punta)
T	Tecnologia costruttiva (trivellato, infisso o elica continua)
V	Vincolo palo-fondazione: Cerniera o Incastro (libero o impedito di ruotare in testa)
Imat	Indice materiale che lo costituisce
BD	usa metodo di Bustamante-Doix
PN	Portanza nota
Pp, PI	Portanza di punta e laterale caratteristica, espressa in [kN]

n°	Descr	P	T	V	Imat	BD	PN	Pp	PI
1	micropalo	Laterale + Punta	Trivellato	Cerniera	4	NO	SI	10000.00	10000.00

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 espressa in [m]
Y	ordinata del punto espressa in [m]
A	inclinazione del tratto espressa 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 40.000 [°]

Geometria muro

Geometria paramento e fondazione

Lunghezza muro 1.00 [m]

Paramento

Materiale C32/40
 Altezza paramento 5.00 [m]
 Altezza paramento libero 4.00 [m]
 Spessore in sommità 0.40 [m]
 Spessore all'attacco con la fondazione 0.90 [m]
 Inclinazione paramento esterno 5.70 [°]
 Inclinazione paramento interno 0.00 [°]

Mensola di marciapiede

Posizione rispetto alla testa del muro 0.00 [m]
 Lunghezza 0.30 [m]
 Spessore all'estremità libera 0.50 [m]
 Spessore all'incastro 0.50 [m]

Fondazione

Materiale	C32/40	
Lunghezza mensola di valle	0.30	[m]
Lunghezza mensola di monte	2.80	[m]
Lunghezza totale	4.00	[m]
Inclinazione piano di posa	0.00	[°]
Spessore	1.00	[m]
Spessore magrone	0.00	[m]

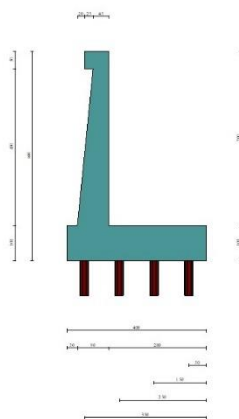


Fig. 1 - Sezione quotata del muro

Descrizione pali di fondazione

Simbologia adottata

- n° numero d'ordine della fila
- X ascissa della fila misurata dallo spigolo di monte della fondazione espressa in [m]
- I interasse tra i pali, espressa in [m]
- f franco laterale (distanza minima dal bordo laterale), espressa in [m]
- Np Numero di pali della fila
- D diametro dei pali della fila espresso in [cm]
- L lunghezza dei pali della fila espressa in [m]
- α inclinazione dei pali della fila rispetto alla verticale espressa in [°]
- ALL allineamento dei pali della fila rispetto al baricentro della fondazione (CENTRATI o SFALSATI)

n°	Tipologia	X [m]	I [m]	f [m]	Np	D [cm]	L [m]	α [°]	ALL
1	micropalo	0.50	1.00	0.20	1	25.00	6.00	0.00	Centrati
2	micropalo	1.50	1.00	0.20	1	25.00	6.00	0.00	Centrati
3	micropalo	2.50	1.00	0.20	1	25.00	6.00	0.00	Centrati
4	micropalo	3.50	1.00	0.20	1	25.00	6.00	0.00	Centrati

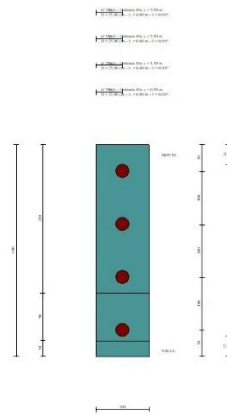


Fig. 2 - Pianta pali

Descrizione terreni

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 [°]
δ	Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
c	Coesione espressa in [kPa]
c_a	Adesione terra-muro espressa in [kPa]
Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix	
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_{sat} [kN/mc]	ϕ [°]	δ [°]	c [kPa]	c_a [kPa]	Cesp	τ_l [kPa]	
1	rilevato stradale	20.0000	20.0000	35.000	23.330	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	23.333	0	0			(MIN)
				35.000	23.333	0	0			(MED)
2	unità SRa	24.0000	24.0000	40.000	40.000	45	23	1.000	0	(CAR)
				40.000	40.000	45	23			(MIN)
				40.000	40.000	45	23			(MED)
3	unità Ra	20.0000	20.0000	35.000	35.000	0	0	1.000	0	(CAR)
				35.000	35.000	0	0			(MIN)
				35.000	35.000	0	0			(MED)

Stratigrafia

Simbologia adottata

n°	Indice dello strato
H	Spessore dello strato espresso in [m]
α	Inclinazione espressa in [°]
Terreno	Terreno dello strato
Kwn, Kwt	Costante di Winkler normale e tangenziale alla superficie espressa in Kg/cm ² /cm
Per calcolo pali (solo se presenti)	
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)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')

Kststa, Kstsis Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H [m]	α [°]	Terreno	Kwn [Kg/cm ²]	Kwt [Kg/cm ²]	Kw [Kg/cm ²]	Ks	Cesp	Kststa	Kstsis
1	6.00	0.000	rilevato stradale	0.000	0.000	1.000	0.500	1.000	---	---
2	3.00	0.000	unità Ra	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---
3	5.00	0.000	unità SRa	0.000	0.000	100.000	1.000	0.000	---	---

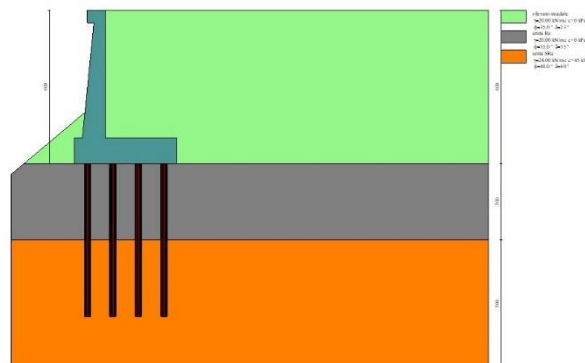


Fig. 3 - Stratigrafia

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 espressa in [m]
X _f	Ascissa del punto finale del carico ripartito espressa in [m]
Q _i	Intensità del carico per x=X _i espressa in [kN]
Q _f	Intensità del carico per x=X _f espressa in [kN]

Condizione n° 1 (pavimentazione stradale) - PERMANENTE NS

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	12.00	4.8000	4.8000

Condizione n° 2 (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	-0.40; 0.00	53.0000	0.0000	53.0000				

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	1.00	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	1.00	1.00	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	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Variabili da traffico	Favorevoli	$\gamma_{QT, fav}$	0.00	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	1.00	1.00	1.00	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	1.00	1.00	1.00

Parametro		Combinazioni statiche		Combinazioni sismiche	
		M1	M2	M1	M2
Coesione efficace	γ_c	1.00	1.00	1.00	1.00
Resistenza non drenata	γ_{cu}	1.00	1.00	1.00	1.00
Peso nell'unità di volume	γ_r	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
Ribaltamento	--	--	1.15	--	--	1.00
Stabilità fronte di scavo	--	1.10	--	--	1.20	--

Carichi verticali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

Resistenza		Pali infissi			Pali trivellati			Pali ad elica continua		
		R1	R2	R3	R1	R2	R3	R1	R2	R3
Punta	γ_b	--	--	1.15	--	--	1.35	--	--	1.30
Laterale compressione	γ_s	--	--	1.15	--	--	1.15	--	--	1.15
Totale compressione	γ_t	--	--	1.15	--	--	1.30	--	--	1.25
Laterale trazione	γ_{st}	--	--	1.25	--	--	1.25	--	--	1.25

Carichi trasversali. Coeff. parziali γ_R da applicare alle resistenze caratteristiche

		R1	R2	R3
Trasversale	γ_t	--	--	1.30

Coefficienti di riduzione ζ per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagate 1

$\zeta_3=1.70$ $\zeta_4=1.70$

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):

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

I valori dei coeff. $\Psi_{0,j}$, $\Psi_{1,j}$, $\Psi_{2,j}$ sono definiti nelle singole condizioni variabili, per 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)

Condizione	γ	Ψ	Effetto
Peso muro	1.00	--	Favorevole
Peso terrapieno	1.00	--	Favorevole
Spinta terreno	1.00	--	Sfavorevole
pavimentazione stradale	1.00	--	Sfavorevole
urto	1.00	1.00	Sfavorevole

Combinazione n° 2 - GEO (A2-M2-R2)

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

Dati sismici

Comune Poggio San Lorenzo
 Provincia Rieti
 Regione Lazio

Latitudine	42.242518
Longitudine	12.826850
Indice punti di interpolazione	26963 - 26964 - 26742 - 26741
Vita nominale	50 anni
Classe d'uso	IV
Tipo costruzione	Normali affollamenti
Vita di riferimento	100 anni

	Simbolo	U.M.	SLU	SLE
Accelerazione al suolo	a_g	[m/s ²]	1.968	0.896
Accelerazione al suolo	a_g/g	[%]	0.201	0.091
Massimo fattore amplificazione spettro orizzontale	F0		2.477	2.443
Periodo inizio tratto spettro a velocità costante	Tc*		0.334	0.295
Tipo di sottosuolo - Coefficiente stratigrafico	Ss		B	1.200
Categoria topografica - Coefficiente amplificazione topografica	St		T1	1.000

Stato limite ...	Coeff. di riduzione β_m	kh	kv
Ultimo	1.000	24.074	12.037
Ultimo - Ribaltamento	1.000	24.074	12.037
Esercizio	1.000	10.957	5.479

Nel calcolo non è stato portato in conto il sisma verticale
Forma diagramma incremento sismico **Rettangolare**

Opzioni di calcolo

Spinta

Metodo di calcolo della spinta	Culmann
Tipo di spinta	Spinta a riposo
Terreno a bassa permeabilità	NO
Superficie di spinta limitata	NO

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	SI
Considera terreno sulla fondazione di valle	SI
Considera spinta e peso acqua fondazione di valle	NO

Spostamenti

Modello a blocchi	
Non è stato richiesto il calcolo degli spostamenti	
Spostamento limite	10.00 [cm]

Opzioni calcolo pali

Portanza verticale

Metodo di calcolo della portanza alla punta	Berezantzev
Metodo di calcolo della portanza alla laterale	Integrazione delle tensioni tangenziali ($k_s \sigma_v \tan(\delta) + c_a$)
Correzione angolo di attrito in funzione del tipo di palo (infisso/trivellato)	Attiva
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza alla punta σ_v con la profondità	Pressione geostatica
Andamento pressione verticale nel calcolo della portanza laterale	Pressione geostatica

Portanza trasversale

Costante di Winkler: da strato	Critero rottura palo-terreno
- Spostamento limite	Non attivo
- Pressione limite	Pressione passiva con moltiplicatore M=3.00
- Palo infinitamente elastico	Non attivo

Cedimenti

Metodo di calcolo	Metodo agli elementi finiti
Spostamento limite alla punta	1.00 [cm]
Spostamento limite laterale	3.00 [cm]

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	145.50	23.33	133.60	57.62	2.80	-3.60
	Peso/Inerzia muro			0.00	181.04/0.00	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	293.44/0.00	1.40	-2.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	4.74	-1.04	-4.60
	Risultante forze sul muro			53.00	0.00	--	--
	Resistenza pali			-206.05			

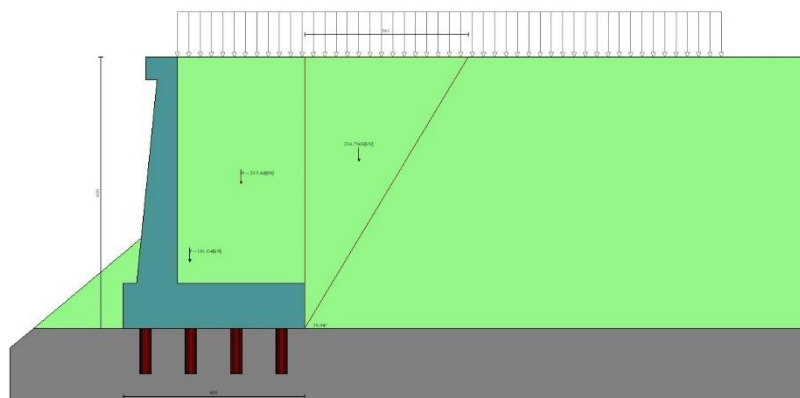


Fig. 4 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

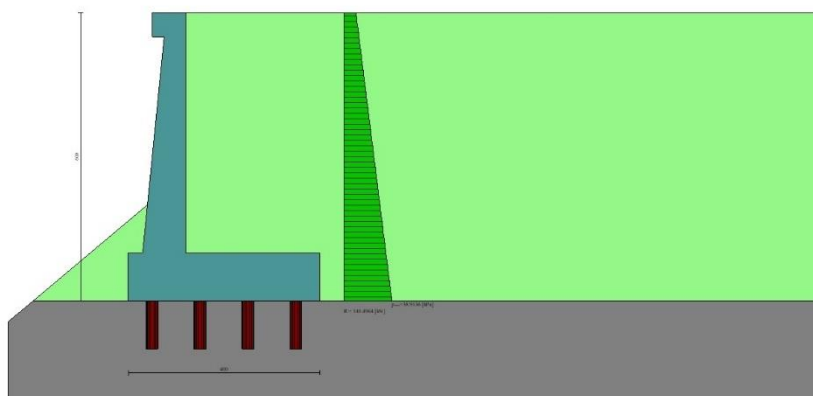


Fig. 5 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]

M_s Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	536.84	186.60	691.01	1260.38	0.939
2 - GEO (A2-M2-R2)	536.84	186.60	691.01	1260.38	0.939

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb Indice/Tipo combinazione
Ip Indice palo
N Sforzo normale, espresso in [kN]
M Momento, espresso in [kNm]
T Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	-16.93	0.00	-46.65
	2	83.83	0.00	-46.65
	3	184.59	0.00	-46.65
	4	285.36	0.00	-46.65

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_{QLIM} Coeff. di sicurezza a carico limite
FS_{STAB} Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS_{HYD} Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS_{SUPL} Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		1.104					
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.952		

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
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 3.50	16.93	2.952

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

M_x, M_y Momenti flettenti, espresso in [kNm]
M_{xy} Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
T_x, T_y Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)
I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

n°	X [m]	N [kN]	T [kN]	M [kNm]
1	0.00	3.07	53.00	53.38
2	-0.10	4.39	53.77	58.65
3	-0.20	5.76	54.59	63.99
4	-0.30	7.18	55.46	69.39
5	-0.40	8.64	56.37	74.87
6	-0.50	10.14	57.32	80.43
7	-0.60	11.68	58.32	86.08
8	-0.70	13.27	59.36	91.81
9	-0.80	14.91	60.45	97.63
10	-0.90	16.58	61.58	103.55
11	-1.00	18.31	62.76	109.57
12	-1.10	20.07	63.98	115.70
13	-1.20	21.88	65.25	121.93
14	-1.30	23.73	66.56	128.27
15	-1.40	25.63	67.92	134.73
16	-1.50	27.57	69.32	141.31
17	-1.60	29.55	70.77	148.01
18	-1.70	31.58	72.26	154.85
19	-1.80	33.65	73.80	161.81
20	-1.90	35.77	75.38	168.91
21	-2.00	37.93	77.01	176.15
22	-2.10	40.13	78.68	183.54
23	-2.20	42.38	80.39	191.07
24	-2.30	44.67	82.16	198.76
25	-2.40	47.00	83.96	206.61
26	-2.50	49.38	85.81	214.61
27	-2.60	51.80	87.71	222.78
28	-2.70	54.27	89.65	231.12
29	-2.80	56.78	91.64	239.64
30	-2.90	59.33	93.67	248.33
31	-3.00	61.93	95.74	257.20
32	-3.10	64.57	97.86	266.26
33	-3.20	67.26	100.03	275.50
34	-3.30	69.99	102.24	284.94
35	-3.40	72.76	104.49	294.58
36	-3.50	75.58	106.79	304.42
37	-3.60	78.44	109.14	314.47
38	-3.70	81.34	111.53	324.72
39	-3.80	84.29	113.96	335.19
40	-3.90	87.28	116.44	345.88
41	-4.00	90.32	118.96	356.79
42	-4.10	93.40	121.53	367.93
43	-4.20	96.52	124.15	379.29
44	-4.30	99.69	126.81	390.89
45	-4.40	102.90	129.51	402.73
46	-4.50	106.16	132.26	414.81
47	-4.60	109.46	135.05	427.14
48	-4.70	112.80	137.89	439.72
49	-4.80	116.19	140.78	452.55
50	-4.90	119.62	143.70	465.65
51	-5.00	123.09	146.68	479.00

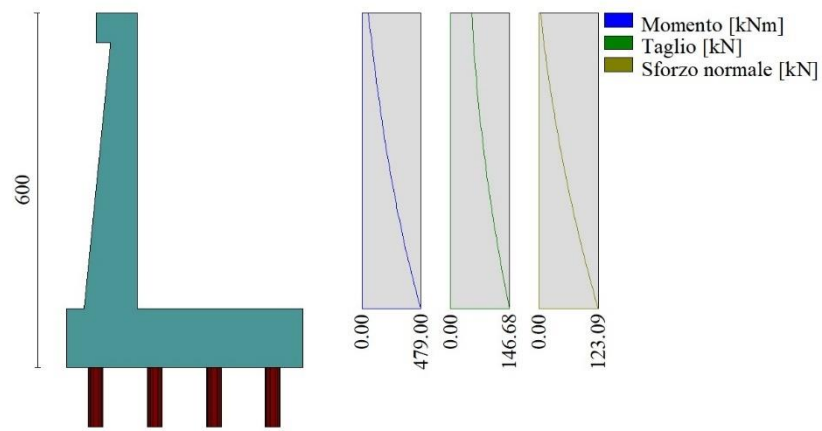


Fig. 6 - Paramento (Inviluppo)

Piastra fondazione

Combinazione n° 1 - STR (A1-M1-R3)

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
12	7.98	-258.00	0.00	0.00	-252.50	MAX
7	-109.75	-365.83	0.00	0.00	-36.06	MIN
26	1.50	0.95	1.57	0.67	-43.49	MAX
10	-95.97	-379.50	-10.22	-29.52	-82.86	MIN
6	-95.97	-379.50	10.22	29.52	-82.86	MAX
10	-95.97	-379.50	-10.22	-29.52	-82.86	MIN
16	6.89	-151.49	-6.06	41.17	-185.19	MAX
17	6.89	-151.49	6.06	-41.17	-185.19	MIN
1	-0.63	-2.11	-0.23	0.00	6.42	MAX
12	7.98	-258.00	0.00	0.00	-252.50	MIN

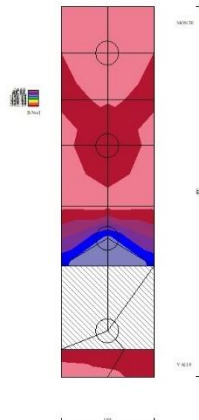


Fig. 7 - Piastra fondazione - Momenti Mx (Combinazione n° 1)

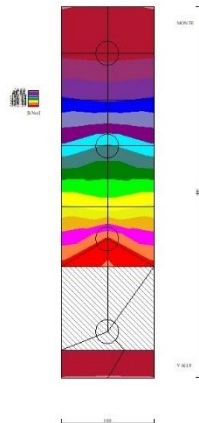


Fig. 8 - Piastra fondazione - Momenti My (Combinazione n° 1)

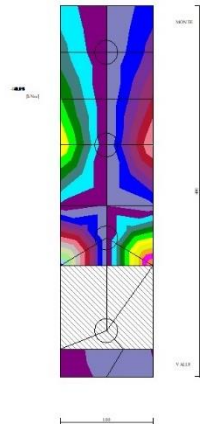


Fig. 9 - Piastra fondazione - Momento Mxy (Combinazione n° 1)

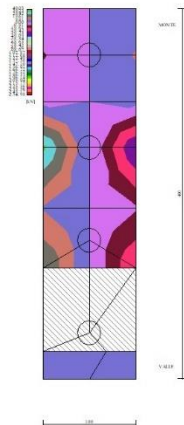


Fig. 10 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

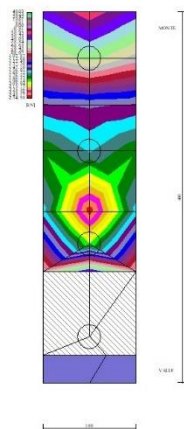


Fig. 11 - Piastra fondazione - Taglio Ty (Combinazione n° 1)

Risultati per involucro

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	145.50	23.33	133.60	57.62	2.80	-3.60
	Peso/Inerzia muro			0.00	181.04/0.00	0.27	-4.22
	Peso/Inerzia terrapieno			0.00	293.44/0.00	1.40	-2.50
	Peso/Inerzia terreno sulla fondazione di valle			0.00	4.74	-1.04	-4.60
	Risultante forze sul muro			53.00	0.00	--	--
	Resistenza pali			-206.05			

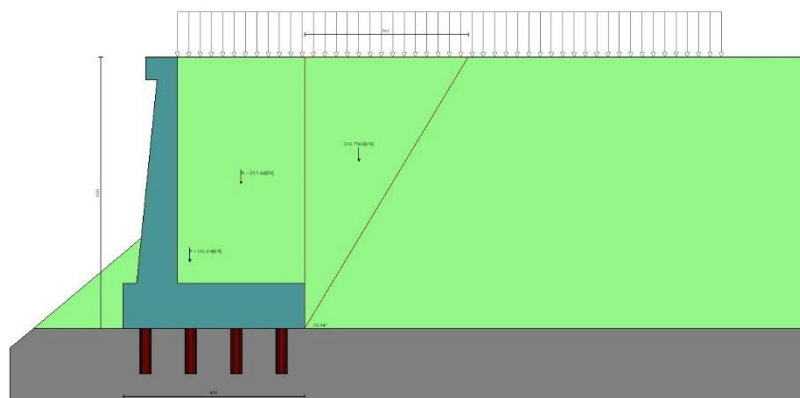


Fig. 16 - Cuneo di spinta (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

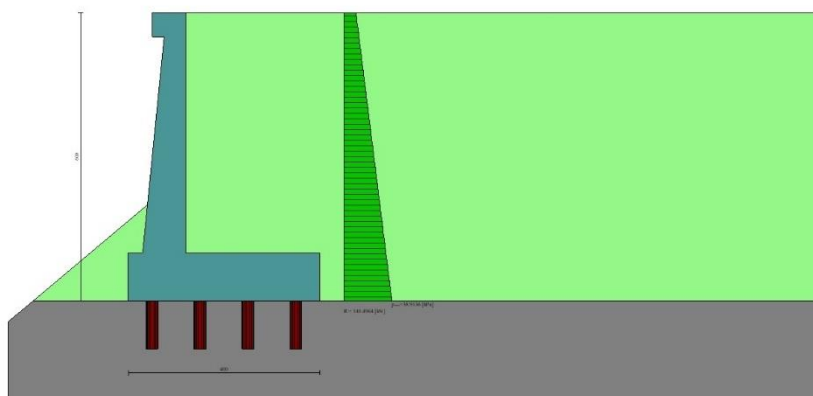


Fig. 17 - Diagramma delle pressioni (combinazione statica) (Combinazione n° 1)

Risultanti globali

Simbologia adottata

Cmb	Indice/Tipo combinazione
N	Componente normale al piano di posa, espressa in [kN]
T	Componente parallela al piano di posa, espressa in [kN]
Mr	Momento ribaltante, espresso in [kNm]

M_s Momento stabilizzante, espresso in [kNm]
ecc Eccentricità risultante, espressa in [m]

Ic	N [kN]	T [kN]	M _r [kNm]	M _s [kNm]	ecc [m]
1 - STR (A1-M1-R3)	536.84	186.60	691.01	1260.38	0.939
2 - GEO (A2-M2-R2)	536.84	186.60	691.01	1260.38	0.939

Scarichi in testa ai pali

Simbologia adottata

Cmb Indice/Tipo combinazione
Ip Indice palo
N Sforzo normale, espresso in [kN]
M Momento, espresso in [kNm]
T Taglio, espresso in [kN]

Cmb	Ip	N [kN]	M [kNm]	T [kN]
1 - STR (A1-M1-R3)	1	-16.93	0.00	-46.65
	2	83.83	0.00	-46.65
	3	184.59	0.00	-46.65
	4	285.36	0.00	-46.65

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_{QLIM} Coeff. di sicurezza a carico limite
FS_{STAB} Coeff. di sicurezza a stabilità globale
FS_{HYD} Coeff. di sicurezza a sifonamento
FS_{SUPL} Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS _{SCO}	FS _{RIB}	FS _{QLIM}	FS _{STAB}	FS _{HYD}	FS _{SUPL}
1 - STR (A1-M1-R3)		1.104					
2 - GEO (A2-M2-R2)					2.952		

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
2 - GEO (A2-M2-R2)	-4.50; 3.50	16.93	2.952

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)

Elementi calcolati a piastra

Simbologia adottata

M_x, M_y Momenti flettenti, espresso in [kNm]
M_{xy} Momento torcente, espresso in [kNm]. Positivo se diretto da monte verso valle
T_x, T_y Tagli, espresso in [kN]. Positivo se tende le fibre contro terra (a monte)
I momenti flettenti sono positivi se tendono le fibre inferiori (intradosso fondazione, paramento esterno)

Paramento

n°	X [m]	Nmin [kN]	Nmax [kN]	Tmin [kN]	Tmax [kN]	Mmin [kNm]	Mmax [kNm]
1	0.00	3.07	3.07	53.00	53.00	53.38	53.38
2	-0.10	4.39	4.39	53.77	53.77	58.65	58.65
3	-0.20	5.76	5.76	54.59	54.59	63.99	63.99
4	-0.30	7.18	7.18	55.46	55.46	69.39	69.39
5	-0.40	8.64	8.64	56.37	56.37	74.87	74.87
6	-0.50	10.14	10.14	57.32	57.32	80.43	80.43
7	-0.60	11.68	11.68	58.32	58.32	86.08	86.08
8	-0.70	13.27	13.27	59.36	59.36	91.81	91.81
9	-0.80	14.91	14.91	60.45	60.45	97.63	97.63
10	-0.90	16.58	16.58	61.58	61.58	103.55	103.55
11	-1.00	18.31	18.31	62.76	62.76	109.57	109.57
12	-1.10	20.07	20.07	63.98	63.98	115.70	115.70
13	-1.20	21.88	21.88	65.25	65.25	121.93	121.93
14	-1.30	23.73	23.73	66.56	66.56	128.27	128.27
15	-1.40	25.63	25.63	67.92	67.92	134.73	134.73
16	-1.50	27.57	27.57	69.32	69.32	141.31	141.31
17	-1.60	29.55	29.55	70.77	70.77	148.01	148.01
18	-1.70	31.58	31.58	72.26	72.26	154.85	154.85
19	-1.80	33.65	33.65	73.80	73.80	161.81	161.81
20	-1.90	35.77	35.77	75.38	75.38	168.91	168.91
21	-2.00	37.93	37.93	77.01	77.01	176.15	176.15
22	-2.10	40.13	40.13	78.68	78.68	183.54	183.54
23	-2.20	42.38	42.38	80.39	80.39	191.07	191.07
24	-2.30	44.67	44.67	82.16	82.16	198.76	198.76
25	-2.40	47.00	47.00	83.96	83.96	206.61	206.61
26	-2.50	49.38	49.38	85.81	85.81	214.61	214.61
27	-2.60	51.80	51.80	87.71	87.71	222.78	222.78
28	-2.70	54.27	54.27	89.65	89.65	231.12	231.12
29	-2.80	56.78	56.78	91.64	91.64	239.64	239.64
30	-2.90	59.33	59.33	93.67	93.67	248.33	248.33
31	-3.00	61.93	61.93	95.74	95.74	257.20	257.20
32	-3.10	64.57	64.57	97.86	97.86	266.26	266.26
33	-3.20	67.26	67.26	100.03	100.03	275.50	275.50
34	-3.30	69.99	69.99	102.24	102.24	284.94	284.94
35	-3.40	72.76	72.76	104.49	104.49	294.58	294.58
36	-3.50	75.58	75.58	106.79	106.79	304.42	304.42
37	-3.60	78.44	78.44	109.14	109.14	314.47	314.47
38	-3.70	81.34	81.34	111.53	111.53	324.72	324.72
39	-3.80	84.29	84.29	113.96	113.96	335.19	335.19
40	-3.90	87.28	87.28	116.44	116.44	345.88	345.88
41	-4.00	90.32	90.32	118.96	118.96	356.79	356.79
42	-4.10	93.40	93.40	121.53	121.53	367.93	367.93
43	-4.20	96.52	96.52	124.15	124.15	379.29	379.29
44	-4.30	99.69	99.69	126.81	126.81	390.89	390.89
45	-4.40	102.90	102.90	129.51	129.51	402.73	402.73
46	-4.50	106.16	106.16	132.26	132.26	414.81	414.81
47	-4.60	109.46	109.46	135.05	135.05	427.14	427.14
48	-4.70	112.80	112.80	137.89	137.89	439.72	439.72
49	-4.80	116.19	116.19	140.78	140.78	452.55	452.55
50	-4.90	119.62	119.62	143.70	143.70	465.65	465.65
51	-5.00	123.09	123.09	146.68	146.68	479.00	479.00

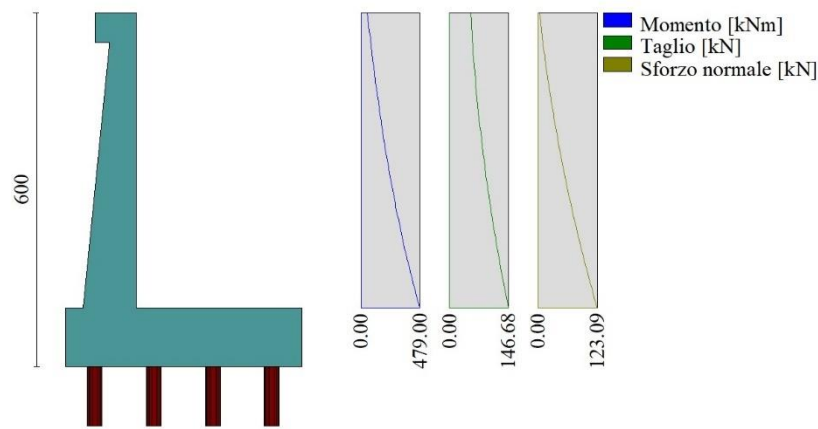


Fig. 18 - Paramento

Piastra fondazione

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
12	7.98 (1)	-258.00 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	-252.50 (1)	MAX

In	Mx [kNm]	My [kNm]	Mxy [kNm]	Tx [kN]	Ty [kN]	
7	-109.75 (1)	-365.83 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	-36.06 (1)	MIN
26	1.50 (1)	0.95 (1)	1.57 (1)	0.67 (1)	-43.49 (1)	MAX
10	-95.97 (1)	-379.50 (1)	-10.22 (1)	-29.52 (1)	-82.86 (1)	MIN
6	-95.97 (1)	-379.50 (1)	10.22 (1)	29.52 (1)	-82.86 (1)	MAX
10	-95.97 (1)	-379.50 (1)	-10.22 (1)	-29.52 (1)	-82.86 (1)	MIN
16	6.89 (1)	-151.49 (1)	-6.06 (1)	41.17 (1)	-185.19 (1)	MAX
17	6.89 (1)	-151.49 (1)	6.06 (1)	-41.17 (1)	-185.19 (1)	MIN
1	-0.63 (1)	-2.11 (1)	-0.23 (1)	0.00 (1)	6.42 (1)	MAX
12	7.98 (1)	-258.00 (1)	0.00 (1)	0.00 (1)	-252.50 (1)	MIN

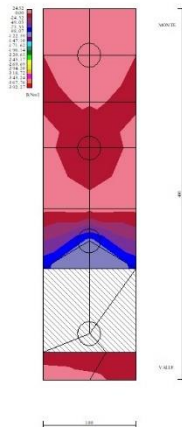


Fig. 19 - Piastra fondazione - Momento Mx (Combinazione n° 1)

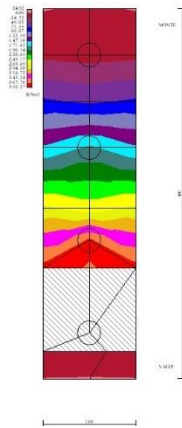


Fig. 20 - Piastra fondazione - Momento My (Combinazione n° 1)

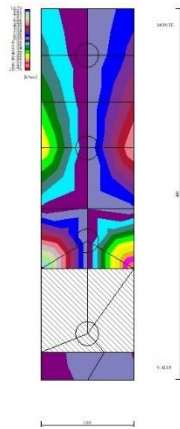


Fig. 21 - Piastra fondazione - Momento Mxy (Combinazione n° 1)

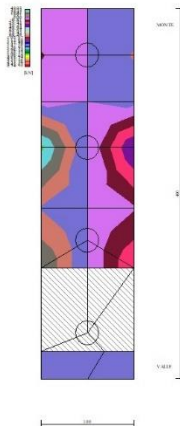


Fig. 22 - Piastra fondazione - Taglio Tx (Combinazione n° 1)

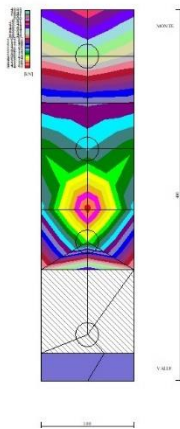


Fig. 23 - Piastra fondazione - Taglio Ty (Combinazione n° 1)