







S.S. 38 - LOTTO 4: VARIANTE DI TIRANO DALLO SVINCOLO DI STAZZONA (COMPRESO) ALLO SVINCOLO DI LORETO (CON COLLEGAMENTO ALLA DOGANA DI POSCHIAVO)

**S.S. 38 - LOTTO 4: NODO DI TIRANO -
TRATTA "A" (SVINCOLO DI BIANZONE - SVINCOLO LA GANDA)
E TRATTA "B" (SVINCOLO LA GANDA - CAMPONE IN TIRANO)**

PROGETTO ESECUTIVO

 <p>STUDIO CORONA</p>	 <p>ING. RENATO DEL PRETE</p>	<p>ING. RENATO DEL PRETE</p>	 <p>Arch. Nicoletta Frattini</p>	 <p>Ing. Gabriele Incecchi</p>
	<p>Ing. Renato Vaira (Ordine degli Ingg. di Torino e Provincia n° 4663 W)</p>	 <p>Prof. Ing. Matteo Ranieri</p>	<p>SETAC Srl Servizi & Engineering Trasporti Ambiente Costruzioni</p> <p>Prof. Ing. Luigi Monterisi</p>	<p>ARKE' INGEGNERIA s.r.l.</p> <p>Ing. Gioacchino Angarano</p>
<p>VISTO: IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO</p> <p>Dott. Ing. Giancarlo LUONGO</p>	<p>RESPONSABILE DELL'INTEGRAZIONE DELLE PRESTAZIONI SPECIALISTICHE</p>  <p>Ing. Valerio BAJETTI</p>	<p>GEOLOGO</p>  <p>Dott. Geol. Francesco AMANTIA SCUDERI</p>	<p>IL COORDINATORE DELLA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE</p>  <p>Ing. Gaetano RANIERI</p>	
<p>IL02</p>	<p>I - PROGETTO STRUTTURALE - OPERE D'ARTE MINORI IL - MURI DA KM 0+024,68 A KM 0+409,30 RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO - MURO IN SX DA KM 0+025,85 A KM 0+113,30</p>			
<p>CODICE PROGETTO</p> <p>PROGETTO LIV. PROG. N. PROG.</p> <p>MI324 E 1801</p>	<p>NOME FILE</p> <p>IL02 - P00OS00STRRE01_A.dwg</p>	<p>REVISIONE</p> <p>A</p>	<p>SCALA:</p> <p>-</p>	<p>CODICE ELAB.</p> <p>P00OS00STRRE01</p>
<p>C</p>				
<p>B</p>				
<p>A</p>	<p>EMISSIONE</p>	<p>FEBBRAIO 2019</p>	<p>ING. FRANCO NACCI</p>	<p>ING. FABRIZIO BAJETTI</p>
<p>REV.</p>	<p>DESCRIZIONE</p>	<p>DATA</p>	<p>REDATTO</p>	<p>VERIFICATO</p>
				<p>ING. VALERIO BAJETTI</p>
				<p>APPROVATO</p>

SOMMARIO

1	INTRODUZIONE	3
2	DESCRIZIONE DELLE OPERE	3
3	UBICAZIONE DELL'OPERA	4
4	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	5
5	UNITA' DI MISURA	6
6	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI	6
6.1	Calcestruzzo	6
6.1.1	Calcestruzzo per opere di sottofondazione	6
6.1.2	Calcestruzzo per FONDAZIONI ED ELEVAZIONI	6
6.1.3	Caratteristiche del calcestruzzo ai fini della durabilità	7
6.1.4	Verifiche allo stato limite di apertura delle fessure	7
6.1.5	Copriferro.....	8
6.2	Acciaio.....	8
6.2.1	Acciaio per barre di armatura lenta	8
7	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA.....	9
8	VITA NOMINALE, CLASSE D'USO E PERIODO DI RIFERIMENTO	11
8.1	Vita nominale	11
8.2	Classe d'uso	11
8.3	Periodo di riferimento per l'azione sismica	12
9	METODI DI ANALISI E CRITERI DI VERIFICA.....	12
9.1	Metodo di analisi in condizioni sismiche.....	13
10	ANALISI DEI CARICHI.....	15
10.1	Carichi Permanenti g_1	15
10.1.1	Peso proprio muro di sostegno	15
10.2	Carichi Permanenti non strutturali G_2	15
10.2.1	Peso del riempimento a tergo dei muri.....	15
10.2.2	Peso del rivestimento in pietra	16
10.2.3	Spinta del terreno in condizioni statiche	16
10.3	Azioni Variabili Q.....	16
10.3.1	Azioni variabili da traffico	16
11	PROGRAMMI PER L'ANALISI AUTOMATICA.....	16
11.1	VALIDAZIONI DEL CALCOLO E CASI PROVA	17
11.2	ANALISI DELL'OPERA DI SOSTEGNO.....	17
11.2.1	Calcolo della spinta attiva con Coulomb	17
11.2.2	Calcolo della spinta attiva con Mononobe & Okabe	18
11.2.3	Carico uniforme sul terrapieno	19
11.2.4	Spinta attiva in condizioni sismiche.....	19
11.2.5	Carico limite di fondazioni superficiali su terreni.....	20
11.2.6	Analisi di stabilita'	22
12	RISULTATI DELLE VERIFICHE.....	24
12.1	Concio 1.....	24
12.2	Concio 2.....	52
12.3	Concio 3.....	79

12.4	Concio 4.....	107
12.5	Concio 5.....	135
12.6	Concio 6.....	163
12.7	Concio 7.....	191

1 INTRODUZIONE

La presente relazione è inserita nell'ambito del Progetto Esecutivo della progettazione della "SS 38 Lotto 4 Nodo di Tirano, Tratta A (Svincolo di Bianzone-Svincolo La Ganda) e Tratta B (Svincolo La Ganda-Campone di Tirano).

Nel presente documento si affrontano le problematiche progettuali connesse al dimensionamento e alla verifica del muro di sostegno in c.a. a mensola in sx dalla progressiva 0+025,85 km alla progressiva 0+113,30 km dell'asse principale.

2 DESCRIZIONE DELLE OPERE

Il muro di sostegno, della lunghezza complessiva di circa 90 metri, è composto da n. 7 conci. I conci dal n. 1 al n. 5 sono di altezza variabile; la variabilità di altezza nell'ambito dello stesso concio comporta una variabilità dello spessore alla base del muro al fine di garantire per il paramento inclinato l'angolo di inclinazione di 6°. La verifica per i primi 5 conci sarà condotta, pertanto, per la sezione di altezza massima. Si riportano le caratteristiche dei conci.

- Concio n. 1_ Muro di spessore variabile alla base da 74 a 77 cm e spessore in sommità 60x70 cm compreso di cordolo, altezza variabile da 380 cm a 410 **cm**; zattera di fondazione di larghezza pari a 440 **cm** e altezza pari a 100 **cm** con piede di monte di larghezza pari a 300 **cm** e piede di valle di larghezza da 66 a 63 cm.
- Concio n. 2_ Muro di spessore alla base da 81 a 84 **cm** e spessore in sommità 60x70 cm compreso di cordolo, altezza variabile da 450 cm a 480 **cm**; zattera di fondazione di larghezza pari a 460 **cm** e altezza pari a 110 **cm** con piede di monte di larghezza pari a 310 **cm** e piede di valle di larghezza variabile da 69 a 66 cm.
- Concio n. 3_ Muro di spessore alla base da 88 a 92 **cm** e spessore in sommità 60x70 cm compreso di cordolo, altezza variabile da 520 cm a 550 **cm**; zattera di fondazione di larghezza pari a 500 **cm** e altezza pari a 130 **cm** con piede di monte di larghezza pari a 350 **cm** e piede di valle di larghezza variabile da 62 a 58 cm.
- Concio n. 4_ Muro di spessore alla base da 100 a 105 **cm** e spessore in sommità 60x70 cm compreso di cordolo, altezza variabile da 635 cm a 680 **cm**; zattera di fondazione di larghezza pari a 550 **cm** e altezza pari a 130 **cm** con piede di monte di larghezza pari a 390 **cm** e piede di valle di larghezza variabile da 60 a 55 cm.
- Concio n. 5_ Muro di spessore alla base da 114 a 118 **cm** e spessore in sommità 60x70 cm compreso di cordolo, altezza variabile da 760 cm a 800 **cm**; zattera di fondazione di larghezza pari a 650 **cm** e altezza pari a 140 **cm** con piede di monte di larghezza pari a 470 **cm** e piede di valle di larghezza variabile da 66 a 62 cm.
- Concio n. 6_ Muro di spessore alla base pari a 128 **cm** e spessore in sommità 60x70 cm compreso di cordolo, altezza pari a 900 **cm**; zattera di fondazione di larghezza pari a 740 **cm** e altezza pari a 150 **cm** con piede di monte di larghezza pari a 551 **cm** e piede di valle pari a 61 cm.
- Concio n. 7_ Muro di spessore alla base pari a 134 **cm** e spessore in sommità 60x70 cm compreso di cordolo, altezza pari a 955 **cm**; zattera di fondazione di larghezza pari a 740 **cm** e altezza pari a 150 **cm** con piede di monte di larghezza pari a 551 **cm** e piede di valle pari a 55 cm.

Si riportano di seguito alcune immagini che descrivono tale opera.

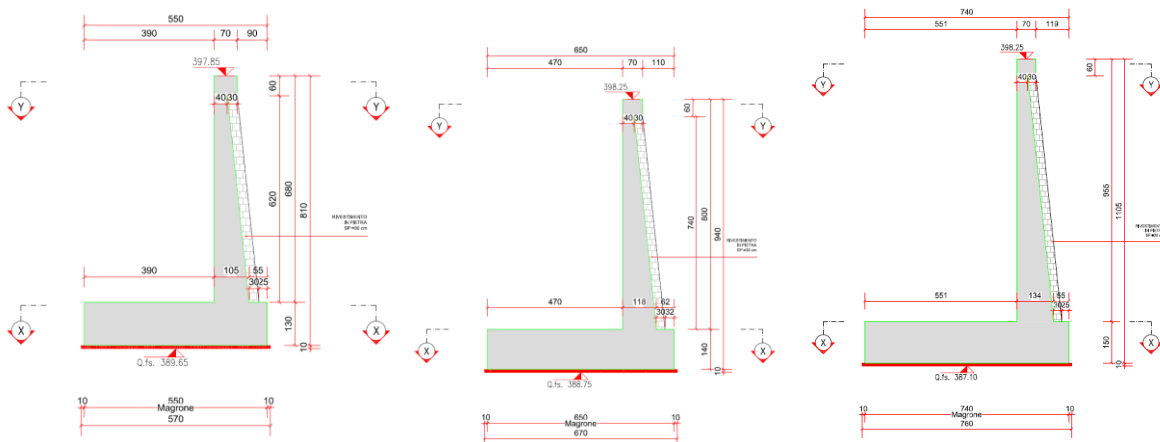


Fig. 1 Sezione trasversale conci n. 3, n. 5 e n. 7

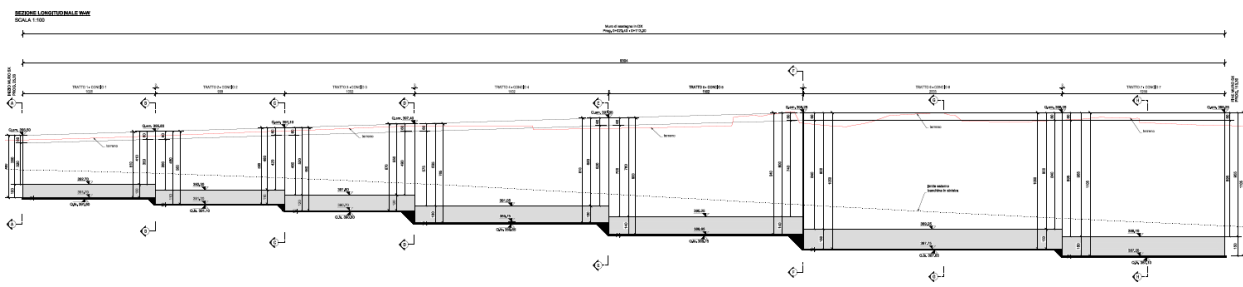


Fig. 2 Sezione longitudinale

3 UBICAZIONE DELL'OPERA

Il muro tra le progressive 0+025,85 km e 0+113,30 km è ubicato planimetricamente come mostrato nell'immagine successiva:

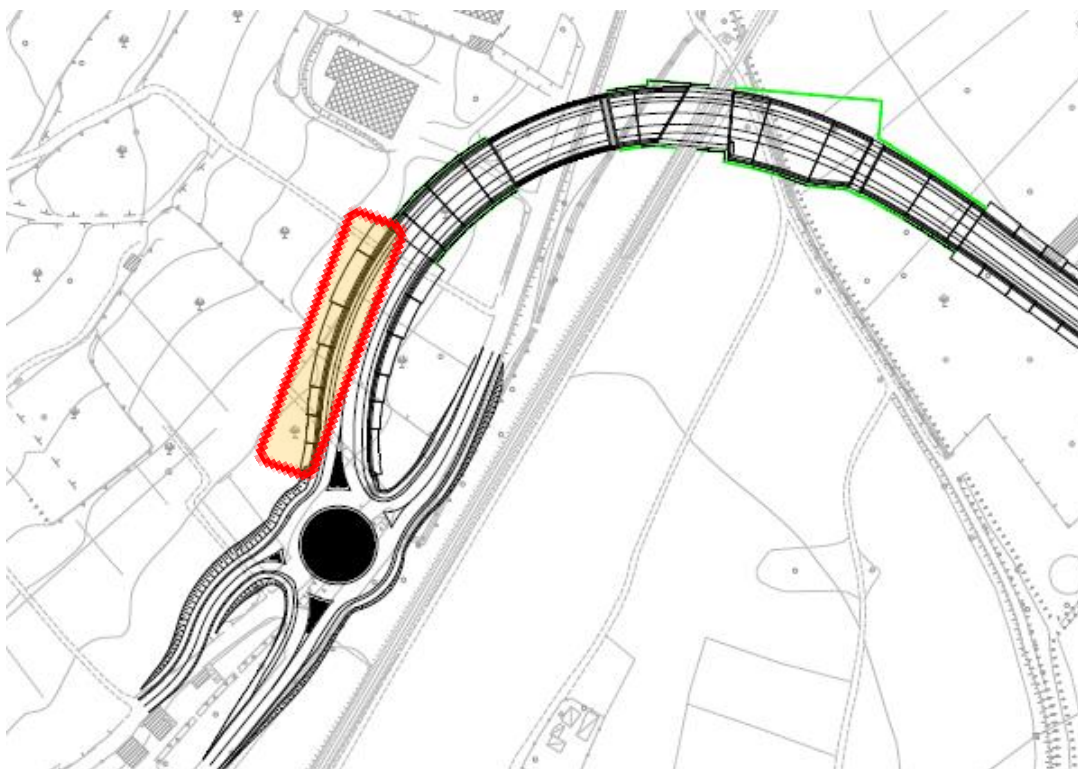


Fig. 3 Ubicazione dell'opera

4 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

La presente relazione è stata redatta in osservanza delle seguenti Normative:

- **Legge 05/01/1971 n.1086** → Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a struttura metallica
- **Legge 02/02/1974 n. 64** → Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche
- **DM 17/01/2018** → Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni
- **Circolare n. 7 del 21/01/2019 /C.S.LL.PP.** → Istruzioni per l'applicazione dell' "Aggiornamento delle Norme Tecniche per le Costruzioni" di cui al DM 17/01/2018
- **UNI EN 1992-1 (Eurocodice 2 – Parte 1)** → Progettazione delle strutture in calcestruzzo – Regole generali
- **UNI EN 1992-2 (Eurocodice 2 – Parte 2)** → Progettazione delle strutture in calcestruzzo – Ponti
- **UNI EN 1998-5 (Eurocodice 8) – Gennaio 2015** → Progettazione delle strutture per la resistenza sismica – Parte 5: Fondazioni, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici
- **UNI EN 206-1:2016** → Calcestruzzo – Specificazione, prestazione e conformità
- **UNI 11104:2016** → Calcestruzzo – Specificazione, prestazione, produzione e conformità – Istruzioni complementari per l'applicazione della EN 206-1

- Servizio Tecnico Centrale della Presidenza del Consiglio Superiore dei LL.PP. Linee guida sul calcestruzzo strutturale

5 UNITA' DI MISURA

Nei calcoli è stato fatto uso delle seguenti unità di misura:

- per i carichi: kN/m^2 , kN/m , kN
- per i momenti: kNm
- per i tagli e sforzi normali: kN
- per le tensioni: MPa
- per le accelerazioni: m/sec^2

6 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

6.1 CALCESTRUZZO

6.1.1 CALCESTRUZZO PER OPERE DI SOTTOFONDAZIONE

Per le opere di sottofondazione è stato previsto un calcestruzzo con classe di resistenza **C12/15** e classe di esposizione **X0**.

Tale calcestruzzo non ha valenza strutturale e quindi non se ne riportano le caratteristiche meccaniche.

6.1.2 CALCESTRUZZO PER FONDAZIONI ED ELEVAZIONI

Per le strutture di fondazione, interrato e contro-terra è stato previsto un calcestruzzo con classe di resistenza **C30/37** con le seguenti caratteristiche meccaniche:

Fase finale	R_{ck}	=	37.00	MPa
Resistenza a compressione cilindrica	f_{ck}	= $0.83 \times R_{ck}$	= 30.71	MPa
Resistenza cilindrica media	f_{cm}	= $f_{ck} + 8$	= 38.71	MPa
Modulo elastico	E_c	= $22000 \times (f_{cm}/10)^{0.3}$	= 33019	MPa
Coefficiente parziale di sicurezza calcestruzzo	γ_c	= 1.5		
Coefficiente per le resistenze di lunga durata	α_{cc}	= 0.85		
Resistenza a compressione di calcolo	f_{cd}	= $\alpha_{cc} \times f_{ck} / \gamma_c$	= 17.40	MPa
Resistenza a trazione media	f_{ctm}	= $0.30 \times f_{ck}^{2/3}$	= 2.94	MPa
Resistenza a trazione	f_{ctk}	= $0.7 \times f_{ctm}$	= 2.06	MPa
Resistenza a trazione di calcolo	f_{ctd}	= f_{ctk} / γ_c	= 1.37	MPa
S.L.E.				
Tensione limite di esercizio (comb. Rare)	σ_{cR}	= $f_{ck} \times 0.60$	= 18.43	MPa
Tensione limite di esercizio (comb. Quasi Perm.)	σ_{cP}	= $f_{ck} \times 0.45$	= 13.82	MPa
Classe di esposizione				XF3

6.1.3 CARATTERISTICHE DEL CALCESTRUZZO AI FINI DELLA DURABILITÀ

Al fine di valutare le caratteristiche vincolanti delle miscele di calcestruzzo nei confronti della durabilità viene fatto riferimento alla norma EN 206-1 ed alla norma UNI 11104.

Di seguito viene riportata la classe di esposizione che risulta vincolante ai fini delle caratteristiche della miscela. Inoltre, sono riportati la classe di resistenza, la dimensione massima degli aggregati, la classe di consistenza ed il copriferro minimo delle armature, tenuto anche conto della Vita Nominale dell'opera $V_N = 100$ anni:

Calcestruzzo fondazioni e elevazioni:

Classe di esposizione XF3

Classe di resistenza caratteristica a compressione: C30/37

Dimensione max aggregati fondazioni: 32 mm

Dimensione max aggregati elevazioni: 25 mm

Classe minima di consistenza: S4

Copriferro minimo: 50 mm

6.1.4 VERIFICHE ALLO STATO LIMITE DI APERTURA DELLE FESSURE

Le condizioni ambientali, ai fini della protezione contro la corrosione delle armature, sono suddivise in ordinarie, aggressive e molto aggressive in relazione a quanto indicato dalla Tab. 4.1.III delle NTC2018:

Tab. 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

Per le opere della presente relazione si adotta quanto segue:

Fondazione CLASSE DI ESPOSIZIONE XF3

Elevazione CLASSE DI ESPOSIZIONE XF3

Pertanto, nel caso in esame si ha:

Verifiche a fessurazione – condizioni ambientali aggressive – armatura poco sensibile:

Combinazione di azioni frequente: $w_k \leq w_3 = 0.3$ mm

Combinazione di azioni quasi permanente: $w_k \leq w_2 = 0.2$ mm

6.1.5 COPRIFERRO

Ai fini di preservare le armature dai fenomeni di aggressione ambientale, dovrà essere previsto un idoneo copriferro; il suo valore, misurato tra la parete interna del cassero e la generatrice dell'armatura metallica più vicina, individua il cosiddetto "copriferro nominale".

Il copriferro nominale è somma di due contributi, il copriferro minimo e la tolleranza di posizionamento.

Nel caso in oggetto si hanno i seguenti parametri:

- Classe di esposizione XF3
- Classe di resistenza caratteristica a compressione: C30/37
- Dimensione max aggregati: 25 mm
- Classe minima di consistenza: S4

Il valore del copriferro minimo è valutato secondo quanto riportato al punto C4.1.6.1.3 della Circolare n. 7. Nel caso in esame la classe di esposizione ambientale è aggressiva e si pone, come da tabella C4.1.IV un copriferro minimo pari a 30 mm. La tolleranza di posizionamento è pari a 10 mm. Inoltre, data la vita nominale della struttura pari a 100 anni, come da normativa, deve aggiungersi un copriferro aggiuntivo pari a 10 mm. Si ottiene pertanto un copriferro nominale pari a 50 mm.

Tabella C4.1.IV - Copriferri minimi in mm

			barre da c.a. elementi a piastra		barre da c.a. altri elementi		cavi da c.a.p. elementi a piastra		cavi da c.a.p. altri elementi	
C_{min}	C_o	ambiente	$C \geq C_o$	$C_{min} < C < C_o$	$C \geq C_o$	$C_{min} < C < C_o$	$C \geq C_o$	$C_{min} < C < C_o$	$C \geq C_o$	$C_{min} < C < C_o$
C25/30	C35/45	ordinario	15	20	20	25	25	30	30	35
C30/37	C40/50	aggressivo	25	30	30	35	35	40	40	45
C35/45	C45/55	molto ag.	35	40	40	45	45	50	50	50

6.2 ACCIAIO

6.2.1 ACCIAIO PER BARRE DI ARMATURA LENTA

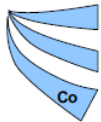
Per le barre di armatura lenta è stato previsto un acciaio del tipo **B450C**, con le seguenti caratteristiche meccaniche:

- $f_{t,k}$ = 540,00 MPa (resistenza caratteristica a rottura)
- $f_{y,k}$ = 450,00 MPa (tensione caratteristica di snervamento)
- γ_s = 1.15 (Coefficiente parziale di sicurezza acciaio)
- $f_{y,d} = f_{y,k}/\gamma_s = 391.30$ MPa (tensione di snervamento di calcolo - $\gamma_c=1,15$)
- E_s = 200.000,00 MPa (modulo elastico istantaneo)
- $\sigma_{sR} = f_{y,k}/0.75 = 337.50$ MPa (Tensione limite di esercizio per comb. Rare)

7 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

I parametri necessari a definire le caratteristiche del terreno ai fini del calcolo delle strutture sono ricavati dagli elaborati geologici e geotecnici allegati al Progetto Esecutivo.

In particolare, con riferimento agli allegati da 1 a 5 della relazione geologica di cui si riporta nella figura seguente uno stralcio, risulta che i terreni sono costituiti da depositi detritici mediamente addensati a granulometria prevalentemente grossolana ghiaioso-sabbiosa in scarsa matrice limosa (Conoide di deiezione). Il sondaggio geognostico S.01 risulta quello posto in prossimità dell'opera in progetto. La falda non interessa l'opera oggetto della presente relazione.



Conoide di deiezione
 Depositi detritici mediamente addensati a granulometria prevalentemente grossolana ghiaioso-sabbiosa in scarsa matrice limosa (Co)

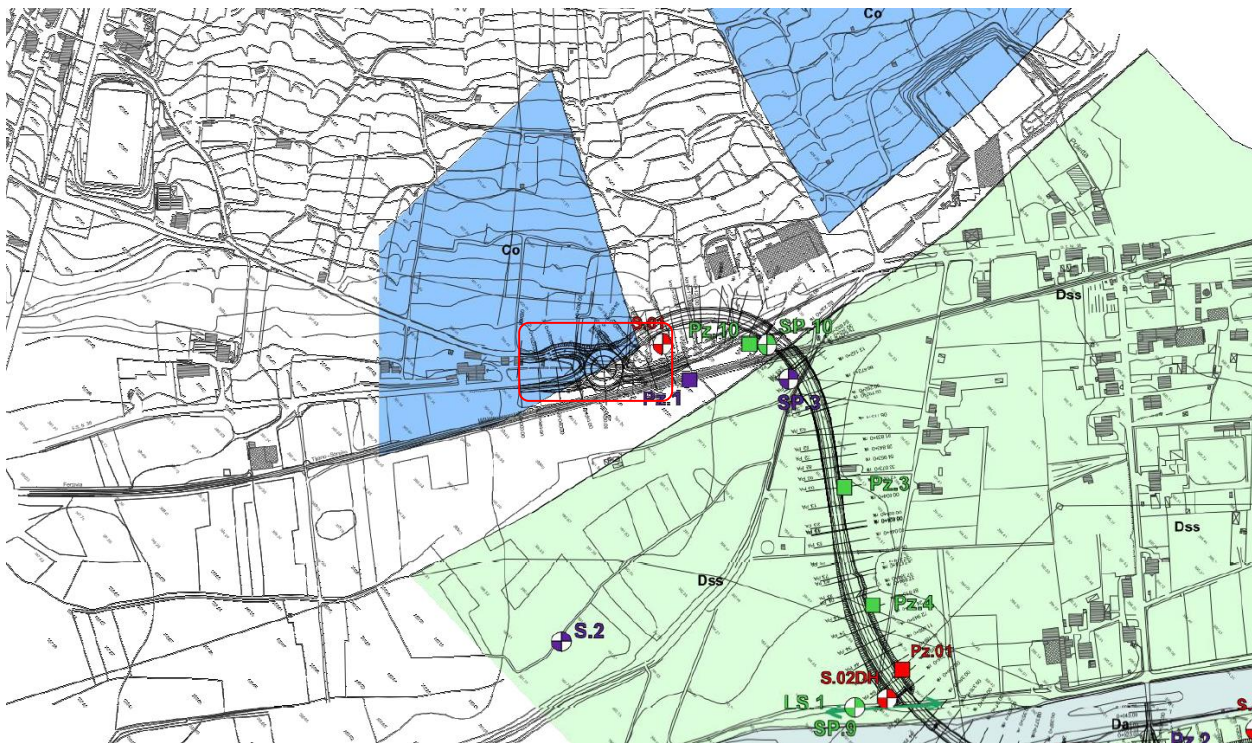


Figura 4: stralcio della carta geomorfologica con ubicazione dei sondaggi nel tratto di interesse e

Nella seguente tabella, estratta dalla Tabella 5.14 della relazione geotecnica, sono riportati per i depositi di **Conoide** i parametri geotecnici (Angolo di attrito φ , densità relativa DR, Modulo Elastico E, Modulo Edometrico E_d) ottenuti dalle prove SPT effettuate in foro. In particolare, per il sondaggio SP.13 si ha:

- Angolo di attrito medio $\varphi = 38,43$
- Densità relativa media DR = 59,15 %
- Modulo Elastico medio E = 320,43 daN/cm²
- Modulo Edometrico medio $E_d = 128,93 \text{ daN/cm}^2$

Tabella 5.14 – Conoidi - Parametri geotecnici da prove SPT

DEPOSITI DI CONOIDI - PARAMETRI GEOTECNICI DA PROVE S.P.T.										
Sondaggio	N'(60)	N(60)	Angolo di Attrito φ (°)	Valore medio per sondaggio	Densità Relativa DR (%)	Valore medio per sondaggio	Modulo Elastico E (Kg/cm ²)	Valore medio per sondaggio	Modulo edometrico Ed (Kg/cm ²)	Valore medio per sondaggio
N°	Valori N _{spt} Normalizzati	Valori N _{spt} Normalizzati	Japanese National Railway		Bazaraa (1962)		Jamiolkowski et Al. (1988)		Begemann (1974) (sabbie e ghiaie)	
SP.11	41,99	26,22	39,60	34,22	71,03	53,47	210,16	197,98	144,09	126,16
	20,18	20,08	33,05		48,58		176,71		122,28	
	20,65	26,03	33,19		51,71		226,25		122,75	
	13,41	19,95	31,02		42,54		178,82		115,51	
SP.13	44,26	27,64	40,28	34,22	72,92	55,69	219,68	299,68	146,36	126,17
	23,49	31,42	34,05		55,65		268,72		125,59	
	17,24	25,52	32,17		48,24		224,83		119,34	
	17,54	29,30	32,26		49,01		257,34		119,64	
	20,29	36,86	33,09		52,76		318,92		122,39	
	22,71	45,36	33,81		55,64		387,94		124,81	
	22,94	49,14	33,88		55,63		420,30		125,04	
	30,64	19,14	36,19		60,68		160,29		132,74	
SP.15	22,07	27,83	33,62	33,52	53,46	53,02	240,14	327,68	124,17	123,83
	17,24	25,52	32,17		48,24		224,83		119,34	
	25,66	47,25	34,70		59,33		398,01		127,76	
	24,13	48,20	34,24		57,35		409,30		126,23	
	24,70	52,92	34,41		57,73		448,74		126,80	
	24,47	55,76	34,34		57,09		474,03		126,57	
	13,94	33,55	31,18		42,77		302,03		116,04	
	12,71	32,13	30,81		40,52		291,80		114,81	
	19,29	12,05	32,79		48,15		106,21		121,39	
	21,80	21,69	33,54		50,49		189,40		123,90	
SP.16	31,33	39,50	36,40	34,73	63,70	57,13	326,70	273,33	133,43	127,86
	22,99	34,02	33,90		55,70		290,89		125,09	
	33,38	55,76	37,01		67,62		453,47		135,48	
	S.2	50,94	70,02		42,28		82,25		82,25	
S.10	57,17	47,49	44,15	44,15	78,75	78,75	367,73	367,73	159,27	159,27
	26,16	27,31	35,19	38,43	55,99	59,15	233,24	320,43	128,26	128,93
S.01	27,45	39,69	38,91	38,43	60,73	59,15	332,38	320,43	129,55	128,93
	26,88	47,25	41,18		60,74		395,68		128,98	
	41,89	47,58	41,27		72,22		379,32		143,99	
S.06DH	26,35	41,58	39,47	41,02	59,92	64,15	349,38	385,61	128,45	133,70
	26,57	51,03	42,31		60,29		428,13		128,67	
S.11DH	26,08	29,63	35,89	36,26	56,99	54,83	251,98	265,05	128,18	125,32
	20,36	32,13	36,64		52,68		278,13		122,46	

Nella seguente Tabella 6.7, sempre estratta dalla relazione geotecnica, sono riportati per i **Depositi di Conoide** i valori caratteristici e di calcolo dell'angolo di attrito φ.

Tabella 6.7 - Conoidi - Valori caratteristici e di calcolo dell'angolo di attrito

Anno	Sondaggio	Angolo di attrito	Correzione per granulometria	Valore caratteristico	Valore di calcolo	
	N°	φ' (°)	φ' (°)	φ'c (°)	φ'cal (°)	
2002	SP.11	34,22		34,22	29,67	
	SP.13	34,22		34,22	29,67	
	SP.15	33,52		36,88	36,88	
				36,71	36,71	
				37,68		
				38,20		
				36,61		
	35,83					
2009	SP.16	34,73		34,73	30,19	
	S.2	42,28		42,28	38,39	
2019	S.10	44,15		44,15	40,60	
	S.01		35,19		35,19	30,66
			38,91		38,91	34,60
			41,18		41,18	37,12
	S.06DH		41,27		41,27	37,24
			39,47		39,47	35,22
			42,31		42,31	38,42
	S.11DH		35,89		35,89	31,38
			36,64		36,64	32,17
Valori medi				37,75	33,60	

Per quanto riguarda l'angolo di attrito di calcolo (o di progetto) dei **Depositi di conoide** per il muro oggetto della presente relazione si assumerà, comunque a vantaggio di sicurezza, un valore φ = 30°.

Per quanto riguarda il peso di volume dei **Depositi di Conoide**, così come riportato nel paragrafo 6.2 della Relazione Geotecnica, si assumerà per il muro oggetto della presente relazione (falda assente) un valore $\gamma = 19 \text{ kN/m}^3$.

Per quanto riguarda la coesione efficace dei **Depositi di Conoide**, così come riportato nel paragrafo 6.2 della Relazione Geotecnica, si assumerà per il muro oggetto della presente relazione un valore $c' = 0 \text{ kN/m}^2$.

Pertanto, per il muro di sostegno oggetto della presente relazione si assumono i seguenti valori di progetto/calcolo:

$$\gamma = 19 \text{ kN/m}^3$$

$$\Phi = 30^\circ$$

$$c' = 0 \text{ kPa}$$

8 VITA NOMINALE, CLASSE D'USO E PERIODO DI RIFERIMENTO

8.1 VITA NOMINALE

La vita nominale di progetto V_N di un'opera è convenzionalmente definita come il numero di anni nel quale è previsto che l'opera, purché soggetta alla necessaria manutenzione, mantenga specifici livelli prestazionali.

I valori minimi di V_N da adottare per i diversi tipi di costruzione sono riportati nella Tab. 2.4.I delle NTC2018. Tali valori possono saranno impiegati anche per definire le azioni dipendenti dal tempo.

Tab. 2.4.I – Valori minimi della Vita nominale V_N di progetto per i diversi tipi di costruzioni

TIPI DI COSTRUZIONI		Valori minimi di V_N (anni)
1	Costruzioni temporanee e provvisorie	10
2	Costruzioni con livelli di prestazioni ordinari	50
3	Costruzioni con livelli di prestazioni elevati	100

Nel caso in oggetto, l'opera ricade nella definizione di "**Costruzioni con livelli di prestazioni elevati**".

La vita nominale viene pertanto assunta: $V_N = 100$ anni.

8.2 CLASSE D'USO

Il DM 17/01/2018 al punto 2.4.2 attribuisce alle costruzioni, in funzione della loro destinazione d'uso e quindi delle conseguenze di una interruzione di operatività o di un'eventuale collasso in conseguenza di un evento sismico, diverse classi d'uso. Nel caso in oggetto si fa riferimento alla Classe III: "Costruzioni il cui uso preveda affollamenti significativi. Industrie con attività pericolose per l'ambiente. Reti viarie extraurbane non ricadenti in Classe d'uso IV. Ponti e reti ferroviarie la cui interruzione provochi situazioni di emergenza. Dighe rilevanti per le conseguenze di un loro eventuale collasso."

Il coefficiente d'uso risulta pertanto: $C_U = 1.5$.

8.3 PERIODO DI RIFERIMENTO PER L'AZIONE SISMICA

Le azioni sismiche su ciascuna costruzione vengono valutate in relazione ad un periodo di riferimento V_R che si ricava, per ciascun tipo di costruzione, moltiplicandone la vita nominale V_N per il coefficiente d'uso C_U .

Per l'opera in progetto si ottiene pertanto il periodo di riferimento: $V_R = V_N \times C_U = 100 \times 1.5 = 150$ anni.

9 METODI DI ANALISI E CRITERI DI VERIFICA

Così come previsto dalle NTC 2018 per l'opera di sostegno sono state effettuate le verifiche con riferimento ai seguenti stati limite:

- SLU di tipo geotecnico (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 strutturale della fondazione e del muro.

accertando che la condizione 6.2.1 delle NTC2018 sia stata soddisfatta per ogni stato limite considerato.

La verifica di stabilità globale del complesso opera di sostegno-terreno è stata 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.

Le rimanenti verifiche sono state 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 delle NTC 2018.

Nella verifica a ribaltamento i coefficienti R3 della Tab. 6.5.I delle NTC 2018 sono stati applicati agli effetti delle azioni stabilizzanti.

Le tabelle che seguono, tratte dalle NTC 2018, introducono i coefficienti parziali utilizzati nella presente relazione.

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_{Qi}	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}

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

Parametro	Grandezza alla quale applicare il coefficiente parziale	Coefficiente parziale γ_M	(M1)	(M2)
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	$\tan \varphi'_k$	$\gamma_{\varphi'}$	1,0	1,25
Coesione efficace	c'_k	$\gamma_{c'}$	1,0	1,25
Resistenza non drenata	c_{uk}	γ_{cu}	1,0	1,4
Peso dell'unità di volume	γ_γ	γ_γ	1,0	1,0

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

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	$\gamma_R = 1,4$

9.1 METODO DI ANALISI IN CONDIZIONI SISMICHE

L'analisi del muro in condizioni sismiche è stata eseguita mediante metodi pseudo-statici di cui al paragrafo 7.11.6.2.1 delle NTC2018.

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 sono stati valutati mediante le espressioni

$$k_h = \beta_m \cdot \frac{a_{\max}}{g} \quad [7.11.6]$$

$$k_v = \pm 0,5 \cdot k_h \quad [7.11.7]$$

dove

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

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

g = accelerazione di gravità.

L'accelerazione massima è stata valutata con la relazione

$$a_{\max} = S \cdot a_g = (S_S \cdot S_T) \cdot a_g \quad [7.11.8]$$

dove

S = coefficiente che comprende l'effetto dell'amplificazione stratigrafica (S_S) e dell'amplificazione topografica (S_T), di cui al § 3.2.3.2 delle NTC 2018;

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

Nella precedente espressione, il coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito è pari a:

$\beta_m = 0.38$ nelle verifiche allo stato limite ultimo (SLV)

$\beta_m = 0.47$ nelle verifiche allo stato limite di esercizio (SLD).

Nel caso in questione si ha:

Sito in esame.

latitudine: 46,188017
 longitudine: 10,121919
 Classe: 3
 Vita nominale: 100

Siti di riferimento

Sito 1 ID: 9166	Lat: 46,1879	Lon: 10,1019	Distanza: 1538,802
Sito 2 ID: 9167	Lat: 46,1899	Lon: 10,1739	Distanza: 4007,536
Sito 3 ID: 9389	Lat: 46,1399	Lon: 10,1768	Distanza: 6815,595
Sito 4 ID: 9388	Lat: 46,1379	Lon: 10,1048	Distanza: 5722,084

Parametri sismici

Categoria sottosuolo: B
 Categoria topografica: T1
 Periodo di riferimento: 150 anni
 Coefficiente cu: 1,5

Operatività (SLO):

Probabilità di superamento: 81 %
 Tr: 90 [anni]
 ag: 0,042 g
 Fo: 2,571
 Tc*: 0,228 [s]

Danno (SLD):

Probabilità di superamento: 63 %
 Tr: 151 [anni]
 ag: 0,051 g
 Fo: 2,563
 Tc*: 0,244 [s]

Salvaguardia della vita (SLV):

Probabilità di superamento: 10 %
 Tr: 1424 [anni]
 ag: 0,111 g
 Fo: 2,609
 Tc*: 0,289 [s]

Prevenzione dal collasso (SLC):

Probabilità di superamento: 5 %
 Tr: 2475 [anni]
 ag: 0,131 g
 Fo: 2,636
 Tc*: 0,295 [s]

Coefficienti Sismici Opere di sostegno NTC 2018

SLD:

Ss: 1,200
 Cc: 1,460
 St: 1,000
 Kh: 0,029
 Kv: 0,014
 Amax: 0,604
 Beta: 0,470

SLV:

Ss: 1,200
 Cc: 1,410
 St: 1,000
 Kh: 0,051
 Kv: 0,025
 Amax: 1,306
 Beta: 0,380

Poiché nel caso dell'opera oggetto della presenta relazione di calcolo trattasi di muri di sostegno liberi di traslare o di ruotare intorno al piede, si è assunto che l'incremento di spinta dovuta al sisma agisce nello stesso punto di quella statica (a 1/3 H).

10 ANALISI DEI CARICHI

10.1 CARICHI PERMANENTI G_1

10.1.1 PESO PROPRIO MURO DI SOSTEGNO

Il peso proprio è calcolato in automatico dal software in funzione dei pesi di volume inseriti nel database e alla reale geometria degli elementi.

In particolare, il peso di volume del c.a. è stato assunto pari a 25 kN/m^3

Per quanto riguarda il cordolo di sommità di dimensioni $60 \text{ cm} \times 70 \text{ cm}$, per la porzione non inserita nel modello di calcolo avente dimensioni $30 \text{ cm} \times 60 \text{ cm}$ si è introdotto un carico lineare pari a:

Peso cordolo = $0,30 \text{ m} \times 0,60 \text{ m} \times 25 \text{ kN/m}^3 = 4,5 \text{ kN/m}$

e un momento torcente per unità di lunghezza pari a:

Momento cordolo = $4,5 \text{ kN/m} \times 0,15 \text{ m} = 0,68 \text{ kN}$

10.2 CARICHI PERMANENTI NON STRUTTURALI G_2

10.2.1 PESO DEL RIEMPIMENTO A TERGO DEI MURI

Il peso proprio del riempimento è calcolato in automatico dal software in funzione dei pesi di volume inseriti e alla reale geometria.

In particolare, il peso di volume del materiale costituente il riempimento è stato assunto pari a 20 kN/m^3 .

10.2.2 PESO DEL RIVESTIMENTO IN PIETRA

Il rivestimento in pietra previsto in progetto ha uno spessore di 30 cm. Il peso di volume è stato assunto pari a 20 kN/m^3 . Il peso del rivestimento è stato applicato sull'estradosso della fondazione a una distanza di 15 cm dal paramento rivestito.

10.2.3 SPINTA DEL TERRENO IN CONDIZIONI STATICHE

La spinta del terreno in condizioni statiche è stata calcolata mediante la teoria di Coulomb.

Per il materiale di rinterro a tergo dei muri di nuova realizzazione i parametri di progetto sono:

- Peso di volume $\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$
- Angolo di attrito $\phi = 35^\circ$
- Coesione $c = 0$

Nella presente relazione si è considerato un angolo di attrito tra terreno e paramento pari a $2/3 \phi$ ossia 23° .

10.3 AZIONI VARIABILI Q

10.3.1 AZIONI VARIABILI DA TRAFFICO

Nel calcolo si è considerato per le condizioni statiche un sovraccarico accidentale pari a 20 kN/m^2 a tergo dei muri.

11 PROGRAMMI PER L'ANALISI AUTOMATICA

I software utilizzati sono:

1) MDC/2018 della Geostru-software

Versione: 2018.25.7.978

autore: ing. Filippo Catanzariti

produttore: Engsoft srl

distributore: Engsoft srl

descrizione: software per il calcolo di opere di sostegno

Stato licenza: Vero

Codice attivazione: 5DYGC-URLKM-DT7KN-ASUD2

Stato attivazione: 11/07/2018

2) SLOPE/2018 della Geostru-software

Versione: 2018.29.6.1327

autore: ing. Filippo Catanzariti

produttore: Engsoft srl

distributore: Engsoft srl

descrizione: software per le analisi di stabilità

Stato licenza: Vero

Codice attivazione: 0ODMB-06LJK-0RIRT-74UKK

Stato attivazione: 24/05/2018

11.1 VALIDAZIONI DEL CALCOLO E CASI PROVA

MDC 2018/SLOPE 2018

I software GeoStru sono dotati di sistemi di controllo dei dati di input e di output molto sofisticati i quali sono in grado di rilevare errori gravi tali da non consentire le corrette elaborazioni.

L'affidabilità dei codici utilizzati è stata testata attraverso la risoluzione manuale di alcuni schemi semplici della struttura e la risoluzione di alcuni test di validazione che si trovano sul sito del produttore: <http://www.geostru.eu/it/validazione-codici-di-calcolo/>.

11.2 ANALISI DELL'OPERA DI SOSTEGNO

11.2.1 CALCOLO DELLA SPINTA ATTIVA CON COULOMB

Il calcolo della spinta attiva con il metodo di *Coulomb* è basato sullo studio dell'equilibrio limite globale del sistema formato dal muro e dal prisma di terreno omogeneo retrostante l'opera e coinvolto nella rottura nell'ipotesi di parete ruvida.

Per terreno omogeneo ed asciutto il diagramma delle pressioni si presenta lineare con distribuzione:

$$P_t = K_a \cdot \gamma_t \cdot z$$

La spinta S_t è applicata ad $1/3 H$ di valore

$$S_t = \frac{1}{2} \gamma_t \cdot H^2 \cdot K_a$$

Avendo indicato con:

$$K_a = \frac{\sin^2(\beta - \varphi)}{\sin^2\beta \cdot \sin(\beta + \delta) \cdot \left[1 + \frac{\sin(\delta + \varphi) \cdot \sin(\varphi - \varepsilon)}{\sin(\beta + \delta) \cdot \sin(\beta - \varepsilon)} \right]^2}$$

Valori limite di K_a :

$\delta < (\beta - \varphi - \varepsilon)$ secondo Muller-Breslau

γ_t = Peso unità di volume del terreno;

β = Inclinazione della parete interna rispetto al piano orizzontale passante per il piede;

φ = Angolo di resistenza al taglio del terreno;

δ = Angolo di attrito terra-muro;

ε = inclinazione del piano campagna rispetto al piano orizzontale, positiva se antioraria;

H = Altezza della parete.

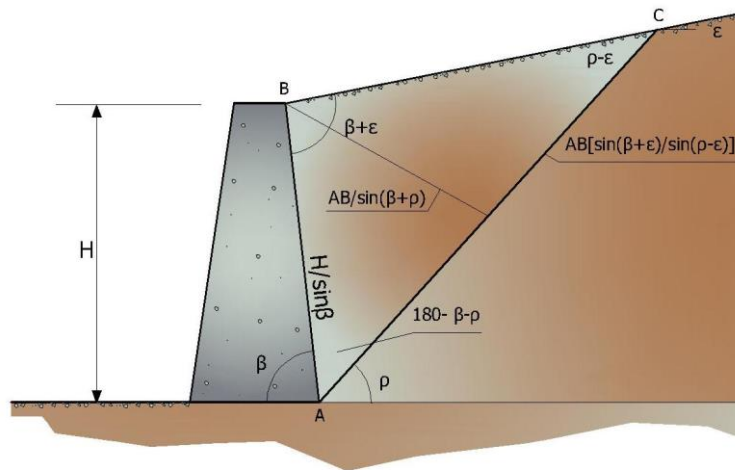


Fig. 5 Cuneo di rottura usato per la derivazione dell'equazione di Coulomb relativa alla pressione attiva.

Se $\varepsilon = \delta = 0$ $\beta = 90^\circ$ (muro con parete verticale liscia e terrapieno con superficie orizzontale) la spinta S_t si semplifica nella forma:

$$S_t = \frac{\gamma \cdot H^2}{2} \frac{(1 - \sin\varphi)}{(1 + \sin\varphi)} = \frac{\gamma \cdot H^2}{2} \tan^2\left(45 - \frac{\varphi}{2}\right)$$

che coincide con l'equazione di Rankine per il calcolo della spinta attiva del terreno con terrapieno orizzontale.

In effetti Rankine adottò essenzialmente le stesse ipotesi fatte da Coulomb, ad eccezione del fatto che trascurò l'attrito terra-muro e la presenza di coesione. Nella sua formulazione generale l'espressione di K_a di Rankine si presenta come segue:

$$K_a = \cos\varepsilon \frac{\cos\varepsilon - \sqrt{\cos^2\varepsilon - \cos^2\varphi}}{\cos\varepsilon + \sqrt{\cos^2\varepsilon - \cos^2\varphi}}$$

11.2.2 CALCOLO DELLA SPINTA ATTIVA CON MONONOBE & OKABE

Il calcolo della spinta attiva con il metodo di *Mononobe & Okabe* riguarda la valutazione della spinta in condizioni sismiche con il metodo pseudo-statico. Esso è basato sullo studio dell'equilibrio limite globale del sistema formato dal muro e dal prisma di terreno omogeneo retrostante l'opera e coinvolto nella rottura in una configurazione fittizia di calcolo nella quale l'angolo ε di inclinazione del piano campagna rispetto al piano orizzontale, e l'angolo β di inclinazione della parete interna rispetto al piano orizzontale passante per il piede, vengono aumentati di una quantità ϑ tale che:

$$\tan\vartheta = \left(\frac{k_h}{1 \pm k_h} \right)$$

con k_h coefficiente sismico orizzontale e k_v verticale.

Calcolo coefficienti sismici

Nelle verifiche, i valori dei coefficienti sismici orizzontale k_h e verticale k_v possono essere valutati mediante le espressioni (**NTC 2018**):

$$k_h = \beta_m \cdot \left(\frac{a_{max}}{g} \right); \quad k_v = \pm 0.5 \cdot k_h$$

dove

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

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

g = accelerazione di gravità.

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

$$a_{\max} = S \cdot a_g = S_S \cdot S_T \cdot a_g$$

dove

S = coefficiente che comprende l'effetto dell'amplificazione stratigrafica (SS) e dell'amplificazione topografica (ST), di cui al § 3.2.3.2 delle NTC 2018;

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

Nella precedente espressione, il coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito è pari a:

$\beta_m = 0.38$ nelle verifiche allo stato limite ultimo (SLV)

$\beta_m = 0.47$ nelle verifiche allo stato limite di esercizio (SLD).

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.

Lo stato limite di ribaltamento deve essere trattato impiegando coefficienti parziali unitari sulle azioni e sui parametri geotecnici (§ 7.11.1) e utilizzando valori di β_m incrementati del 50% rispetto a quelli innanzi indicati e comunque non superiori all'unità.

11.2.3 CARICO UNIFORME SUL TERRAPIENO

Un carico Q, uniformemente distribuito sul piano campagna induce delle pressioni costanti pari a:

$$P_q = K_a \cdot Q \cdot \frac{\sin \beta}{\sin(\beta + \varepsilon)}$$

Per integrazione, una spinta pari a Sq:

$$S_q = K_a \cdot Q \cdot H \frac{\sin \beta}{\sin(\beta + \varepsilon)}$$

Con punto di applicazione ad H/2, avendo indicato con Ka il coefficiente di spinta attiva secondo Muller-Breslau.

11.2.4 SPINTA ATTIVA IN CONDIZIONI SISMICHE

In presenza di sisma la forza di calcolo esercitata dal terrapieno sul muro è data da:

$$E_d = \frac{1}{2} \gamma \cdot (1 \pm k_v) \cdot KH^2 + E_{ws} + E_{wd}$$

Dove:

H= Altezza muro;

kv= Coefficiente sismico verticale;

γ = Peso per unità di volume del terreno;

K= Coefficienti di spinta attiva totale (statico + dinamico);

E_{ws} = Spinta idrostatica dell'acqua;

E_{wd} = Spinta idrodinamica.

Per terreni impermeabili la spinta idrodinamica $E_{wd} = 0$, ma viene effettuata una correzione sulla valutazione dell'angolo ϑ della formula di Mononobe & Okabe così come di seguito:

$$\operatorname{tg} \vartheta = \frac{\gamma_{\text{sat}}}{\gamma_{\text{sat}} - \gamma_w} \frac{k_h}{1 \mp k_v}$$

11.2.5 CARICO LIMITE DI FONDAZIONI SUPERFICIALI SU TERRENI

VESIC - Analisi a breve termine

Affinché la fondazione di un muro possa resistere il carico di progetto con sicurezza nei riguardi della rottura generale deve essere soddisfatta la seguente disuguaglianza:

$$V_d \leq R_d$$

Dove V_d è il carico di progetto, normale alla base della fondazione, comprendente anche il peso del muro; mentre R_d è il carico limite di progetto della fondazione nei confronti di carichi normali, tenendo conto anche dell'effetto di carichi inclinati o eccentrici.

Nella valutazione analitica del carico limite di progetto R_d si devono considerare le situazioni a breve e a lungo termine nei terreni a grana fine. Il carico limite di progetto in condizioni non drenate si calcola come:

$$\frac{R}{A'} \leq (2 + \pi) \cdot c_u \cdot s_c \cdot i_c \cdot d_c + q$$

Dove:

A' = $B' \cdot L'$ area della fondazione efficace di progetto, intesa, in caso di carico eccentrico, come l'area ridotta al cui centro viene applicata la risultante del carico.

c_u = Coesione non drenata;

q = Pressione litostatica totale sul piano di posa;

s_c = Fattore di forma;

$s_c = 0.2 \cdot \left(\frac{B'}{L'}\right)$ per fondazioni rettangolari, il valore di s_c viene assunto pari ad 1 per fondazioni nastriformi

d_c = Fattore di profondità;

$$d_c = 0.4 \cdot K \text{ con } K = \frac{D}{B} \text{ se } \frac{D}{B} \leq 1 \text{ altrimenti } K = \arctan \frac{D}{B}$$

i_c = Fattore correttivo per l'inclinazione del carico dovuta ad un carico H ;

$$i_c = 1 - \frac{2H}{A_f \cdot c_a \cdot N_c}$$

A_f = Area efficace della fondazione;

c_a = Aderenza alla base, pari alla coesione o ad una sua frazione.

VESIC - Analisi a lungo termine

Per le condizioni drenate il carico limite di progetto è calcolato come segue.

$$\frac{R}{A'} \leq c' \cdot N_c \cdot s_c \cdot i_c \cdot d_c + q' \cdot N_q \cdot s_q \cdot i_q \cdot d_q + 0.5 \cdot \gamma' \cdot B' \cdot N_\gamma \cdot s_\gamma \cdot i_\gamma \cdot d_\gamma$$

Dove:

$$N_q = e^{\pi \tan \varphi'} \tan^2 \left(45 + \frac{\varphi'}{2} \right)$$

$$N_c = (N_q - 1) \cdot \cot \varphi'$$

$$N_\gamma = 2 \cdot (N_q + 1) \cdot \tan \varphi'$$

Fattori di forma

$$s_q = 1 + \left(\frac{B'}{L'}\right) \cdot \tan \varphi' \quad \text{per forma rettangolare}$$

$$s_\gamma = 1 - 0.4 \cdot \left(\frac{B'}{L'}\right) \quad \text{per forma rettangolare}$$

$$s_c = 1 + \frac{N_q}{N_c} \cdot \frac{B'}{L'}$$

per forma rettangolare, quadrata o circolare

Fattori inclinazione risultante dovuta ad un carico orizzontale H parallelo a B'

$$i_q = \left(1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cot \varphi'} \right)^m$$

$$i_\gamma = \left(1 - \frac{H}{V + A_f \cdot c_a \cot \varphi'} \right)^{m+1}$$

$$i_c = i_q - \frac{1 - i_q}{N_c \cdot \tan \varphi'}$$

$$m = \frac{2 + \frac{B'}{L'}}{1 + \frac{B'}{L'}}$$

Fattori di profondità

$$d_c = 1 + 0.4K$$

$$d_q = 1 + 2 \tan \varphi \cdot (1 - \sin \varphi) \cdot K$$

con $K = \frac{D}{B}$ se $\frac{D}{B} \leq 1$ altrimenti $K = \arctan \frac{D}{B}$

$$d_\gamma = 1$$

Sollecitazioni muro

Per il calcolo delle sollecitazioni il muro è stato discretizzato in n-tratti in funzione delle sezioni significative e per ogni tratto sono state calcolate le spinte del terreno (valutate secondo un piano di rottura passante per il paramento lato monte), le risultanti delle forze orizzontali e verticali e le forze inerziali.

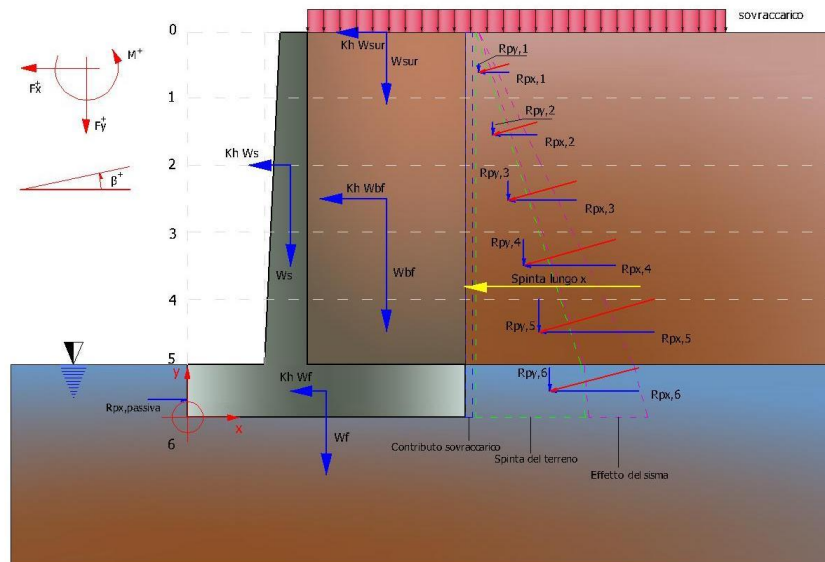


Fig. 6 Schema delle forze agenti su un muro e convenzioni sui segni

Calcolo delle spinte per le verifiche globali

Le spinte sono state valutate ipotizzando un piano di rottura passante per l'estradosso della mensola di fondazione lato monte, tale piano è stato discretizzato in *n-tratti*.

Convenzione segni

Forze verticali positive se dirette dall'alto verso il basso;

Forze orizzontali	positive se dirette da monte verso valle;
Coppie	positive se antiorarie;
Angoli	positivi se antiorari.

11.2.6 ANALISI DI STABILITA'

Definizione

Per pendio s'intende una porzione di versante naturale il cui profilo originario è stato modificato da interventi artificiali rilevanti rispetto alla stabilità. Per frana s'intende una situazione di instabilità che interessa versanti naturali e coinvolgono volumi considerevoli di terreno.

Introduzione all'analisi di stabilità

La risoluzione di un problema di stabilità richiede la presa in conto delle equazioni di campo e dei legami costitutivi. Le prime sono di equilibrio, le seconde descrivono il comportamento del terreno. Tali equazioni risultano particolarmente complesse in quanto i terreni sono dei sistemi multifase, che possono essere ricondotti a sistemi monofase solo in condizioni di terreno secco, o di analisi in condizioni drenate.

Nella maggior parte dei casi ci si trova a dover trattare un materiale che se saturo è per lo meno bifase, ciò rende la trattazione delle equazioni di equilibrio notevolmente complicata. Inoltre è praticamente impossibile definire una legge costitutiva di validità generale, in quanto i terreni presentano un comportamento non-lineare già a piccole deformazioni, sono anisotropi ed inoltre il loro comportamento dipende non solo dallo sforzo deviatorico ma anche da quello normale. A causa delle suddette difficoltà vengono introdotte delle ipotesi semplificative:

1. Si usano leggi costitutive semplificate: modello rigido perfettamente plastico. Si assume che la resistenza del materiale sia espressa unicamente dai parametri coesione (c) e angolo di resistenza al taglio (φ), costanti per il terreno e caratteristici dello stato plastico; quindi si suppone valido il criterio di rottura di Mohr-Coulomb.
2. In alcuni casi vengono soddisfatte solo in parte le equazioni di equilibrio.

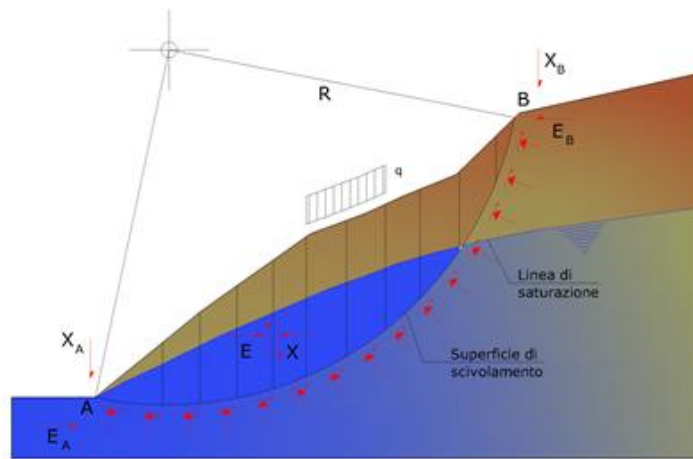
Metodo equilibrio limite (LEM)

Il metodo dell'equilibrio limite consiste nello studiare l'equilibrio di un corpo rigido, costituito dal pendio e da una superficie di scorrimento di forma qualsiasi (linea retta, arco di cerchio, spirale logaritmica); da tale equilibrio vengono calcolate le tensioni da taglio (τ) e confrontate con la resistenza disponibile (τ_f), valutata secondo il criterio di rottura di Coulomb, da tale confronto ne scaturisce la prima indicazione sulla stabilità attraverso il coefficiente di sicurezza:

$$F = \tau_f / \tau$$

Tra i metodi dell'equilibrio limite alcuni considerano l'equilibrio globale del corpo rigido (Culman), altri a causa della non omogeneità dividono il corpo in conci considerando l'equilibrio di ciascuno (Fellenius, Bishop, Janbu ecc.).

Di seguito vengono discussi i metodi dell'equilibrio limite dei conci.



Metodo dei conci

La massa interessata dallo scivolamento viene suddivisa in un numero conveniente di conci. Se il numero dei conci è pari a n , il problema presenta le seguenti incognite:

- n valori delle forze normali N_i agenti sulla base di ciascun concio;
- n valori delle forze di taglio alla base del concio T_i ;
- $(n-1)$ forze normali E_i agenti sull'interfaccia dei conci;
- $(n-1)$ forze tangenziali X_i agenti sull'interfaccia dei conci;
- n valori della coordinata a che individua il punto di applicazione delle E_i ;
- $(n-1)$ valori della coordinata che individua il punto di applicazione delle X_i ;
- una incognita costituita dal fattore di sicurezza F .

Complessivamente le incognite sono $(6n-2)$.

Mentre le equazioni a disposizione sono:

- equazioni di equilibrio dei momenti n ;
- equazioni di equilibrio alla traslazione verticale n ;
- equazioni di equilibrio alla traslazione orizzontale n ;
- equazioni relative al criterio di rottura n .

Totale numero di equazioni $4n$.

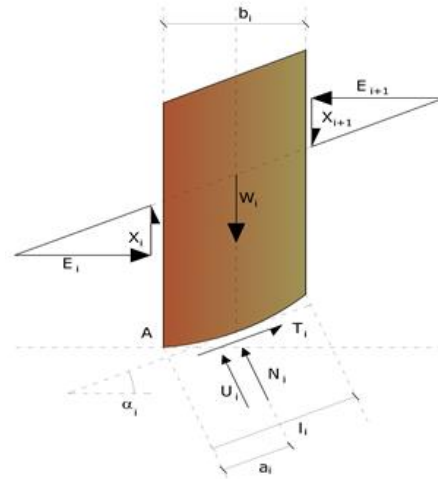
Il problema è staticamente indeterminato ed il grado di indeterminazione è pari a :

$$i = (6n - 2) - (4n) = 2n - 2$$

Il grado di indeterminazione si riduce ulteriormente a $(n-2)$ in quanto si fa l'assunzione che N_i sia applicato nel punto medio della striscia. Ciò equivale ad ipotizzare che le tensioni normali totali siano uniformemente distribuite.

I diversi metodi che si basano sulla teoria dell'equilibrio limite si differenziano per il modo in cui vengono eliminate le $(n-2)$ indeterminazioni.

Metodo di Bishop (1955)



Con tale metodo non viene trascurato nessun contributo di forze agenti sui blocchi e fu il primo a descrivere i problemi legati ai metodi convenzionali. Le equazioni usate per risolvere il problema sono:

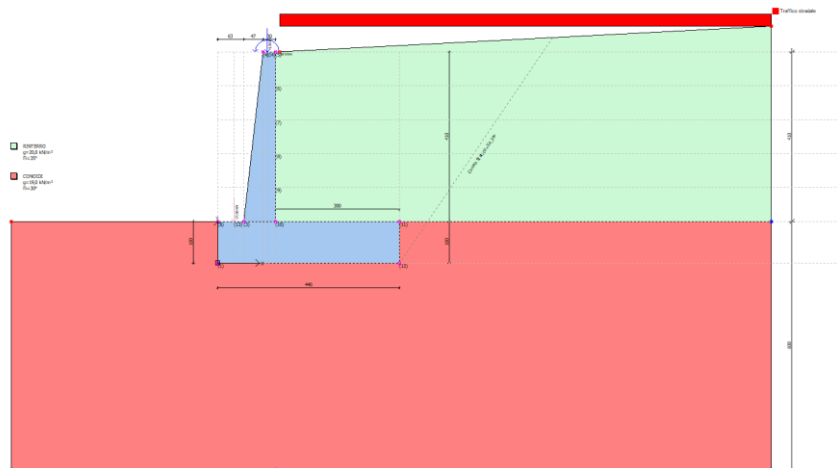
$$\sum F_y = 0, \quad \sum M_0 = 0 \quad \text{Criterio di rottura}$$

$$F = \frac{\sum \{c_i \times b_i + (W_i - u_i \times b_i + \Delta X_i) \times \tan \varphi_i\} \times \frac{\sec \alpha_i}{1 + \tan \alpha_i \times \tan \varphi_i / F}}{\sum W_i \times \sin \alpha_i}$$

I valori di F e di ΔX per ogni elemento che soddisfano questa equazione danno una soluzione rigorosa al problema. Come prima approssimazione conviene porre $\Delta X = 0$ ed iterare per il calcolo del fattore di sicurezza, tale procedimento è noto come metodo di **Bishop ordinario**, gli errori commessi rispetto al metodo completo sono di circa 1 %.

12 RISULTATI DELLE VERIFICHE

12.1 CONCIO 1



Dati generali

Lat./Long. [WGS84]	46,18711/10,120867
Normativa GEO	NTC 2018
Normativa STR	NTC 2018
Spinta	Mononobe & Okabe [M.O. 1929]

Dati generali muro

Altezza muro	410,0 cm
Spessore testa muro	30,0 cm
Risega muro lato valle	47,0 cm
Risega muro lato monte	0,0 cm
Sporgenza mensola a valle	63,0 cm
Sporgenza mensola a monte	300,0 cm
Svaso mensola a valle	0,0 cm
Altezza estremità mensola a valle	100,0 cm
Altezza estremità mensola a monte	100,0 cm

Coefficienti sismici [N.T.C.]

Dati generali

Tipo opera:	2 - Opere ordinarie
Classe d'uso:	Classe III
Vita nominale:	100,0 [anni]
Vita di riferimento:	150,0 [anni]

Parametri sismici su sito di riferimento

Categoria sottosuolo:	B
Categoria topografica:	T1

S.L. Stato limite	TR Tempo ritorno [anni]	ag [m/s ²]	F0 [-]	TC* [sec]
S.L.O.	90,0	0,41	2,57	0,23
S.L.D.	151,0	0,5	2,56	0,24
S.L.V.	1424,0	1,09	2,61	0,29
S.L.C.	2475,0	1,28	2,64	0,3

Coefficienti sismici orizzontali e verticali

Opera:	Classe III
--------	------------

S.L. Stato limite	amax [m/s ²]	beta [-]	kh [-]	kv [sec]
S.L.O.	0,492	1,0	0,0502	0,0251
S.L.D.	0,6	0,47	0,0288	0,0144
S.L.V.	1,308	0,38	0,0507	0,0253
S.L.C.	1,536	1,0	0,1566	0,0783

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

Conglomerati

Nr.	Classe Calcestruzzo	fck,cubi [Mpa]	Ec [Mpa]	fck [Mpa]	fcd [Mpa]	fctd [Mpa]	fctm [Mpa]
1	C20/25	24,52	29960	19,61	11,33	1,03	2,21
2	C25/30	29,42	31470	24,52	14,16	1,19	2,56
3	C28/35	34,32	32300	27,46	15,86	1,28	2,76
4	C40/50	50,01	35219,99	39,23	19,83	1,49	3,2
5	C30/37	37	33019	30	17,4	1,37	2,94

Acciai:

Nr.	Classe acciaio	Es [Mpa]	fyk [Mpa]	fyd [Mpa]	ftk [Mpa]	ftd [Mpa]	ep_tk	epd_ult	β1*β2 iniziale	β1*β2 finale
1	B450C	200000	450	391,3	540	391,3	.075	.0675	1	0,5
2	B450C*	200000	450	391,3	540	450	.075	.0675	1	0,5
3	B450C**	200000	450	391,3	458,3	398,5	.012	.01	1	0,5
4	S235H	210000	240	208,7	360	208,7	0,012	0,01	1	0,5
5	S275H	210000	280	243,5	430	243,5	0,012	0,01	1	0,5
6	S355H	210000	360	313	510	360	0,012	0,01	1	0,5

Materiali impiegati realizzazione muro C30/37 B450C

Copriferro, Elevazione	5,0 cm
Copriferro, Fondazione	5,0 cm

Copriferro, Dente di fondazione

5,0 cm

Stratigrafia

Ns	Spessore strato (cm)	Inclinazione dello strato. (°)	Peso unità di volume (KN/m³)	Angolo di resistenza a taglio (°)	Coesione (kPa)	Angolo di attrito terra muro (°)	Presenza di falda (S/No)	Litologia	Descrizione
1	410	0	20,00	35	0,00	23	No		RINTERRO
2	600	0	19,00	30	0,00	20	No		CONOIDI

Carichi concentrati

Descrizione	Posizione x (cm)	Posizione y (cm)	Fx (kN/m)	Fy (kN/m)	Mz (kNm/m)
Rivestimento in pietra	40,0	100,0	0,0	27,0	0,0
Peso cordolo	120,0	510,0	0,0	4,5	0,68

Carichi distribuiti

Descrizione	Ascissa iniziale (cm)	Ascissa finale (cm)	Valore iniziale (kPa)	Valore finale (kPa)	Profondità (cm)
Traffico stradale	10,0	1200,0	20,0	20,0	0,0

FATTORI DI COMBINAZIONE

Scorrimento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	0,80

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

A_Unitari+M1+RSLV

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

SLE 5

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00

2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 6

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 7

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,50
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLD

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00

6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%)

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

Carico limite A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,30
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	1,30
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	1,30
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Ribaltamento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Scorrimento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	510,0	428,0	7,75	3,29	465,42	465,42
2	428,0	346,0	11,81	5,01	384,65	384,65
3	346,0	264,0	15,88	6,74	303,25	303,25
4	264,0	182,0	19,94	8,46	221,61	221,61
5	182,0	100,0	24,0	10,19	139,84	139,84

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
428,0	0,0	6,99	122,5	467,1
346,0	0,0	15,84	119,9	421,5
264,0	0,0	26,6	117,2	373,9
182,0	0,0	39,25	114,4	324,9
100,0	0,0	53,76	111,5	275,0

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
428,0	7,75	13,88	2,65	39,4
346,0	19,56	27,74	11,65	48,8
264,0	35,44	45,24	30,8	58,2
182,0	55,37	66,36	63,18	67,6
100,0	79,38	91,06	111,9	77,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	14,07	195,78	S	177,07	0,0	22,41
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	28,38	255,78	S	199,52	0,0	10,0
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	46,32	318,01	S	220,8	0,0	6,11
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	67,43	382,73	S	241,34	0,0	4,27
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	93,0	450,72	S	264,31	0,0	3,27

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (440, 0/0, 0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (440, 0/525, 7)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0, 0/0, 0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
525,7	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
100,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.

Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	525,7	510,0	1,17	0,5	517,68	517,68
2	510,0	428,0	8,53	3,62	465,74	465,74
3	428,0	346,0	12,59	5,34	384,79	384,79
4	346,0	264,0	16,65	7,07	303,33	303,33
5	264,0	182,0	20,72	8,79	221,66	221,66
6	182,0	100,0	24,78	10,52	139,88	139,88
7	100,0	0,0	37,56	15,23	48,47	48,63

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	100,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	121,99	51,07	18,82
Carichi esterni	0,0	25,2	-12,42
Peso muro	0,0	53,76	-59,95
Peso fondazione	0,0	107,87	-237,32
Sovraccarico	0,0	90,0	-261,0
Terr. fondazione	0,0	200,54	-583,38
	121,99	528,45	-1135,25

Momento stabilizzante -1379,3 kNm
 Momento ribaltante 244,05 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	121,99 kN
Sommatoria forze verticali	528,45 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	528,45 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	121,99 kN
Resistenza terreno	305,1 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,27

Traslazione verificata Csd>1

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-1379,3 kNm
Momento ribaltante	244,05 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv}	4,91

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (F _x)	121,99 kN
Somma forze in direzione y (F _y)	528,45 kN
Somma momenti	-1135,25 kNm
Larghezza fondazione	440,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	5,17 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	100,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
N _q	18,4
N _c	30,14
N _g	22,4
Fattori di forma	
s _q	1,25
s _c	1,26
s _g	0,83
Inclinazione carichi	
i _q	0,64
i _c	0,62
i _g	0,49
Fattori di profondità	
d _q	1,07
d _c	1,09
d _g	1,0
Carico limite verticale (Q _{lim})	2950,19 kN
Fattore sicurezza (C_{sq}=Q_{lim}/F_y)	3,99

Carico limite verificato C_{sq}>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	214,83 cm	
Larghezza della fondazione	440,0 cm	
x = 0,0 cm	128,57	kPa
x = 440,0 cm	111,63	kPa

MENSOLA A VALLE

X _{progr.}	Ascissa progressiva (cm);
F _x	Forza in direzione x (kN);
F _y	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

X _{progr.}	F _x	F _y	M	H
40,0	0,0	-41,32	-8,26	100,0
63,0	0,0	-43,19	-15,5	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

A _{fi}	Area dei ferri inferiori.
A _{fs}	Area dei ferri superiori.
N _u	Sforzo normale ultimo (kN);
M _u	Momento flettente ultimo (kNm);
V _{rd}	Resistenza a taglio senza armature trasversali V _{rd} (kN);
V _{wd}	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{V _{rd} ; V _{wd} }/V _{sdu}
V _{sdu}	Taglio di calcolo (kN);

A _{fi}	A _{fs}	N _u	M _u	Ver.	V _{rd}	V _{wd}	Sic. VT
-----------------	-----------------	----------------	----------------	------	-----------------	-----------------	---------

5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	7,69
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	7,36

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
140,0	37,56	113,08	-257,85	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{ Vrd; Vwd }/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	38,57	817,78	S	327,83	0,0	2,84

A_Unitari+M1+RSLV [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh	0,0507
Coefficiente sismico verticale Kv	0,0253

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota finale strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	510,0	428,0	2,33	0,99	459,81	459,81
2	428,0	346,0	5,45	2,31	383,08	383,08
3	346,0	264,0	8,58	3,64	302,51	302,51
4	264,0	182,0	11,7	4,97	221,17	221,17
5	182,0	100,0	14,83	6,29	139,56	139,56

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
428,0	0,35	6,99	122,5	467,1
346,0	0,8	15,84	119,9	421,5
264,0	1,35	26,6	117,2	373,9
182,0	1,99	39,25	114,4	324,9
100,0	2,73	53,76	111,5	275,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
428,0	2,68	12,47	1,22	39,4
346,0	8,58	23,64	4,32	48,8
264,0	17,7	38,04	12,6	58,2
182,0	30,04	55,66	28,53	67,6
100,0	45,61	76,47	54,53	77,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	12,69	195,57	S	176,89	0,0	64,74
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	24,32	255,01	S	198,95	0,0	22,74
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	38,98	316,31	S	219,79	0,0	12,18
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	56,59	379,78	S	239,83	0,0	7,83
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	77,75	445,93	S	264,11	0,0	5,68

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (440, 0/0, 0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (440, 0/525, 7)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0, 0/0, 0)$

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);

Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte ($^{\circ}$);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
525,7	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
100,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
20,0	0,3	0,33	0,04	0,28	0,1	0,04	0,01

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	525,7	510,0	0,2	0,09	517,11	517,11
2	510,0	428,0	2,92	1,24	461,69	461,69
3	428,0	346,0	6,05	2,57	383,47	383,47
4	346,0	264,0	9,17	3,89	302,67	302,67
5	264,0	182,0	12,3	5,22	221,26	221,26
6	182,0	100,0	15,43	6,55	139,62	139,62
7	100,0	0,0	23,56	9,77	48,12	48,35

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	100,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	69,63	29,33	-3,45
Carichi esterni	0,0	31,5	-15,52
Peso muro	0,0	53,76	-59,95
Peso fondazione	0,0	107,87	-237,32
Sovraccarico	0,0	12,0	-34,8

Terr. fondazione	0,0	250,68	-729,23
	69,63	485,15	-1080,27

Momento stabilizzante	-1206,55 kNm
Momento ribaltante	126,28 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	69,63 kN
Sommatoria forze verticali	485,15 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	485,15 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	69,63 kN
Resistenza terreno	280,1 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	4,02
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-1206,55 kNm
Momento ribaltante	126,28 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	9,55
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	69,63 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	485,15 kN
Somma momenti	-1080,27 kNm
Larghezza fondazione	440,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	2,67 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	100,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,25
sc	1,27
sg	0,83
Inclinazione carichi	
iq	0,77
ic	0,76
ig	0,66
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,09
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	3827,87 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	6,58

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	222,67 cm	
Larghezza della fondazione	440,0 cm	
x = 0,0 cm	106,25	kPa
x = 440,0 cm	114,27	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

H	Altezza sezione (cm);			
Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-32,84	-6,57	100,0
63,0	0,0	-24,86	-10,1	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	9,68
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	12,78

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
140,0	23,56	30,95	-89,1	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	23,99	811,8	S	325,8	0,0	10,32

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%) [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh	0,0752
Coefficiente sismico verticale Kv	0,0371

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	510,0	428,0	8,15	3,46	467,41	467,41
2	428,0	346,0	10,04	4,26	385,71	385,71
3	346,0	264,0	11,94	5,07	303,91	303,91
4	264,0	182,0	13,84	5,88	222,06	222,06
5	182,0	100,0	15,74	6,68	140,18	140,18

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	428,0	0,79	6,99	122,5	467,1
	346,0	1,79	15,84	119,9	421,5
	264,0	3,0	26,6	117,2	373,9
	182,0	4,43	39,25	114,4	324,9
	100,0	6,06	53,76	111,5	275,0

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
428,0	8,93	14,95	3,38	39,4
346,0	19,98	28,06	13,31	48,8
264,0	33,13	43,89	32,26	58,2
182,0	48,4	62,42	61,8	67,6
100,0	65,78	83,61	103,53	77,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
-----	-----	----	----	------	-----	-----	---------

5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	15,44	195,98	S	177,22	0,0	19,45
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	28,38	255,78	S	199,56	0,0	9,8
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	44,49	317,58	S	220,61	0,0	6,53
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	63,82	381,74	S	240,78	0,0	4,88
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	85,1	448,24	S	264,21	0,0	3,94

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (440,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (440,0/525,7)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
525,7	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
100,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
20,0	0,3	0,38	0,11	0,28	0,1	0,1	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	525,7	510,0	1,75	0,73	517,8	517,8
2	510,0	428,0	10,28	4,27	467,74	467,71
3	428,0	346,0	12,18	5,08	385,94	385,92
4	346,0	264,0	14,08	5,88	304,08	304,06
5	264,0	182,0	15,98	6,69	222,19	222,18
6	182,0	100,0	17,88	7,5	140,27	140,27
7	100,0	0,0	24,89	10,26	48,85	48,99

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);

Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);					
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);					
	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	100,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	97,05	40,4	41,99
Carichi esterni	0,0	31,5	-15,52
Peso muro	6,06	53,76	-43,27
Peso fondazione	12,17	107,87	-231,24
Sovraccarico	1,35	12,0	-27,54
Terr. fondazione	28,28	250,68	-641,88
	144,92	496,22	-917,47

Momento stabilizzante	-1255,27 kNm
Momento ribaltante	337,81 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-1255,27 kNm
Momento ribaltante	337,81 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv}	3,72

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-54,94	-11,12	100,0
63,0	0,0	-57,75	-21,01	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	5,78
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	5,5

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
140,0	24,89	89,85	-253,27	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	25,11	812,26	S	325,99	0,0	3,56

Carico limite A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	510,0	428,0	7,75	3,29	465,42	465,42
2	428,0	346,0	11,81	5,01	384,65	384,65
3	346,0	264,0	15,88	6,74	303,25	303,25
4	264,0	182,0	19,94	8,46	221,61	221,61
5	182,0	100,0	24,0	10,19	139,84	139,84

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);

Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
428,0	0,0	9,08	122,5	467,1
346,0	0,0	20,59	119,9	421,5
264,0	0,0	34,58	117,2	373,9
182,0	0,0	51,03	114,4	324,9
100,0	0,0	69,89	111,5	275,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
428,0	7,75	18,22	2,95	39,4
346,0	19,56	34,74	11,69	48,8
264,0	35,44	55,47	30,43	58,2
182,0	55,37	80,38	62,24	67,6
100,0	79,38	109,44	110,21	77,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	18,88	196,49	S	177,65	0,0	22,48
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	35,67	257,17	S	200,48	0,0	10,05
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	56,53	320,37	S	222,23	0,0	6,15
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	81,85	386,65	S	243,33	0,0	4,31
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	111,81	456,6	S	264,58	0,0	3,27

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (440,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (440,0/525,7)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
525,7	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
100,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.

Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	525,7	510,0	1,17	0,5	517,68	517,68
2	510,0	428,0	8,53	3,62	465,74	465,74
3	428,0	346,0	12,59	5,34	384,79	384,79
4	346,0	264,0	16,65	7,07	303,33	303,33
5	264,0	182,0	20,72	8,79	221,66	221,66
6	182,0	100,0	24,78	10,52	139,88	139,88
7	100,0	0,0	37,56	15,23	48,47	48,63

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	100,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	121,99	51,07	18,82
Carichi esterni	0,0	40,95	-20,18
Peso muro	0,0	69,89	-77,93
Peso fondazione	0,0	140,24	-308,52
Sovraccarico	0,0	90,0	-261,0
Terr. fondazione	0,0	325,88	-948,0
	121,99	718,03	-1596,8

Momento stabilizzante	-1841,19 kNm
Momento ribaltante	244,39 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	121,99 kN
Sommatoria forze verticali	718,03 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	718,03 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	121,99 kN
Resistenza terreno	414,55 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	3,09

Traslazione verificata Csd>1

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-1841,19 kNm
Momento ribaltante	244,39 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv}	6,55

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (F _x)	121,99 kN
Somma forze in direzione y (F _y)	718,03 kN
Somma momenti	-1596,8 kNm
Larghezza fondazione	440,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	2,39 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	100,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
N _q	18,4
N _c	30,14
N _g	22,4
Fattori di forma	
sq	1,25
sc	1,27
sg	0,83
Inclinazione carichi	
iq	0,73
ic	0,71
ig	0,61
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,09
dg	1,0
Carico limite verticale (Q _{lim})	3573,33 kN
Fattore sicurezza (C_{sq}=Q_{lim}/F_y)	3,55

Carico limite verificato C_{sq}>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	222,39 cm	
Larghezza della fondazione	440,0 cm	
x = 0,0 cm	157,88	kPa
x = 440,0 cm	168,50	kPa

MENSOLA A VALLE

X _{progr.}	Ascissa progressiva (cm);
F _x	Forza in direzione x (kN);
F _y	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

X _{progr.}	F _x	F _y	M	H
40,0	0,0	-50,59	-10,12	100,0
63,0	0,0	-44,76	-17,05	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

A _{fi}	Area dei ferri inferiori.
A _{fs}	Area dei ferri superiori.
N _u	Sforzo normale ultimo (kN);
M _u	Momento flettente ultimo (kNm);
V _{rd}	Resistenza a taglio senza armature trasversali V _{rd} (kN);
V _{wd}	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{ V _{rd} ; V _{wd} }/V _{sdu}
V _{sdu}	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	6,28
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	7,1

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
140,0	37,56	-7,28	-63,07	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	38,57	817,78	S	327,83	0,0	44,18

Ribaltamento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota finale strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	510,0	428,0	7,75	3,29	465,42	465,42
2	428,0	346,0	11,81	5,01	384,65	384,65
3	346,0	264,0	15,88	6,74	303,25	303,25
4	264,0	182,0	19,94	8,46	221,61	221,61
5	182,0	100,0	24,0	10,19	139,84	139,84

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
428,0	0,0	6,99	122,5	467,1
346,0	0,0	15,84	119,9	421,5
264,0	0,0	26,6	117,2	373,9
182,0	0,0	39,25	114,4	324,9
100,0	0,0	53,76	111,5	275,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
428,0	7,75	16,13	3,0	39,4
346,0	19,56	29,99	11,89	48,8
264,0	35,44	47,49	30,93	58,2
182,0	55,37	68,61	63,21	67,6
100,0	79,38	93,31	111,82	77,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	16,47	196,14	S	177,37	0,0	22,45
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	30,81	256,24	S	199,82	0,0	10,02
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	48,15	318,43	S	221,11	0,0	6,12
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	70,01	383,43	S	241,66	0,0	4,28
5Ø20 (15,71)	5Ø20 (15,71)	95,26	451,42	S	264,35	0,0	3,27

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (440, 0/0, 0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (440, 0/525, 7)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0, 0/0, 0)$

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);

Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte ($^{\circ}$);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
525,7	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	428,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
428,0	346,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
346,0	264,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
264,0	182,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
182,0	100,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
100,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	525,7	510,0	1,17	0,5	517,68	517,68
2	510,0	428,0	8,53	3,62	465,74	465,74
3	428,0	346,0	12,59	5,34	384,79	384,79
4	346,0	264,0	16,65	7,07	303,33	303,33
5	264,0	182,0	20,72	8,79	221,66	221,66
6	182,0	100,0	24,78	10,52	139,88	139,88
7	100,0	0,0	37,56	15,23	48,47	48,63

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	100,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	121,99	51,07	18,82
Carichi esterni	0,0	27,45	-14,78
Peso muro	0,0	53,76	-59,95
Peso fondazione	0,0	107,87	-237,32
Sovraccarico	0,0	90,0	-261,0

Terr. fondazione	0,0	200,54	-583,38
	121,99	530,7	-1137,61

Momento stabilizzante	-1382,0 kNm
Momento ribaltante	244,39 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-1382,0 kNm
Momento ribaltante	244,39 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv}	4,92
Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1	

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-41,82	-8,36	100,0
63,0	0,0	-43,95	-15,74	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	7,6
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,16	801,87	S	324,04	0,0	7,23

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
140,0	37,56	112,31	-257,43	100,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	38,57	817,78	S	327,83	0,0	2,86

Verifica fessurazione

SLE 5 [Rara]

Elevazione

Verifica	Apertura	Apertura	Distanza	Area Cls	Verifica	Sigma	SigmaC Lim	SigmaF Max
----------	----------	----------	----------	----------	----------	-------	------------	------------

fessurazione	fessure mm	fessure Limite mm	fessure mm	efficace cm2	tensioni Normali daN/cm²	C(+compr.) daN/cm²	daN/cm²	daN/cm²
Si	0,001	--	255,276	551	Si	1,16	183,55	8,79
Si	0,006	--	347,508	977	Si	3,13	183,55	58,52
Si	0,019	--	406,563	1250	Si	6,06	183,55	162,84
Si	0,038	--	406,563	1250	Si	9,68	183,55	317,99
Si	0,062	--	406,563	1250	Si	13,85	183,55	522,18

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,004	--	354,670	1250	Si	0,69	183,55	38,60
Si	0,007	--	354,670	1250	Si	1,15	183,55	64,23

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,062	--	354,670	1250	Si	11,96	183,55	594,76

SLE 6 [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,001	0,300	255,276	551	Si	1,16	183,55	8,79
Si	0,006	0,300	347,508	977	Si	3,13	183,55	58,52
Si	0,019	0,300	406,563	1250	Si	6,06	183,55	162,84
Si	0,038	0,300	406,563	1250	Si	9,68	183,55	317,99
Si	0,062	0,300	406,563	1250	Si	13,85	183,55	522,18

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,004	0,300	354,670	1250	Si	0,69	183,55	38,60
Si	0,007	0,300	354,670	1250	Si	1,15	183,55	64,23

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,062	0,300	354,670	1250	Si	11,96	183,55	594,76

SLE 7 [Quasi perm.]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,000	0,200	210,640	345	Si	0,82	137,66	2,27
Si	0,002	0,200	309,526	802	Si	2,02	137,66	23,29
Si	0,010	0,200	396,110	1202	Si	4,20	137,66	88,27
Si	0,024	0,200	406,563	1250	Si	7,11	137,66	200,37
Si	0,043	0,200	406,563	1250	Si	10,62	137,66	359,26

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,004	0,200	354,670	1250	Si	0,63	137,66	35,35
Si	0,006	0,200	354,670	1250	Si	1,01	137,66	56,19

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,050	0,200	354,670	1250	Si	9,68	137,66	475,07

SLD [Frequente]

Elevazione

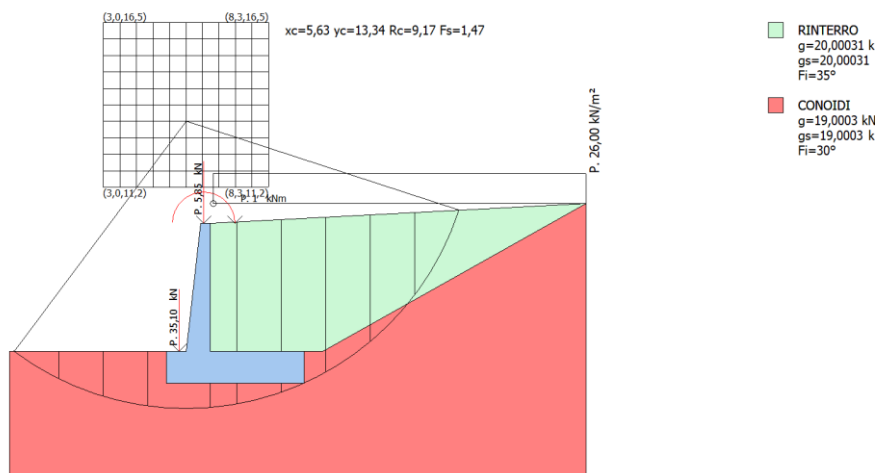
Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,000	0,300	224,485	409	Si	0,89	183,55	3,59
Si	0,003	0,300	320,721	853	Si	2,21	183,55	29,43
Si	0,012	0,300	401,464	1226	Si	4,45	183,55	99,12
Si	0,026	0,300	406,563	1250	Si	7,36	183,55	213,44
Si	0,044	0,300	406,563	1250	Si	10,81	183,55	371,66

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,004	0,300	354,670	1250	Si	0,70	183,55	39,05
Si	0,007	0,300	354,670	1250	Si	1,16	183,55	64,73

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,063	0,300	354,670	1250	Si	11,92	183,55	602,75



Analisi di stabilità dei pendii con: BISHOP (1955)

Calcolo eseguito secondo	NTC 2018
Numero di strati	2,0
Numero dei conci	10,0
Grado di sicurezza ritenuto accettabile	1,1
Coefficiente parziale resistenza	1,0
Parametri geotecnici da usare. Angolo di attrito:	Picco
Analisi	Condizione drenata
Superficie di forma circolare	

Maglia dei Centri

Ascissa vertice sinistro inferiore xi	3,0 m
Ordinata vertice sinistro inferiore yi	11,24 m
Ascissa vertice destro superiore xs	8,26 m
Ordinata vertice destro superiore ys	16,5 m
Passo di ricerca	10,0
Numero di celle lungo x	10,0
Numero di celle lungo y	10,0

Sisma

Coefficiente azione sismica orizzontale	0,051
---	-------

Coefficiente azione sismica verticale

0,025

Vertici profilo

Nr	X (m)	y (m)
1	0,0	6,0
2	5,0	6,0
3	5,63	6,0
4	6,4	10,1
5	6,4	10,1
6	18,4	10,73

Vertici strato1

N	X (m)	y (m)
1	0,0	6,0
2	6,4	6,0
3	10,0	6,0
4	18,4	10,72

Coefficienti parziali azioni

Sfavorevoli: Permanenti, variabili

1,0 1,0

Favorevoli: Permanenti, variabili

1,0 1,0

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Tangente angolo di resistenza al taglio

1,25

Coesione efficace

1,25

Coesione non drenata

1,4

Riduzione parametri geotecnici terreno

No

Stratigrafia

Strato	Coesione (kN/m ²)	Coesione non drenata (kN/m ²)	Angolo resistenza al taglio (°)	Peso unità di volume (kN/m ³)	Peso saturo (kN/m ³)	Litologia
1	0		35	20,00031	20,00031	RINTERRO
2	0		30	19,0003	19,0003	CONOIDI

Carichi concentrati

N°	x (m)	y (m)	Fx (kN)	Fy (kN)	M (kNm)
1	5,4	6	0	35,10056	0
2	6,2	10,1	0	5,850093	0,884014

Carichi distribuiti

N°	xi (m)	yi (m)	xf (m)	yf (m)	Carico esterno (kN/m ²)
1	6,5	10,72889	18,4	10,72889	26,00041

Risultati analisi pendio [NTC 2018]

Fs minimo individuato

1,47

Ascissa centro superficie

5,63 m

Ordinata centro superficie

13,34 m

Raggio superficie

9,17 m

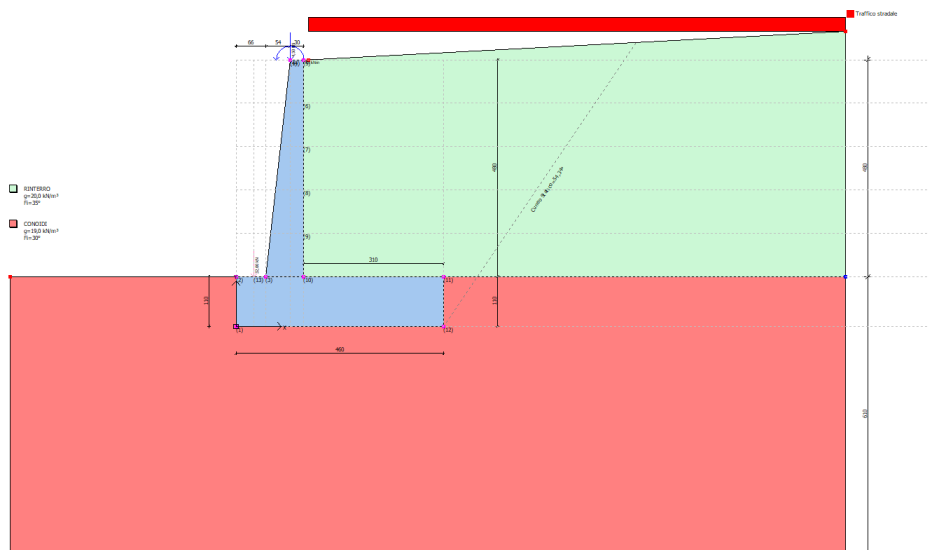
B: Larghezza del conchio; Alfa: Angolo di inclinazione della base del conchio; Li: Lunghezza della base del conchio; Wi: Peso del conchio; Ui: Forze derivanti dalle pressioni neutre; Ni: forze agenti normalmente alla direzione di scivolamento; Ti: forze agenti parallelamente alla superficie di scivolamento; Fi: Angolo di attrito; c: coesione.

$xc = 5,63$ $yc = 13,344$ $Rc = 9,166$ $Fs=1,474$

Nr.	B (m)	Alfa (°)	Li (m)	Wi (kN)	Kh•Wi (kN)	Kv•Wi (kN)	c (kN/m ²)	Fi (°)	Ui (kN)	Ni (kN)	Ti (kN)
1	1,42	-31,5	1,67	12,96	0,66	0,32	0,0	30,0	0,0	20,0	7,8
2	1,42	-21,5	1,53	32,01	1,63	0,8	0,0	30,0	0,0	40,7	15,9
3	1,42	-12,2	1,45	43,6	2,22	1,09	0,0	30,0	0,0	48,7	19,1
4	1,99	-1,4	1,99	109,85	5,6	2,75	0,0	30,0	0,0	111,0	43,5

5	0,85	7,5	0,85	117,29	5,98	2,93	0,0	30,0	0,0	112,5	44,1
6	1,42	14,8	1,47	196,71	10,03	4,92	0,0	30,0	0,0	184,4	72,2
7	1,42	24,2	1,56	185,32	9,45	4,63	0,0	30,0	0,0	172,8	67,7
8	1,42	34,5	1,72	165,36	8,43	4,13	0,0	30,0	0,0	158,1	61,9
9	1,42	46,3	2,06	134,03	6,84	3,35	0,0	30,0	0,0	137,6	53,9
10	1,42	62,4	3,07	79,58	4,06	1,99	0,0	35,0	0,0	90,0	42,7

12.2 CONCIO 2



Dati generali

Lat./Long. [WGS84]	46,18711/10,120867
Normativa GEO	NTC 2018
Normativa STR	NTC 2018
Spinta	Mononobe & Okabe [M.O. 1929]

Dati generali muro

Altezza muro	480,0 cm
Spessore testa muro	30,0 cm
Risega muro lato valle	54,0 cm
Risega muro lato monte	0,0 cm
Sporgenza mensola a valle	66,0 cm
Sporgenza mensola a monte	310,0 cm
Svaso mensola a valle	0,0 cm
Altezza estremità mensola a valle	110,0 cm
Altezza estremità mensola a monte	110,0 cm

Coefficienti sismici [N.T.C.]

Dati generali

Tipo opera:	2 - Opere ordinarie
Classe d'uso:	Classe III
Vita nominale:	100,0 [anni]
Vita di riferimento:	150,0 [anni]

Parametri sismici su sito di riferimento

Categoria sottosuolo:	B
Categoria topografica:	T1

S.L. Stato limite	TR Tempo ritorno [anni]	ag [m/s ²]	F0 [-]	TC* [sec]
S.L.O.	90,0	0,41	2,57	0,23
S.L.D.	151,0	0,5	2,56	0,24
S.L.V.	1424,0	1,09	2,61	0,29
S.L.C.	2475,0	1,28	2,64	0,3

Coefficienti sismici orizzontali e verticali

Opera:

Classe III

S.L. Stato limite	amax [m/s ²]	beta [-]	kh [-]	kv [sec]
S.L.O.	0,492	1,0	0,0502	0,0251
S.L.D.	0,6	0,47	0,0288	0,0144
S.L.V.	1,308	0,38	0,0507	0,0253
S.L.C.	1,536	1,0	0,1566	0,0783

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

Conglomerati

Nr.	Classe Calcestruzzo	fck,cubi [Mpa]	Ec [Mpa]	fck [Mpa]	fed [Mpa]	fctd [Mpa]	fctm [Mpa]
1	C20/25	24,52	29960	19,61	11,33	1,03	2,21
2	C25/30	29,42	31470	24,52	14,16	1,19	2,56
3	C28/35	34,32	32300	27,46	15,86	1,28	2,76
4	C40/50	50,01	35219,99	39,23	19,83	1,49	3,2
5	C30/37	37	33019	30	17,4	1,37	2,94

Acciai:

Nr.	Classe acciaio	Es [Mpa]	fyk [Mpa]	fyd [Mpa]	ftk [Mpa]	ftd [Mpa]	ep_tk	epd_ult	β1*β2 iniziale	β1*β2 finale
1	B450C	200000	450	391,3	540	391,3	.075	.0675	1	0,5
2	B450C*	200000	450	391,3	540	450	.075	.0675	1	0,5
3	B450C**	200000	450	391,3	458,3	398,5	.012	.01	1	0,5
4	S235H	210000	240	208,7	360	208,7	0,012	0,01	1	0,5
5	S275H	210000	280	243,5	430	243,5	0,012	0,01	1	0,5
6	S355H	210000	360	313	510	360	0,012	0,01	1	0,5

Materiali impiegati realizzazione muro

C30/37 B450C

Copriferro, Elevazione	5,0 cm
Copriferro, Fondazione	5,0 cm
Copriferro, Dente di fondazione	5,0 cm

Stratigrafia

Ns	Spessore strato (cm)	Inclinazione dello strato. (°)	Peso unità di volume (KN/m ³)	Angolo di resistenza a taglio (°)	Coesione (kPa)	Angolo di attrito terra muro (°)	Presenza di falda (Si/No)	Litologia	Descrizione
1	480	0	20,00	35	0,00	23	No		RINTERRO
2	610	0	19,00	30	0,00	20	No		CONOIDI

Carichi concentrati

Descrizione	Posizione x (cm)	Posizione y (cm)	Fx (kN/m)	Fy (kN/m)	Mz (kNm/m)
Rivestimento in pietra	40,0	110,0	0,0	32,0	0,0
Peso cordolo	120,0	590,0	0,0	4,5	0,68

Carichi distribuiti

Descrizione	Ascissa iniziale (cm)	Ascissa finale (cm)	Valore iniziale (kPa)	Valore finale (kPa)	Profondità (cm)
Traffico stradale	10,0	1200,0	20,0	20,0	0,0

FATTORI DI COMBINAZIONE

Scorrimento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	0,80

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1

2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 7

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,50
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLD

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%)

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	590,0	494,0	9,48	4,02	537,3	537,3
2	494,0	398,0	15,05	6,39	443,04	443,04
3	398,0	302,0	20,62	8,75	347,84	347,84
4	302,0	206,0	26,18	11,11	252,3	252,3
5	206,0	110,0	31,75	13,48	156,6	156,6

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
494,0	0,0	8,34	132,2	539,6
398,0	0,0	19,2	129,1	485,5
302,0	0,0	32,63	126,0	429,2
206,0	0,0	48,57	122,7	371,2
110,0	0,0	67,08	119,4	312,1

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
494,0	9,48	15,96	3,96	40,8
398,0	24,52	33,21	17,27	51,6
302,0	45,14	55,39	45,93	62,4
206,0	71,32	82,44	94,95	73,2
110,0	103,08	114,43	169,24	84,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	16,21	245,1	S	192,25	0,0	19,89
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	33,98	328,16	S	219,26	0,0	8,77
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	56,66	414,35	S	244,8	0,0	5,32
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	84,2	504,3	S	269,47	0,0	3,71
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	116,42	598,61	S	293,65	0,0	2,79

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(x_{r1}, y_{r1}) = (460,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(x_{r2}, y_{r2}) = (460,0/606,3)$
 Centro di rotazione $(x_{ro}, y_{ro}) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coazione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
606,3	590,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
110,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	606,3	590,0	1,22	0,52	597,97	597,97
2	590,0	494,0	10,42	4,42	537,73	537,73
3	494,0	398,0	15,99	6,79	443,21	443,21
4	398,0	302,0	21,56	9,15	347,93	347,93
5	302,0	206,0	27,13	11,52	252,36	252,36
6	206,0	110,0	32,7	13,88	156,64	156,64
7	110,0	0,0	46,38	18,88	53,35	53,52

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
--	----	----	-----	-----	--------	--------

1 110,0 0,0 0,0 0,0 0,0 0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	155,41	65,16	53,94
Carichi esterni	0,0	29,2	-14,02
Peso muro	0,0	67,08	-80,09
Peso fondazione	0,0	124,05	-285,32
Sovraccarico	0,0	93,0	-283,65
Terr. fondazione	0,0	242,13	-740,67
	155,41	620,62	-1349,81

Momento stabilizzante -1704,01 kNm
 Momento ribaltante 354,2 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	155,41 kN
Sommatoria forze verticali	620,62 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	620,62 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	155,41 kN
Resistenza terreno	358,31 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,1
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-1704,01 kNm
Momento ribaltante	354,2 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	4,18
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	155,41 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	620,62 kN
Somma momenti	-1349,81 kNm
Larghezza fondazione	460,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	12,5 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	110,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,25
sc	1,27
sg	0,83
Inclinazione carichi	
iq	0,61
ic	0,59
ig	0,46
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,1
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	2978,52 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	3,43

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	217,5 cm	
Larghezza della fondazione	460,0 cm	
x = 0,0 cm	156,92	kPa
x = 460,0 cm	112,91	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-51,21	-10,3	110,0
66,0	0,0	-58,08	-21,18	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	6,7
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	5,91

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	46,38	148,42	-358,28	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	47,12	910,86	S	350,61	0,0	2,32

A_Unitari+M1+RSLV [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh	0,0507
Coefficiente sismico verticale Kv	0,0253

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato

G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	590,0	494,0	3,03	1,29	530,71	530,71
2	494,0	398,0	7,32	3,11	441,32	441,32
3	398,0	302,0	11,6	4,92	347,05	347,05
4	302,0	206,0	15,89	6,74	251,84	251,84
5	206,0	110,0	20,17	8,56	156,3	156,3

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	494,0	0,42	8,34	132,2	539,6
	398,0	0,97	19,2	129,1	485,5
	302,0	1,65	32,63	126,0	429,2
	206,0	2,46	48,57	122,7	371,2
	110,0	3,4	67,08	119,4	312,1

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
494,0	3,46	14,12	1,94	40,8
398,0	11,33	28,09	6,91	51,6
302,0	23,61	46,45	20,14	62,4
206,0	40,3	69,13	45,59	73,2

110,0 61,41 96,2 87,09 84,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd }/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	14,69	244,87	S	192,01	0,0	54,47
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	28,54	327,07	S	218,55	0,0	18,92
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	47,39	412,07	S	243,54	0,0	10,12
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	70,78	500,37	S	267,58	0,0	6,51
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	98,1	592,38	S	291,02	0,0	4,65

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (460,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (460,0/606,3)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
606,3	590,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
110,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
20,0	0,3	0,33	0,04	0,28	0,1	0,04	0,01

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	606,3	590,0	0,21	0,09	597,36	597,36
2	590,0	494,0	3,76	1,6	532,89	532,89
3	494,0	398,0	8,05	3,42	441,74	441,74
4	398,0	302,0	12,33	5,23	347,22	347,22
5	302,0	206,0	16,61	7,05	251,94	251,94
6	206,0	110,0	20,9	8,87	156,36	156,36
7	110,0	0,0	29,82	12,39	53,03	53,27

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	110,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	91,68	38,65	12,24
Carichi esterni	0,0	36,5	-17,52
Peso muro	0,0	67,08	-80,09
Peso fondazione	0,0	124,05	-285,32
Sovraccarico	0,0	12,4	-37,82
Terr. fondazione	0,0	302,66	-925,84
	91,68	581,34	-1334,35

Momento stabilizzante -1525,04 kNm
 Momento ribaltante 190,69 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	91,68 kN
Sommatoria forze verticali	581,34 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	581,34 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	91,68 kN
Resistenza terreno	335,64 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	3,66
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-1525,04 kNm
Momento ribaltante	190,69 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	8,0
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	91,68 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	581,34 kN
Somma momenti	-1334,35 kNm
Larghezza fondazione	460,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	0,47 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	110,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4

Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,27
sc	1,28
sg	0,82
Inclinazione carichi	
iq	0,75
ic	0,73
ig	0,63
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,1
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	4191,69 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	6,01

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	229,53 cm
Larghezza della fondazione	460,0 cm
x = 0,0 cm	127,15 kPa
x = 460,0 cm	125,61 kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-40,05	-8,01	110,0
66,0	0,0	-34,05	-13,48	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	8,57
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	10,08

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	29,82	46,33	-135,8	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);

Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	30,42	903,26	S	350,37	0,0	7,42

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%) [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh 0,0752
 Coefficiente sismico verticale Kv 0,0371

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	590,0	494,0	10,95	4,65	540,1	540,1
2	494,0	398,0	13,56	5,75	444,46	444,46
3	398,0	302,0	16,16	6,86	348,71	348,71
4	302,0	206,0	18,76	7,96	252,89	252,89
5	206,0	110,0	21,36	9,07	157,03	157,03

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp

494,0	0,94	8,34	132,2	539,6
398,0	2,17	19,2	129,1	485,5
302,0	3,68	32,63	126,0	429,2
206,0	5,48	48,57	122,7	371,2
110,0	7,57	67,08	119,4	312,1

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
494,0	11,89	17,49	5,42	40,8
398,0	26,67	34,1	21,25	51,6
302,0	44,35	54,39	51,32	62,4
206,0	64,9	78,29	98,2	73,2
110,0	88,35	105,87	164,36	84,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	17,73	245,33	S	192,46	0,0	15,87
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	34,88	328,34	S	219,38	0,0	8,07
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	55,63	414,1	S	244,66	0,0	5,41
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	80,12	503,1	S	268,88	0,0	4,06
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	108,03	595,76	S	292,41	0,0	3,25

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (460,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (460,0/606,3)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
606,3	590,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
110,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.

Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
20,0	0,3	0,38	0,11	0,28	0,1	0,1	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	606,3	590,0	2,06	0,85	598,1	598,1
2	590,0	494,0	13,66	5,68	540,48	540,44
3	494,0	398,0	16,27	6,78	444,72	444,7
4	398,0	302,0	18,87	7,89	348,9	348,88
5	302,0	206,0	21,47	8,99	253,03	253,02
6	206,0	110,0	24,07	10,1	157,14	157,13
7	110,0	0,0	31,39	12,96	53,79	53,93

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	110,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	127,79	53,26	88,39
Carichi esterni	0,0	36,5	-17,52
Peso muro	7,57	67,08	-56,48
Peso fondazione	13,99	124,05	-277,63
Sovraccarico	1,4	12,4	-29,2
Terr. fondazione	34,14	302,66	-804,95
	184,89	595,95	-1097,38

Momento stabilizzante -1592,26 kNm
 Momento ribaltante 494,88 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -1592,26 kNm
 Momento ribaltante 494,88 kNm
 Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} 3,22

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

X_{progr.} Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-69,33	-14,03	110,0
66,0	0,0	-79,51	-29,27	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	4,95
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	4,32

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	31,39	128,64	-368,78	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	32,01	903,99	S	350,39	0,0	2,67

Carico limite A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	590,0	494,0	9,48	4,02	537,3	537,3
2	494,0	398,0	15,05	6,39	443,04	443,04
3	398,0	302,0	20,62	8,75	347,84	347,84
4	302,0	206,0	26,18	11,11	252,3	252,3
5	206,0	110,0	31,75	13,48	156,6	156,6

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	494,0	0,0	10,84	132,2	539,6
	398,0	0,0	24,96	129,1	485,5
	302,0	0,0	42,42	126,0	429,2
	206,0	0,0	63,14	122,7	371,2
	110,0	0,0	87,2	119,4	312,1

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
494,0	9,48	20,71	4,45	40,8
398,0	24,52	41,22	17,42	51,6
302,0	45,14	67,43	45,53	62,4
206,0	71,32	99,26	93,79	73,2
110,0	103,08	136,81	167,01	84,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	21,14	245,85	S	192,89	0,0	19,96
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	42,12	329,77	S	220,36	0,0	8,81
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	68,67	417,3	S	246,5	0,0	5,36

5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	101,11	509,24	S	271,87	0,0	3,74
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	139,71	606,5	S	296,86	0,0	2,82

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(x_{r1}, y_{r1}) = (460,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(x_{r2}, y_{r2}) = (460,0/606,3)$
 Centro di rotazione $(x_{ro}, y_{ro}) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
606,3	590,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
110,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	606,3	590,0	1,22	0,52	597,97	597,97
2	590,0	494,0	10,42	4,42	537,73	537,73
3	494,0	398,0	15,99	6,79	443,21	443,21
4	398,0	302,0	21,56	9,15	347,93	347,93
5	302,0	206,0	27,13	11,52	252,36	252,36
6	206,0	110,0	32,7	13,88	156,64	156,64
7	110,0	0,0	46,38	18,88	53,35	53,52

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	110,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

	Fx	Fy	M
	Forza in direzione x (kN);	Forza in direzione y (kN);	Momento (kNm);
	Fx	Fy	M
Spinta terreno	155,41	65,16	53,94
Carichi esterni	0,0	47,45	-22,78
Peso muro	0,0	87,2	-104,12
Peso fondazione	0,0	161,27	-370,92
Sovraccarico	0,0	93,0	-283,65
Terr. fondazione	0,0	393,46	-1203,59
	155,41	847,53	-1931,12

Momento stabilizzante	-2285,65 kNm
Momento ribaltante	354,54 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	155,41 kN
Sommatoria forze verticali	847,53 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	847,53 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	155,41 kN
Resistenza terreno	489,32 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,86
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-2285,65 kNm
Momento ribaltante	354,54 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	5,61
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	155,41 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	847,53 kN
Somma momenti	-1931,12 kNm
Larghezza fondazione	460,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	2,15 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	110,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,26
sc	1,28
sg	0,82
Inclinazione carichi	
iq	0,71
ic	0,69
ig	0,58
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,1
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	3868,14 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	3,26

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	227,85 cm		
Larghezza della fondazione	460,0 cm		
x = 0,0 cm		189,41	kPa
x = 460,0 cm		179,08	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-61,57	-12,31	110,0
66,0	0,0	-59,79	-22,68	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	5,57
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	5,74

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	46,38	3,56	-115,65	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	47,12	910,86	S	350,61	0,0	96,69

Ribaltamento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato

G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	590,0	494,0	9,48	4,02	537,3	537,3
2	494,0	398,0	15,05	6,39	443,04	443,04
3	398,0	302,0	20,62	8,75	347,84	347,84
4	302,0	206,0	26,18	11,11	252,3	252,3
5	206,0	110,0	31,75	13,48	156,6	156,6

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	494,0	0,0	8,34	132,2	539,6
	398,0	0,0	19,2	129,1	485,5
	302,0	0,0	32,63	126,0	429,2
	206,0	0,0	48,57	122,7	371,2
	110,0	0,0	67,08	119,4	312,1

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
494,0	9,48	18,21	4,51	40,8
398,0	24,52	35,46	17,7	51,6
302,0	45,14	57,64	46,24	62,4
206,0	71,32	84,69	95,15	73,2

110,0 103,08 116,68 169,31 84,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd }/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	18,49	245,45	S	192,55	0,0	19,92
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	36,24	328,61	S	219,57	0,0	8,78
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	58,75	414,87	S	245,12	0,0	5,33
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	86,53	504,98	S	269,79	0,0	3,71
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	119,01	599,49	S	293,97	0,0	2,8

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (460,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (460,0/606,3)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
606,3	590,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
590,0	494,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
494,0	398,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
398,0	302,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
302,0	206,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
206,0	110,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
110,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	606,3	590,0	1,22	0,52	597,97	597,97
2	590,0	494,0	10,42	4,42	537,73	537,73
3	494,0	398,0	15,99	6,79	443,21	443,21
4	398,0	302,0	21,56	9,15	347,93	347,93
5	302,0	206,0	27,13	11,52	252,36	252,36
6	206,0	110,0	32,7	13,88	156,64	156,64
7	110,0	0,0	46,38	18,88	53,35	53,52

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	110,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	155,41	65,16	53,94
Carichi esterni	0,0	31,45	-16,38
Peso muro	0,0	67,08	-80,09
Peso fondazione	0,0	124,05	-285,32
Sovraccarico	0,0	93,0	-283,65
Terr. fondazione	0,0	242,13	-740,67
	155,41	622,87	-1352,17

Momento stabilizzante -1706,71 kNm
 Momento ribaltante 354,54 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -1706,71 kNm
 Momento ribaltante 354,54 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} 4,19

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-51,7	-10,4	110,0
66,0	0,0	-58,85	-21,45	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd }/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	-0,02	889,39	S	349,93	0,0	6,64

5Ø24 (22,62) 5Ø24 (22,62) -0,02 889,39 S 349,93 0,0 5,83

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	46,38	147,72	-358,04	110,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd }/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø24 (22,62)	5Ø24 (22,62)	47,12	910,86	S	350,61	0,0	2,33

Verifica fessurazione

SLE 5 [Rara]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,001	--	266,611	681	Si	1,57	183,55	17,81
Si	0,008	--	342,335	1066	Si	3,96	183,55	81,62
Si	0,023	--	378,567	1250	Si	7,47	183,55	206,79
Si	0,043	--	378,567	1250	Si	11,78	183,55	390,53
Si	0,070	--	378,567	1250	Si	16,74	183,55	630,16

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,004	--	354,670	1250	Si	0,72	183,55	42,36
Si	0,008	--	354,670	1250	Si	1,31	183,55	77,08

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,082	--	354,670	1250	Si	14,98	183,55	790,12

SLE 6 [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,001	0,300	266,611	681	Si	1,57	183,55	17,81
Si	0,008	0,300	342,335	1066	Si	3,96	183,55	81,62
Si	0,023	0,300	378,567	1250	Si	7,47	183,55	206,79
Si	0,043	0,300	378,567	1250	Si	11,78	183,55	390,53
Si	0,070	0,300	378,567	1250	Si	16,74	183,55	630,16

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,004	0,300	354,670	1250	Si	0,72	183,55	42,36

Si	0,008	0,300	354,670	1250	Si	1,31	183,55	77,08
----	-------	-------	---------	------	----	------	--------	-------

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,082	0,300	354,670	1250	Si	14,98	183,55	790,12

SLE 7 [Quasi perm.]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,001	0,200	239,050	541	Si	1,13	137,66	7,75
Si	0,004	0,200	318,251	943	Si	2,70	137,66	40,53
Si	0,014	0,200	378,567	1250	Si	5,41	137,66	125,58
Si	0,030	0,200	378,567	1250	Si	8,99	137,66	265,51
Si	0,051	0,200	378,567	1250	Si	13,26	137,66	459,25

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,004	0,200	354,670	1250	Si	0,66	137,66	38,84
Si	0,007	0,200	354,670	1250	Si	1,15	137,66	67,55

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,068	0,200	354,670	1250	Si	12,42	137,66	647,48

SLD [Frequente]

Elevazione

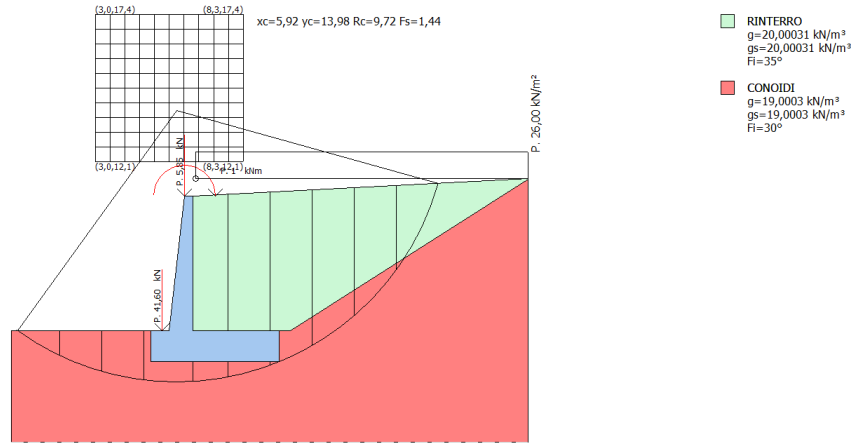
Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,001	0,300	251,552	605	Si	1,27	183,55	11,06
Si	0,005	0,300	328,310	995	Si	3,05	183,55	52,24
Si	0,016	0,300	378,567	1250	Si	5,89	183,55	145,54
Si	0,032	0,300	378,567	1250	Si	9,52	183,55	291,09
Si	0,054	0,300	378,567	1250	Si	13,77	183,55	487,21

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,005	0,300	354,670	1250	Si	0,74	183,55	43,42
Si	0,008	0,300	354,670	1250	Si	1,35	183,55	79,16

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,085	0,300	354,670	1250	Si	15,18	183,55	813,31



RINTERRO
 $g=20,00031 \text{ kN/m}^3$
 $gs=20,00031 \text{ kN/m}^3$
 $Fi=35^\circ$

CONOIDI
 $g=19,00003 \text{ kN/m}^3$
 $gs=19,00003 \text{ kN/m}^3$
 $Fi=30^\circ$

Analisi di stabilità dei pendii con: BISHOP (1955)

Calcolo eseguito secondo	NTC 2018
Numero di strati	2,0
Numero dei conci	10,0
Grado di sicurezza ritenuto accettabile	1,1
Coefficiente parziale resistenza	1,0
Parametri geotecnici da usare. Angolo di attrito:	Picco
Analisi	Condizione drenata
Superficie di forma circolare	

Maglia dei Centri

Ascissa vertice sinistro inferiore xi	3,02 m
Ordinata vertice sinistro inferiore yi	12,13 m
Ascissa vertice destro superiore xs	8,3 m
Ordinata vertice destro superiore ys	17,41 m
Passo di ricerca	10,0
Numero di celle lungo x	10,0
Numero di celle lungo y	10,0

Sisma

Coefficiente azione sismica orizzontale	0,051
Coefficiente azione sismica verticale	0,025

Vertici profilo

Nr	X (m)	y (m)
1	0,0	6,1
2	5,0	6,1
3	5,66	6,1
4	6,5	10,9
5	6,5	10,9
6	18,5	11,53

Vertici strato1

N	X (m)	y (m)
1	0,0	6,1
2	6,5	6,1
3	10,0	6,1
4	18,5	11,52

Coefficienti parziali azioni

Sfavorevoli: Permanenti, variabili	1,0 1,0
------------------------------------	---------

Favorevoli: Permanenti, variabili

1,0 1,0

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Tangente angolo di resistenza al taglio	1,25
Coesione efficace	1,25
Coesione non drenata	1,4
Riduzione parametri geotecnici terreno	No

Stratigrafia

Strato	Coesione (kN/m ²)	Coesione non drenata (kN/m ²)	Angolo resistenza al taglio (°)	Peso unità di volume (kN/m ³)	Peso saturo (kN/m ³)	Litologia
1	0		35	20,00031	20,00031	RINTERRO
2	0		30	19,0003	19,0003	CONOIDI

Carichi concentrati

N°	x (m)	y (m)	Fx (kN)	Fy (kN)	M (kNm)
1	5,4	6,1	0	41,60066	0
2	6,2	10,9	0	5,850093	0,884014

Carichi distribuiti

N°	xi (m)	yi (m)	xf (m)	yf (m)	Carico esterno (kN/m ²)
1	6,6	11,52889	18,5	11,52889	26,00041

Risultati analisi pendio [NTC 2018]

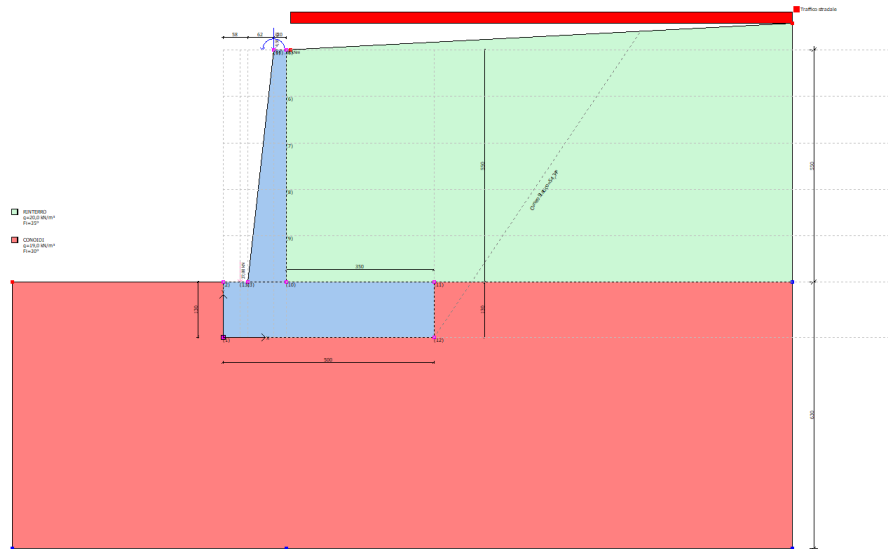
Fs minimo individuato	1,44
Ascissa centro superficie	5,92 m
Ordinata centro superficie	13,98 m
Raggio superficie	9,72 m

B: Larghezza del concio; Alfa: Angolo di inclinazione della base del concio; Li: Lunghezza della base del concio; Wi: Peso del concio; Ui: Forze derivanti dalle pressioni neutre; Ni: forze agenti normalmente alla direzione di scivolamento; Ti: forze agenti parallelamente alla superficie di scivolamento; Fi: Angolo di attrito; c: coesione.

xc = 5,924 yc = 13,979 Rc = 9,718 Fs=1,442

Nr.	B (m)	Alfa (°)	Li (m)	Wi (kN)	Kh•Wi (kN)	Kv•Wi (kN)	c (kN/m ²)	Fi (°)	Ui (kN)	Ni (kN)	Ti (kN)
1	1,5	-30,7	1,75	14,06	0,72	0,35	0,0	30,0	0,0	21,4	8,6
2	1,5	-20,8	1,61	34,67	1,77	0,87	0,0	30,0	0,0	43,7	17,5
3	1,5	-11,5	1,54	47,05	2,4	1,18	0,0	30,0	0,0	52,3	20,9
4	1,75	-1,8	1,75	108,44	5,53	2,71	0,0	30,0	0,0	109,9	44,0
5	1,26	7,1	1,27	193,98	9,89	4,85	0,0	30,0	0,0	186,2	74,5
6	1,5	15,5	1,56	229,22	11,69	5,73	0,0	30,0	0,0	214,1	85,7
7	1,5	25,0	1,66	215,78	11,0	5,39	0,0	30,0	0,0	200,6	80,3
8	1,5	35,3	1,84	191,85	9,78	4,8	0,0	30,0	0,0	183,2	73,4
9	1,5	47,4	2,22	155,33	7,92	3,88	0,0	30,0	0,0	159,8	64,0
10	1,5	64,1	3,45	92,34	4,71	2,31	0,0	35,0	0,0	105,7	51,4

12.3 CONCIO 3



Dati generali

Lat./Long. [WGS84]	46,18711/10,120867
Normativa GEO	NTC 2018
Normativa STR	NTC 2018
Spinta	Mononobe & Okabe [M.O. 1929]

Dati generali muro

Altezza muro	550,0 cm
Spessore testa muro	30,0 cm
Risega muro lato valle	62,0 cm
Risega muro lato monte	0,0 cm
Sporgenza mensola a valle	58,0 cm
Sporgenza mensola a monte	350,0 cm
Svaso mensola a valle	0,0 cm
Altezza estremità mensola a valle	130,0 cm
Altezza estremità mensola a monte	130,0 cm

Coefficienti sismici [N.T.C.]

Dati generali

Tipo opera:	2 - Opere ordinarie
Classe d'uso:	Classe III
Vita nominale:	100,0 [anni]
Vita di riferimento:	150,0 [anni]

Parametri sismici su sito di riferimento

Categoria sottosuolo:	B
Categoria topografica:	T1

S.L. Stato limite	TR Tempo ritorno [anni]	ag [m/s ²]	F0 [-]	TC* [sec]
S.L.O.	90,0	0,41	2,57	0,23
S.L.D.	151,0	0,5	2,56	0,24
S.L.V.	1424,0	1,09	2,61	0,29
S.L.C.	2475,0	1,28	2,64	0,3

Coefficienti sismici orizzontali e verticali

Opera: Classe III

S.L. Stato limite	amax [m/s ²]	beta [-]	kh [-]	kv [sec]
S.L.O.	0,492	1,0	0,0502	0,0251
S.L.D.	0,6	0,47	0,0288	0,0144
S.L.V.	1,308	0,38	0,0507	0,0253
S.L.C.	1,536	1,0	0,1566	0,0783

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

Conglomerati

Nr.	Classe Calcestruzzo	fck,cubi [Mpa]	Ec [Mpa]	fck [Mpa]	fed [Mpa]	fctd [Mpa]	fctm [Mpa]
1	C20/25	24,52	29960	19,61	11,33	1,03	2,21
2	C25/30	29,42	31470	24,52	14,16	1,19	2,56
3	C28/35	34,32	32300	27,46	15,86	1,28	2,76
4	C40/50	50,01	35219,99	39,23	19,83	1,49	3,2
5	C30/37	37	33019	30	17,4	1,37	2,94

Acciai:

Nr.	Classe acciaio	Es [Mpa]	fyk [Mpa]	fyd [Mpa]	ftk [Mpa]	ftd [Mpa]	ep_tk	epd_ult	$\beta 1*\beta 2$ iniziale	$\beta 1*\beta 2$ finale
1	B450C	200000	450	391,3	540	391,3	.075	.0675	1	0,5
2	B450C*	200000	450	391,3	540	450	.075	.0675	1	0,5
3	B450C**	200000	450	391,3	458,3	398,5	.012	.01	1	0,5
4	S235H	210000	240	208,7	360	208,7	0,012	0,01	1	0,5
5	S275H	210000	280	243,5	430	243,5	0,012	0,01	1	0,5
6	S355H	210000	360	313	510	360	0,012	0,01	1	0,5

Materiali impiegati realizzazione muro

C30/37 B450C

Copriferro, Elevazione

5,0 cm

Copriferro, Fondazione

5,0 cm

Copriferro, Dente di fondazione

5,0 cm

Stratigrafi a

Ns	Spessore strato (cm)	Inclinazione dello strato. (°)	Peso unità di volume (KN/m³)	Angolo di resistenza a taglio (°)	Coesione (kPa)	Angolo di attrito terra muro (°)	Presenza di falda (Si/No)	Litologia	Descrizione
1	550	0	20,00	35	0,00	23	No		RINTERRO
2	630	0	19,00	30	0,00	20	No		CONOIDI

Carichi concentrati

Descrizione	Posizione x (cm)	Posizione y (cm)	Fx (kN/m)	Fy (kN/m)	Mz (kNm/m)
Rivestimento in pietra	40,0	130,0	0,0	37,0	0,0
Peso cordolo	120,0	680,0	0,0	4,5	0,68

Carichi distribuiti

Descrizione	Ascissa iniziale (cm)	Ascissa finale (cm)	Valore iniziale (kPa)	Valore finale (kPa)	Profondità (cm)
Traffico stradale	10,0	1200,0	20,0	20,0	0,0

FATTORI DI COMBINAZIONE

Scorrimento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	0,80

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

A_Unitari+M1+RSLV

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
-----	--------	----------------------

1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

SLE 5

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 6

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 7

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00

5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,50
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLD

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%)

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

Carico limite A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,30
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	1,30
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	1,30

9	Peso cordolo	1,30
---	--------------	------

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Ribaltamento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Scorrimento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	680,0	570,0	11,33	4,81	619,08	619,08
2	570,0	460,0	18,64	7,91	511,4	511,4
3	460,0	350,0	25,95	11,01	402,42	402,42
4	350,0	240,0	33,26	14,12	292,98	292,98
5	240,0	130,0	40,57	17,22	183,35	183,35

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	570,0	0,0	9,76	131,7	621,9
	460,0	0,0	22,87	128,2	559,3
	350,0	0,0	39,32	124,5	494,0
	240,0	0,0	59,11	120,7	426,8
	130,0	0,0	82,25	116,9	358,4

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
570,0	11,33	18,16	5,12	42,4
460,0	29,96	39,19	23,77	54,8
350,0	55,91	66,66	64,5	67,2
240,0	89,17	100,56	134,76	79,6
130,0	129,74	140,93	241,94	92,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	18,52	257,23	S	196,37	0,0	17,0
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	39,82	353,26	S	226,93	0,0	7,43
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	68,24	453,81	S	255,83	0,0	4,49
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	102,44	559,53	S	283,81	0,0	3,12
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	143,61	671,77	S	311,32	0,0	2,35

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (500,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (500,0/698,4)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
698,4	680,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	698,4	680,0	1,39	0,59	688,97	688,97
2	680,0	570,0	12,55	5,33	619,66	619,66
3	570,0	460,0	19,86	8,43	511,63	511,63
4	460,0	350,0	27,17	11,53	402,53	402,53
5	350,0	240,0	34,48	14,64	293,06	293,06
6	240,0	130,0	41,79	17,74	183,4	183,4
7	130,0	0,0	61,38	25,04	62,94	63,16

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M

Spinta terreno	198,62	83,3	98,13
Carichi esterni	0,0	33,2	-15,62
Peso muro	0,0	82,25	-96,15
Peso fondazione	0,0	159,36	-398,4
Sovraccarico	0,0	105,0	-341,25
Terr. fondazione	0,0	313,15	-1020,88
	198,62	776,26	-1774,16

Momento stabilizzante	-2289,32 kNm
Momento ribaltante	515,17 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	198,62 kN
Sommatoria forze verticali	776,26 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	776,26 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	198,62 kN
Resistenza terreno	448,17 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,05
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-2289,32 kNm
Momento ribaltante	515,17 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	3,86
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	198,62 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	776,26 kN
Somma momenti	-1774,16 kNm
Larghezza fondazione	500,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	21,45 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	130,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,26
sc	1,28
sg	0,82
Inclinazione carichi	
iq	0,61
ic	0,58
ig	0,45
Fattori di profondità	
dq	1,08
dc	1,11
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	3459,83 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	3,18

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	228,55 cm	
Larghezza della fondazione	500,0 cm	
x = 0,0 cm	195,21	kPa
x = 500,0 cm	115,29	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-64,06	-12,89	130,0
58,0	0,0	-62,45	-21,61	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	7,17
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	7,35

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	61,38	189,85	-540,36	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	62,32	2132,28	S	477,07	0,0	2,46

A_Unitari+M1+RSLV [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh 0,0507
 Coefficiente sismico verticale Kv 0,0253

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
----	----	---	-----	----	-------	---	---	------

680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	680,0	570,0	3,83	1,63	611,56	611,56
2	570,0	460,0	9,46	4,02	509,55	509,55
3	460,0	350,0	15,08	6,4	401,58	401,58
4	350,0	240,0	20,71	8,79	292,51	292,51
5	240,0	130,0	26,33	11,18	183,04	183,04

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
570,0	0,49	9,76	131,7	621,9
460,0	1,16	22,87	128,2	559,3
350,0	1,99	39,32	124,5	494,0
240,0	3,0	59,11	120,7	426,8
130,0	4,17	82,25	116,9	358,4

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
570,0	4,33	15,89	2,3	42,4
460,0	14,45	33,02	9,72	54,8
350,0	30,37	55,87	29,51	67,2
240,0	52,08	84,44	67,53	79,6
130,0	79,59	118,77	129,59	92,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vvd	Resistenza a taglio piegati (kN);

Sic. VT
 Vsdu min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	16,17	256,86	S	196,07	0,0	44,41
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	33,67	351,95	S	226,08	0,0	15,34
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	56,79	450,75	S	254,3	0,0	8,21
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	86,35	554,37	S	281,5	0,0	5,3
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	120,9	663,27	S	308,12	0,0	3,8

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (500,0/0,0)

Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (500,0/698,4)

Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
698,4	680,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
20,0	0,3	0,33	0,04	0,28	0,1	0,04	0,01

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	698,4	680,0	0,25	0,11	688,23	688,23
2	680,0	570,0	4,78	2,03	614,2	614,2
3	570,0	460,0	10,4	4,41	510,04	510,04
4	460,0	350,0	16,02	6,8	401,78	401,78
5	350,0	240,0	21,65	9,19	292,62	292,62
6	240,0	130,0	27,27	11,58	183,11	183,11
7	130,0	0,0	40,28	16,74	62,59	62,89

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	120,66	50,86	32,7
Carichi esterni	0,0	41,5	-19,52
Peso muro	0,0	82,25	-96,15
Peso fondazione	0,0	159,36	-398,4
Sovraccarico	0,0	14,0	-45,5
Terr. fondazione	0,0	391,44	-1276,09
	120,66	739,41	-1802,97

Momento stabilizzante	-2090,62 kNm
Momento ribaltante	287,66 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	120,66 kN
Sommatoria forze verticali	739,41 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	739,41 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	120,66 kN
Resistenza terreno	426,9 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	3,54
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-2090,62 kNm
Momento ribaltante	287,66 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	7,27
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	120,66 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	739,41 kN
Somma momenti	-1802,97 kNm
Larghezza fondazione	500,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	6,16 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	130,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,28
sc	1,3
sg	0,8
Inclinazione carichi	
iq	0,74
ic	0,73
ig	0,62

Fattori di profondità	
dq	1,08
dc	1,11
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	4921,72 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	5,55

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	243,84 cm	
Larghezza della fondazione	500,0 cm	
x = 0,0 cm	158,81	kPa
x = 500,0 cm	136,95	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-50,43	-10,09	130,0
58,0	0,0	-35,89	-14,52	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	9,1
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	12,79

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	40,28	61,74	-217,61	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	41,09	2121,24	S	473,97	0,0	7,53

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%) [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh 0,0752
 Coefficiente sismico verticale Kv 0,0371

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	680,0	570,0	14,17	6,02	622,79	622,79
2	570,0	460,0	17,59	7,47	513,22	513,22
3	460,0	350,0	21,01	8,92	403,51	403,51
4	350,0	240,0	24,42	10,37	293,72	293,72
5	240,0	130,0	27,84	11,82	183,88	183,88

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	570,0	1,1	9,76	131,7	621,9
	460,0	2,58	22,87	128,2	559,3
	350,0	4,44	39,32	124,5	494,0
	240,0	6,67	59,11	120,7	426,8
	130,0	9,28	82,25	116,9	358,4

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);

Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
570,0	15,27	20,27	7,57	42,4
460,0	34,34	40,86	31,19	54,8
350,0	57,2	66,22	76,02	67,2
240,0	83,86	96,37	145,82	79,6
130,0	114,31	131,33	244,34	92,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	20,48	257,54	S	196,66	0,0	12,63
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	41,71	353,66	S	227,16	0,0	6,49
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	67,69	453,66	S	255,77	0,0	4,38
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	98,1	558,14	S	283,21	0,0	3,31
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	133,98	668,17	S	309,93	0,0	2,66

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (500,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (500,0/698,4)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
698,4	680,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04

20,0 0,3 0,38 0,11 0,28 0,1 0,1 0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	698,4	680,0	2,64	1,1	689,14	689,14
2	680,0	570,0	17,8	7,39	623,24	623,2
3	570,0	460,0	21,22	8,84	513,52	513,5
4	460,0	350,0	24,63	10,29	403,73	403,71
5	350,0	240,0	28,05	11,74	293,88	293,87
6	240,0	130,0	31,46	13,19	184,0	183,99
7	130,0	0,0	42,39	17,51	63,52	63,69

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	168,19	70,07	154,47
Carichi esterni	0,0	41,5	-19,52
Peso muro	9,28	82,25	-62,9
Peso fondazione	17,98	159,36	-386,71
Sovraccarico	1,58	14,0	-34,35
Terr. fondazione	44,15	391,44	-1095,24
	241,18	758,62	-1444,25

Momento stabilizzante -2186,67 kNm
 Momento ribaltante 742,42 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -2186,67 kNm
 Momento ribaltante 742,42 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} **2,95**

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-87,89	-17,78	130,0
58,0	0,0	-88,17	-30,29	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.

Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	5,22
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	5,21

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	42,39	170,01	-579,82	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	43,39	2122,44	S	474,28	0,0	2,74

Carico limite A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	680,0	570,0	11,33	4,81	619,08	619,08
2	570,0	460,0	18,64	7,91	511,4	511,4
3	460,0	350,0	25,95	11,01	402,42	402,42
4	350,0	240,0	33,26	14,12	292,98	292,98
5	240,0	130,0	40,57	17,22	183,35	183,35

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
570,0	0,0	12,68	131,7	621,9
460,0	0,0	29,74	128,2	559,3
350,0	0,0	51,12	124,5	494,0
240,0	0,0	76,84	120,7	426,8
130,0	0,0	106,93	116,9	358,4

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
570,0	11,33	23,34	5,57	42,4
460,0	29,96	48,3	23,78	54,8
350,0	55,91	80,7	63,8	67,2
240,0	89,17	120,54	133,02	79,6
130,0	129,74	167,85	238,74	92,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	23,6	258,04	S	197,07	0,0	17,06
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	49,26	355,27	S	228,2	0,0	7,47
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	82,53	457,61	S	257,82	0,0	4,52
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	122,95	566,09	S	286,67	0,0	3,15
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	171,38	682,13	S	315,22	0,0	2,38

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (500,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (500,0/698,4)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
698,4	680,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	698,4	680,0	1,39	0,59	688,97	688,97
2	680,0	570,0	12,55	5,33	619,66	619,66
3	570,0	460,0	19,86	8,43	511,63	511,63
4	460,0	350,0	27,17	11,53	402,53	402,53
5	350,0	240,0	34,48	14,64	293,06	293,06
6	240,0	130,0	41,79	17,74	183,4	183,4
7	130,0	0,0	61,38	25,04	62,94	63,16

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	198,62	83,3	98,13
Carichi esterni	0,0	53,95	-25,38
Peso muro	0,0	106,93	-125,0
Peso fondazione	0,0	207,17	-517,91
Sovraccarico	0,0	105,0	-341,25
Terr. fondazione	0,0	508,87	-1658,92
	198,62	1065,21	-2570,33

Momento stabilizzante	-3085,83 kNm
Momento ribaltante	515,51 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	198,62 kN
Sommatoria forze verticali	1065,21 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	1065,21 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	198,62 kN
Resistenza terreno	615,0 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,81

Traslazione verificata Csd>1

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-3085,83 kNm
Momento ribaltante	515,51 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	5,21

Muro verificato a ribaltamento Csv>1

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	198,62 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	1065,21 kN
Somma momenti	-2570,33 kNm
Larghezza fondazione	500,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	8,7 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	130,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,28
sc	1,29
sg	0,81
Inclinazione carichi	
iq	0,71
ic	0,69
ig	0,58
Fattori di profondità	
dq	1,08
dc	1,11
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	4555,4 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	3,05

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	241,3 cm	
Larghezza della fondazione	500,0 cm	
x = 0,0 cm	235,29	kPa
x = 500,0 cm	190,79	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-76,84	-15,46	130,0
58,0	0,0	-62,85	-23,7	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	5,97
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	7,3

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	61,38	2,47	-187,06	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	62,32	2132,28	S	477,07	0,0	189,11

Ribaltamento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
----	----	---	-----	----	-------	---	---	------

680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	680,0	570,0	11,33	4,81	619,08	619,08
2	570,0	460,0	18,64	7,91	511,4	511,4
3	460,0	350,0	25,95	11,01	402,42	402,42
4	350,0	240,0	33,26	14,12	292,98	292,98
5	240,0	130,0	40,57	17,22	183,35	183,35

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
570,0	0,0	9,76	131,7	621,9
460,0	0,0	22,87	128,2	559,3
350,0	0,0	39,32	124,5	494,0
240,0	0,0	59,11	120,7	426,8
130,0	0,0	82,25	116,9	358,4

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
570,0	11,33	20,41	5,66	42,4
460,0	29,96	41,44	24,17	54,8
350,0	55,91	68,91	64,76	67,2
240,0	89,17	102,81	134,88	79,6
130,0	129,74	143,18	241,92	92,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);

Sic. VT
 Vsdu min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	20,87	257,6	S	196,68	0,0	17,03
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	42,18	353,76	S	227,25	0,0	7,44
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	70,42	454,39	S	256,15	0,0	4,49
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	104,92	560,32	S	284,13	0,0	3,12
5Ø22 (19,01)	5Ø22 (19,01)	146,04	672,68	S	311,65	0,0	2,36

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (500,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (500,0/698,4)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
698,4	680,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
680,0	570,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
570,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	350,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
350,0	240,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
240,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	698,4	680,0	1,39	0,59	688,97	688,97
2	680,0	570,0	12,55	5,33	619,66	619,66
3	570,0	460,0	19,86	8,43	511,63	511,63
4	460,0	350,0	27,17	11,53	402,53	402,53
5	350,0	240,0	34,48	14,64	293,06	293,06
6	240,0	130,0	41,79	17,74	183,4	183,4
7	130,0	0,0	61,38	25,04	62,94	63,16

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	198,62	83,3	98,13
Carichi esterni	0,0	35,45	-17,98
Peso muro	0,0	82,25	-96,15
Peso fondazione	0,0	159,36	-398,4
Sovraccarico	0,0	105,0	-341,25
Terr. fondazione	0,0	313,15	-1020,88
	198,62	778,51	-1776,52

Momento stabilizzante -2292,02 kNm
 Momento ribaltante 515,51 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -2292,02 kNm
 Momento ribaltante 515,51 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} 3,87

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
40,0	0,0	-64,53	-12,98	130,0
58,0	0,0	-63,11	-21,81	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/V_{sdu}
 V_{sdu} Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	7,11
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	7,27

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
150,0	61,38	189,11	-540,14	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	62,32	2132,28	S	477,07	0,0	2,47

Verifica fessurazione

SLE 5 [Rara]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,002	--	277,605	737	Si	1,82	183,55	22,97
Si	0,012	--	362,648	1169	Si	4,87	183,55	111,29
Si	0,031	--	378,567	1250	Si	9,24	183,55	279,03
Si	0,058	--	378,567	1250	Si	14,56	183,55	521,68
Si	0,093	--	378,567	1250	Si	20,65	183,55	836,70

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,002	--	241,935	1250	Si	0,48	183,55	22,38
Si	0,002	--	241,935	1250	Si	0,74	183,55	34,09

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,037	--	241,935	1250	Si	12,47	183,55	514,47

SLE 6 [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,002	0,300	277,605	737	Si	1,82	183,55	22,97
Si	0,012	0,300	362,648	1169	Si	4,87	183,55	111,29
Si	0,031	0,300	378,567	1250	Si	9,24	183,55	279,03
Si	0,058	0,300	378,567	1250	Si	14,56	183,55	521,68
Si	0,093	0,300	378,567	1250	Si	20,65	183,55	836,70

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,002	0,300	241,935	1250	Si	0,48	183,55	22,38
Si	0,002	0,300	241,935	1250	Si	0,74	183,55	34,09

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,037	0,300	241,935	1250	Si	12,47	183,55	514,47

SLE 7 [Quasi perm.]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,001	0,200	247,496	584	Si	1,27	137,66	9,58
Si	0,006	0,200	341,516	1062	Si	3,38	137,66	59,24
Si	0,020	0,200	378,567	1250	Si	6,86	137,66	179,26
Si	0,041	0,200	378,567	1250	Si	11,37	137,66	370,46
Si	0,070	0,200	378,567	1250	Si	16,71	137,66	631,96

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,001	0,200	241,935	1250	Si	0,44	137,66	20,62
Si	0,002	0,200	241,935	1250	Si	0,66	137,66	30,39

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,031	0,200	241,935	1250	Si	10,56	137,66	431,14

SLD [Frequente]

Elevazione

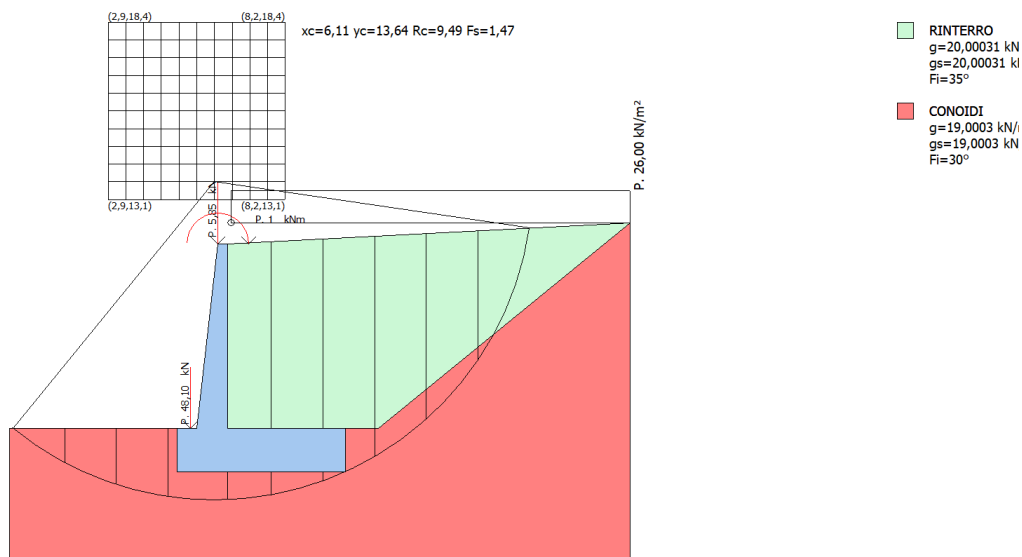
Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,001	0,300	264,880	672	Si	1,51	183,55	15,44
Si	0,008	0,300	352,755	1119	Si	3,95	183,55	79,70
Si	0,024	0,300	378,567	1250	Si	7,65	183,55	213,91
Si	0,046	0,300	378,567	1250	Si	12,27	183,55	415,86
Si	0,076	0,300	378,567	1250	Si	17,63	183,55	683,84

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,002	0,300	241,935	1250	Si	0,50	183,55	23,17
Si	0,003	0,300	241,935	1250	Si	0,77	183,55	35,52

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,039	0,300	241,935	1250	Si	13,03	183,55	547,27



Analisi di stabilità dei pendii con: BISHOP (1955)

Calcolo eseguito secondo	NTC 2018
Numero di strati	2,0
Numero dei conci	10,0
Grado di sicurezza ritenuto accettabile	1,1
Coefficiente parziale resistenza	1,0
Parametri geotecnici da usare. Angolo di attrito:	Picco
Analisi	Condizione drenata
Superficie di forma circolare	

Maglia dei Centri

Ascissa vertice sinistro inferiore xi	2,94 m
Ordinata vertice sinistro inferiore yi	13,12 m
Ascissa vertice destro superiore xs	8,22 m
Ordinata vertice destro superiore ys	18,4 m
Passo di ricerca	10,0
Numero di celle lungo x	10,0
Numero di celle lungo y	10,0

Sisma

Coefficiente azione sismica orizzontale	0,051
Coefficiente azione sismica verticale	0,025

Vertici profilo

Nr	X (m)	y (m)
1	0,0	6,3
2	5,0	6,3
3	5,58	6,3
4	6,5	11,8
5	6,5	11,8
6	18,5	12,43

Vertici strato1

N	X (m)	y (m)
1	0,0	6,3
2	6,5	6,3
3	11,0	6,3
4	18,5	12,42

Coefficienti parziali azioni

Sfavorevoli: Permanenti, variabili	1,0	1,0
Favorevoli: Permanenti, variabili	1,0	1,0

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Tangente angolo di resistenza al taglio	1,25
Coesione efficace	1,25
Coesione non drenata	1,4
Riduzione parametri geotecnici terreno	No

Stratigrafia

Strato	Coesione (kN/m ²)	Coesione non drenata (kN/m ²)	Angolo resistenza al taglio (°)	Peso unità di volume (kN/m ³)	Peso saturo (kN/m ³)	Litologia
1	0		35	20,00031	20,00031	RINTERRO
2	0		30	19,0003	19,0003	CONOIDI

Carichi concentrati

N°	x (m)	y (m)	Fx (kN)	Fy (kN)	M (kNm)
1	5,4	6,3	0	48,10077	0
2	6,2	11,8	0	5,850093	0,884014

Carichi distribuiti

N°	xi (m)	yi (m)	xf (m)	yf (m)	Carico esterno (kN/m²)
1	6,6	12,42889	18,5	12,42889	26,00041

Risultati analisi pendio [NTC 2018]

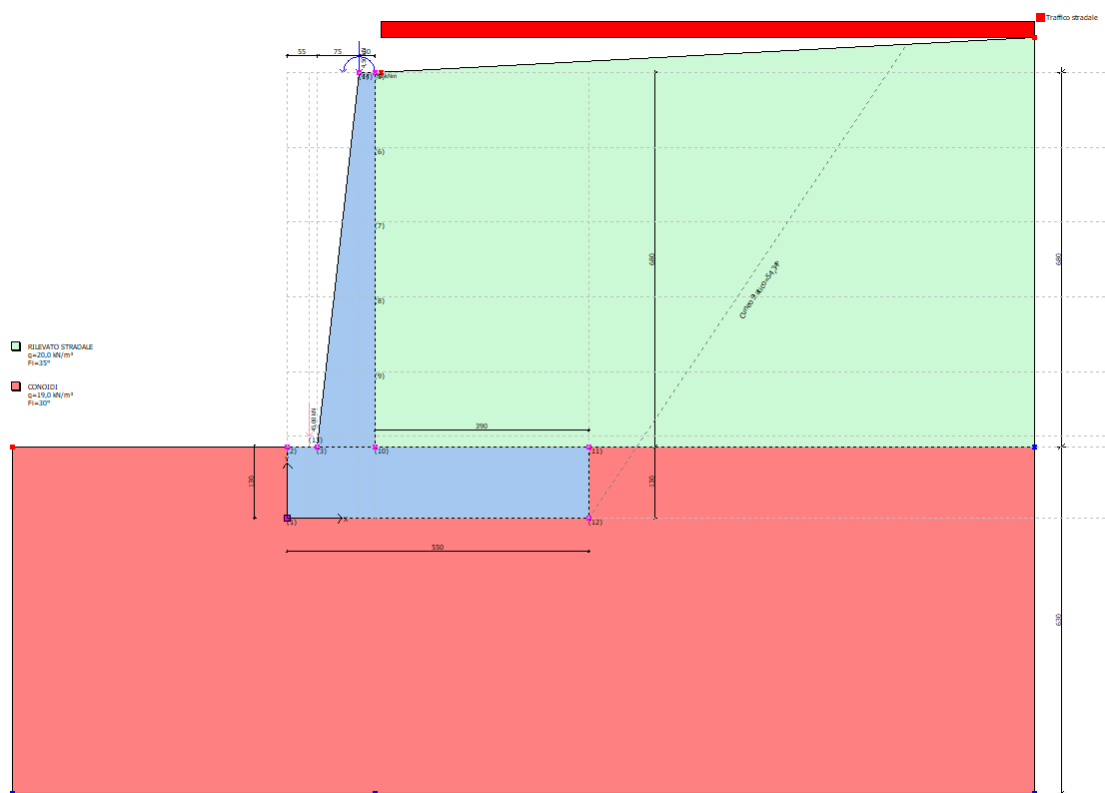
Fs minimo individuato	1,47
Ascissa centro superficie	6,11 m
Ordinata centro superficie	13,64 m
Raggio superficie	9,49 m

B: Larghezza del concio; Alfa: Angolo di inclinazione della base del concio; Li: Lunghezza della base del concio; Wi: Peso del concio; Ui: Forze derivanti dalle pressioni neutre; Ni: forze agenti normalmente alla direzione di scivolamento; Ti: forze agenti parallelamente alla superficie di scivolamento; Fi: Angolo di attrito; c: coesione.

$xc = 6,109 \quad yc = 13,645 \quad Rc = 9,488 \quad Fs=1,467$

Nr.	B m	Alfa (°)	Li m	Wi (kN)	Kh•Wi (kN)	Kv•Wi (kN)	c (kN/m²)	Fi (°)	Ui (kN)	N'i (kN)	Ti (kN)
1	1,54	-33,7	1,85	16,59	0,85	0,41	0,0	30,0	0,0	27,0	10,6
2	1,54	-23,0	1,67	40,74	2,08	1,02	0,0	30,0	0,0	53,2	20,9
3	1,54	-13,2	1,58	55,4	2,83	1,39	0,0	30,0	0,0	62,7	24,7
4	1,78	-3,0	1,78	132,42	6,75	3,31	0,0	30,0	0,0	135,4	53,3
5	1,3	6,3	1,31	226,46	11,55	5,66	0,0	30,0	0,0	218,3	85,9
6	1,54	15,1	1,59	265,8	13,56	6,64	0,0	30,0	0,0	248,9	97,9
7	1,54	25,0	1,7	251,92	12,85	6,3	0,0	30,0	0,0	234,9	92,4
8	1,54	35,9	1,9	227,26	11,59	5,68	0,0	30,0	0,0	218,4	85,9
9	1,54	48,7	2,33	187,3	9,55	4,68	0,0	30,0	0,0	196,1	77,2

12.4 CONCIO 4



Dati generali

Lat./Long. [WGS84]	46,18711/10,120867
Normativa GEO	NTC 2018
Normativa STR	NTC 2018
Spinta	Mononobe & Okabe [M.O. 1929]

Dati generali muro

Altezza muro	680,0 cm
Spessore testa muro	30,0 cm
Risega muro lato valle	75,0 cm
Risega muro lato monte	0,0 cm
Sporgenza mensola a valle	55,0 cm
Sporgenza mensola a monte	390,0 cm
Svaso mensola a valle	0,0 cm
Altezza estremità mensola a valle	130,0 cm
Altezza estremità mensola a monte	130,0 cm

Coefficienti sismici [N.T.C.]

Dati generali

Tipo opera:	2 - Opere ordinarie
Classe d'uso:	Classe III
Vita nominale:	100,0 [anni]
Vita di riferimento:	150,0 [anni]

Parametri sismici su sito di riferimento

Categoria sottosuolo:	B
Categoria topografica:	T1

S.L. Stato limite	TR Tempo ritorno [anni]	ag [m/s²]	F0 [-]	TC* [sec]
S.L.O.	90,0	0,41	2,57	0,23
S.L.D.	151,0	0,5	2,56	0,24
S.L.V.	1424,0	1,09	2,61	0,29
S.L.C.	2475,0	1,28	2,64	0,3

Coefficienti sismici orizzontali e verticali

Opera:	Classe III
--------	------------

S.L. Stato limite	amax [m/s²]	beta [-]	kh [-]	kv [sec]
S.L.O.	0,492	1,0	0,0502	0,0251
S.L.D.	0,6	0,47	0,0288	0,0144
S.L.V.	1,308	0,38	0,0507	0,0253
S.L.C.	1,536	1,0	0,1566	0,0783

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

Conglomerati

Nr.	Classe Calcestruzzo	fck,cubi [Mpa]	Ec [Mpa]	fck [Mpa]	fcd [Mpa]	fctd [Mpa]	fctm [Mpa]
1	C20/25	24,52	29960	19,61	11,33	1,03	2,21
2	C25/30	29,42	31470	24,52	14,16	1,19	2,56
3	C28/35	34,32	32300	27,46	15,86	1,28	2,76
4	C40/50	50,01	35219,99	39,23	19,83	1,49	3,2
5	C30/37	37	33019	30	17,4	1,37	2,94

Acciai:

Nr.	Classe acciaio	Es [Mpa]	fyk [Mpa]	fyd [Mpa]	ftk [Mpa]	ftd [Mpa]	ep_tk	epd_ult	β1*β2 iniziale	β1*β2 finale
1	B450C	200000	450	391,3	540	391,3	.075	.0675	1	0,5
2	B450C*	200000	450	391,3	540	450	.075	.0675	1	0,5
3	B450C**	200000	450	391,3	458,3	398,5	.012	.01	1	0,5
4	S235H	210000	240	208,7	360	208,7	0,012	0,01	1	0,5
5	S275H	210000	280	243,5	430	243,5	0,012	0,01	1	0,5
6	S355H	210000	360	313	510	360	0,012	0,01	1	0,5

Materiali impiegati realizzazione muro

C30/37 B450C

Copriferro, Elevazione	5,0 cm
Copriferro, Fondazione	5,0 cm
Copriferro, Dente di fondazione	5,0 cm

Stratigrafia

Ns	Spessore strato (cm)	Inclinazione dello strato. (°)	Peso unità di volume (KN/m³)	Angolo di resistenza a taglio (°)	Coesione (kPa)	Angolo di attrito terra muro (°)	Presenza di falda (Sì/No)	Litologia	Descrizione
1	680	0	20,00	35	0,00	23	No		RILEVATO STRADALE
2	630	0	19,00	30	0,00	20	No		CONOIDI

Carichi concentrati

Descrizione	Posizione x (cm)	Posizione y (cm)	Fx (kN/m)	Fy (kN/m)	Mz (kNm/m)
Rivestimento in pietra	40,0	150,0	0,0	45,0	0,0
Peso cordolo	130,0	810,0	0,0	4,5	0,68

Carichi distribuiti

Descrizione	Ascissa iniziale (cm)	Ascissa finale (cm)	Valore iniziale (kPa)	Valore finale (kPa)	Profondità (cm)
Traffico stradale	10,0	1200,0	20,0	20,0	0,0

FATTORI DI COMBINAZIONE

Scorrimento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	0,80

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

A_Unitari+M1+RSLV

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

SLE 5

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00

3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 6

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 7

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,50
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLD

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00

7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%)

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

Carico limite A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,30
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	1,30
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	1,30
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coazione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Ribaltamento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Scorrimento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	810,0	674,0	15,07	6,4	733,6	733,6
2	674,0	538,0	26,25	11,14	601,17	601,17
3	538,0	402,0	37,42	15,89	466,62	466,62
4	402,0	266,0	48,6	20,63	331,39	331,39
5	266,0	150,0	50,28	21,34	206,44	206,44
6	150,0	130,0	9,49	4,03	139,96	139,96

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);

Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
674,0	0,0	12,5	141,0	737,5
538,0	0,0	30,01	136,7	658,9
402,0	0,0	52,51	132,1	576,9
266,0	0,0	80,02	127,5	492,7
150,0	0,0	107,43	123,5	419,7
130,0	0,0	112,53	122,8	407,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
674,0	15,07	22,5	7,92	45,0
538,0	41,32	51,15	39,81	60,0
402,0	78,74	89,54	110,93	75,0
266,0	127,34	137,68	235,28	90,0
150,0	177,63	186,43	394,17	102,8
130,0	187,12	231,56	451,58	105,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	22,93	536,78	S	255,02	0,0	16,59
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	52,12	762,19	S	299,73	0,0	7,11
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	91,57	994,67	S	341,68	0,0	4,26
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	140,52	1235,93	S	382,17	0,0	2,94
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	189,91	1450,16	S	416,13	0,0	2,3
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	236,24	1503,11	S	427,18	0,0	2,24

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1,yr1) = (550,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2,yr2) = (550,0/830,5)$
 Centro di rotazione $(xro,yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
830,5	810,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	830,5	810,0	1,56	0,66	819,97	819,97
2	810,0	674,0	16,76	7,11	734,44	734,44
3	674,0	538,0	27,93	11,86	601,47	601,47
4	538,0	402,0	39,11	16,6	466,76	466,76
5	402,0	266,0	50,28	21,34	331,48	331,48
6	266,0	130,0	61,46	26,09	195,94	195,94
7	130,0	0,0	71,75	29,45	63,24	63,44

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	268,85	113,11	196,75
Carichi esterni	0,0	39,6	-18,54
Peso muro	0,0	112,53	-138,19
Peso fondazione	0,0	175,29	-482,06
Sovraccarico	0,0	117,0	-415,35
Terr. fondazione	0,0	430,72	-1533,36
	268,85	988,25	-2390,75

Momento stabilizzante	-3210,14 kNm
Momento ribaltante	819,39 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	268,85 kN
Sommatoria forze verticali	988,25 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	988,25 kN

Forze parall. al piano di scorrimento	268,85 kN
Resistenza terreno	570,57 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	1,93
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-3210,14 kNm
Momento ribaltante	819,39 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv}	3,41
Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (F _x)	268,85 kN
Somma forze in direzione y (F _y)	988,25 kN
Somma momenti	-2390,75 kNm
Larghezza fondazione	550,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	33,08 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	130,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
N _q	18,4
N _c	30,14
N _g	22,4
Fattori di forma	
sq	1,28
sc	1,3
sg	0,81
Inclinazione carichi	
iq	0,59
ic	0,56
ig	0,43
Fattori di profondità	
dq	1,08
dc	1,11
dg	1,0
Carico limite verticale (Q _{lim})	3594,45 kN
Fattore sicurezza (C_{sq}=Q_{lim}/F_y)	2,6

Carico limite verificato C_{sq}>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	241,92 cm	
Larghezza della fondazione	550,0 cm	
x = 0,0 cm	244,53	kPa
x = 550,0 cm	114,83 kPa	

MENSOLA A VALLE

X _{progr.}	Ascissa progressiva (cm);
F _x	Forza in direzione x (kN);
F _y	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

X _{progr.}	F _x	F _y	M	H
55,0	0,0	-77,4	-26,05	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

A _{fi}	Area dei ferri inferiori.
A _{fs}	Area dei ferri superiori.
N _u	Sforzo normale ultimo (kN);
M _u	Momento flettente ultimo (kNm);
V _{rd}	Resistenza a taglio senza armature trasversali V _{rd} (kN);
V _{wd}	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{V _{rd} ; V _{wd} }/V _{sdu}

Vsdu		Taglio di calcolo (kN);					
Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	5,93

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
160,0	71,75	265,61	-861,82	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	73,27	2137,96	S	478,6	0,0	1,77

A_Unitari+M1+RSLV [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh	0,0507
Coefficiente sismico verticale Kv	0,0253

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	810,0	674,0	5,56	2,36	724,48	724,48
2	674,0	538,0	14,16	6,01	599,12	599,12
3	538,0	402,0	22,76	9,66	465,72	465,72
4	402,0	266,0	31,35	13,31	330,89	330,89
5	266,0	150,0	33,54	14,24	206,2	206,2
6	150,0	130,0	6,41	2,72	139,95	139,95

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
674,0	0,63	12,5	141,0	737,5
538,0	1,52	30,01	136,7	658,9
402,0	2,66	52,51	132,1	576,9
266,0	4,06	80,02	127,5	492,7
150,0	5,45	107,43	123,5	419,7
130,0	5,71	112,53	122,8	407,0

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
674,0	6,2	19,36	3,26	45,0
538,0	21,24	42,88	17,2	60,0
402,0	45,14	75,05	54,35	75,0
266,0	77,89	115,86	125,73	90,0
150,0	112,82	157,51	222,11	102,8
130,0	119,49	210,33	273,02	105,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	19,81	536,29	S	254,59	0,0	40,29
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	43,8	760,34	S	298,57	0,0	13,78
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	76,53	990,36	S	339,61	0,0	7,38
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	118,27	1228,16	S	379,02	0,0	4,77
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	160,72	1438,41	S	411,92	0,0	3,58
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	214,63	1494,23	S	424,09	0,0	3,48

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (550,0/0,0)
Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (550,0/830,5)

Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
830,5	810,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
20,0	0,3	0,33	0,04	0,28	0,1	0,04	0,01

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	830,5	810,0	0,29	0,12	819,09	819,09
2	810,0	674,0	6,86	2,91	727,79	727,79
3	674,0	538,0	15,46	6,56	599,7	599,7
4	538,0	402,0	24,05	10,21	465,95	465,95
5	402,0	266,0	32,65	13,86	331,02	331,02
6	266,0	130,0	41,25	17,51	195,64	195,64
7	130,0	0,0	48,27	20,13	62,99	63,24

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);

M	Momento (kNm);		M
	Fx	Fy	
Spinta terreno	168,82	71,3	84,07
Carichi esterni	0,0	49,5	-23,17
Peso muro	0,0	112,53	-138,19
Peso fondazione	0,0	175,29	-482,06
Sovraccarico	0,0	15,6	-55,38
Terr. fondazione	0,0	538,4	-1916,7
	168,82	962,63	-2531,44

Momento stabilizzante -3008,34 kNm
 Momento ribaltante 476,91 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	168,82 kN
Sommatoria forze verticali	962,63 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	962,63 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	168,82 kN
Resistenza terreno	555,77 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	3,29

Traslazione verificata Csd>1

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-3008,34 kNm
Momento ribaltante	476,91 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	6,31

Muro verificato a ribaltamento Csv>1

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	168,82 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	962,63 kN
Somma momenti	-2531,44 kNm
Larghezza fondazione	550,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	12,03 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	130,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,3
sc	1,32
sg	0,79
Inclinazione carichi	
iq	0,73
ic	0,71
ig	0,6
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,1
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	5339,81 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	4,62

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	262,97 cm
Larghezza della fondazione	550,0 cm

x = 0,0 cm 197,99 kPa

x = 550,0 cm

152,06 kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
55,0	0,0	-45,1	-18,13	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	10,18

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
160,0	48,27	93,08	-368,25	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	49,13	2125,42	S	475,14	0,0	5,01

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%) [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh 0,0752
 Coefficiente sismico verticale Kv 0,0371

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	810,0	674,0	21,25	9,02	739,21	739,21
2	674,0	538,0	26,47	11,24	603,76	603,76
3	538,0	402,0	31,69	13,45	468,13	468,13
4	402,0	266,0	36,91	15,67	332,4	332,4
5	266,0	150,0	35,61	15,12	206,97	206,97
6	150,0	130,0	6,52	2,77	139,97	139,97

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	674,0	1,41	12,5	141,0	737,5
	538,0	3,38	30,01	136,7	658,9
	402,0	5,92	52,51	132,1	576,9
	266,0	9,03	80,02	127,5	492,7
	150,0	12,12	107,43	123,5	419,7
	130,0	12,69	112,53	122,8	407,0

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
674,0	22,66	26,02	13,3	45,0
538,0	51,1	54,76	57,53	60,0
402,0	85,34	90,72	141,24	75,0
266,0	125,35	133,9	271,5	90,0
150,0	164,06	176,43	424,89	102,8
130,0	171,16	229,3	486,07	105,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	26,55	537,36	S	255,49	0,0	11,06
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	55,95	763,05	S	300,23	0,0	5,76
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	92,33	994,88	S	341,85	0,0	3,93
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	136,66	1234,58	S	381,63	0,0	2,99
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	180,0	1446,17	S	414,67	0,0	2,48
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	233,83	1502,12	S	426,85	0,0	2,45

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (550,0/0,0)$

Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (550,0/830,5)$

Centro di rotazione $(xro, yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
830,5	810,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
20,0	0,3	0,38	0,11	0,28	0,1	0,1	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
----	----	-----	-----	--------	--------

1	830,5	810,0	3,45	1,43	820,19	820,19
2	810,0	674,0	25,87	10,78	739,71	739,67
3	674,0	538,0	31,09	12,99	604,1	604,07
4	538,0	402,0	36,31	15,21	468,37	468,35
5	402,0	266,0	41,53	17,43	332,58	332,56
6	266,0	130,0	46,75	19,64	196,73	196,72
7	130,0	0,0	50,37	20,89	63,75	63,91

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	235,36	98,38	298,55
Carichi esterni	0,0	49,5	-23,17
Peso muro	12,69	112,53	-86,53
Peso fondazione	19,77	175,29	-469,21
Sovraccarico	1,76	15,6	-40,66
Terr. fondazione	60,73	538,4	-1628,11
	330,32	989,71	-1949,12

Momento stabilizzante	-3157,29 kNm
Momento ribaltante	1208,17 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-3157,29 kNm
Momento ribaltante	1208,17 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv}	2,61

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

X _{progr.}	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

X _{progr.}	Fx	Fy	M	H
55,0	0,0	-112,29	-37,21	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

A _{fi}	Area dei ferri inferiori.
A _{fs}	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
V _{rd}	Resistenza a taglio senza armature trasversali V _{rd} (kN);
V _{wd}	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{V _{rd} ; V _{wd} }/V _{sdu}
V _{sdu}	Taglio di calcolo (kN);

A _{fi}	A _{fs}	Nu	Mu	Ver.	V _{rd}	V _{wd}	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	4,09

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
160,0	50,37	248,75	-958,5	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	51,42	2126,61	S	475,45	0,0	1,87

Carico limite A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	810,0	674,0	15,07	6,4	733,6	733,6
2	674,0	538,0	26,25	11,14	601,17	601,17
3	538,0	402,0	37,42	15,89	466,62	466,62
4	402,0	266,0	48,6	20,63	331,39	331,39
5	266,0	150,0	50,28	21,34	206,44	206,44
6	150,0	130,0	9,49	4,03	139,96	139,96

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
674,0	0,0	16,25	141,0	737,5
538,0	0,0	39,01	136,7	658,9
402,0	0,0	68,27	132,1	576,9
266,0	0,0	104,03	127,5	492,7
150,0	0,0	139,66	123,5	419,7
130,0	0,0	146,29	122,8	407,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
674,0	15,07	28,5	8,3	45,0
538,0	41,32	62,4	39,55	60,0
402,0	78,74	107,54	109,58	75,0
266,0	127,34	163,93	232,28	90,0
150,0	177,63	220,91	389,23	102,8
130,0	187,12	290,07	461,43	105,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	29,14	537,78	S	255,83	0,0	16,65
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	63,61	764,76	S	301,3	0,0	7,15
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	109,66	999,83	S	344,25	0,0	4,29
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	167,1	1245,19	S	385,97	0,0	2,97
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	225,36	1464,4	S	421,14	0,0	2,33
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	295,65	1527,42	S	435,71	0,0	2,28

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (550,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (550,0/830,5)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;

c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
830,5	810,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	830,5	810,0	1,56	0,66	819,97	819,97
2	810,0	674,0	16,76	7,11	734,44	734,44
3	674,0	538,0	27,93	11,86	601,47	601,47
4	538,0	402,0	39,11	16,6	466,76	466,76
5	402,0	266,0	50,28	21,34	331,48	331,48
6	266,0	130,0	61,46	26,09	195,94	195,94
7	130,0	0,0	71,75	29,45	63,24	63,44

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	268,85	113,11	196,75
Carichi esterni	0,0	64,35	-30,12
Peso muro	0,0	146,29	-179,65
Peso fondazione	0,0	227,88	-626,68
Sovraccarico	0,0	117,0	-415,35
Terr. fondazione	0,0	699,92	-2491,72

268,85

1368,55

-3546,76

Momento stabilizzante -4366,49 kNm
 Momento ribaltante 819,73 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali 268,85 kN
 Sommatoria forze verticali 1368,55 kN
 Coefficiente di attrito 0,58
 Adesione 0,0 kPa
 Angolo piano di scorrimento -360,0 °
 Forze normali al piano di scorrimento 1368,55 kN
 Forze parall. al piano di scorrimento 268,85 kN
 Resistenza terreno 790,13 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd 2,67
Traslazione verificata Csd>1

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -4366,49 kNm
 Momento ribaltante 819,73 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv 4,63
Muro verificato a ribaltamento Csv>1

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx) 268,85 kN
 Somma forze in direzione y (Fy) 1368,55 kN
 Somma momenti -3546,76 kNm
 Larghezza fondazione 550,0 cm
 Lunghezza 1000,0 cm
 Eccentricità su B 15,84 cm
 Peso unità di volume 19,0 KN/m³
 Angolo di resistenza al taglio 30,0 °
 Coesione 0,0 kPa
 Terreno sulla fondazione 130,0 cm
 Peso terreno sul piano di posa 20,0 KN/m³
 Nq 18,4
 Nc 30,14
 Ng 22,4
 Fattori di forma
 sq 1,3
 sc 1,32
 sg 0,79
 Inclinazione carichi
 iq 0,7
 ic 0,68
 ig 0,56
 Fattori di profondità
 dq 1,07
 dc 1,1
 dg 1,0
 Carico limite verticale (Qlim) 4937,76 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy) 2,58

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione 259,16 cm
 Larghezza della fondazione 550,0 cm
 x = 0,0 cm 291,82 kPa
 x = 550,0 cm 205,83 kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
55,0	0,0	-76,85	-28,61	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	5,97

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
160,0	71,75	8,45	-321,1	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	73,27	2137,96	S	478,6	0,0	55,55

Ribaltamento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
---	-----------------------------------

Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	810,0	674,0	15,07	6,4	733,6	733,6
2	674,0	538,0	26,25	11,14	601,17	601,17
3	538,0	402,0	37,42	15,89	466,62	466,62
4	402,0	266,0	48,6	20,63	331,39	331,39
5	266,0	150,0	50,28	21,34	206,44	206,44
6	150,0	130,0	9,49	4,03	139,96	139,96

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	674,0	0,0	12,5	141,0	737,5
	538,0	0,0	30,01	136,7	658,9
	402,0	0,0	52,51	132,1	576,9
	266,0	0,0	80,02	127,5	492,7
	150,0	0,0	107,43	123,5	419,7
	130,0	0,0	112,53	122,8	407,0

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
674,0	15,07	24,75	8,43	45,0
538,0	41,32	53,4	40,15	60,0
402,0	78,74	91,79	111,1	75,0
266,0	127,34	139,93	235,28	90,0
150,0	177,63	188,68	394,03	102,8
130,0	187,12	233,81	451,41	105,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
-----	-----	----	----	------	-----	-----	---------

10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	25,52	537,2	S	255,32	0,0	16,61
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	54,67	762,76	S	300,04	0,0	7,12
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	93,84	995,31	S	342,0	0,0	4,26
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	142,67	1236,68	S	382,5	0,0	2,95
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	192,26	1451,11	S	416,45	0,0	2,3
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	238,65	1504,09	S	427,51	0,0	2,24

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (550,0/0,0)

Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (550,0/830,5)

Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
830,5	810,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
810,0	674,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
674,0	538,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
538,0	402,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
402,0	266,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
266,0	130,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
130,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	830,5	810,0	1,56	0,66	819,97	819,97
2	810,0	674,0	16,76	7,11	734,44	734,44
3	674,0	538,0	27,93	11,86	601,47	601,47
4	538,0	402,0	39,11	16,6	466,76	466,76
5	402,0	266,0	50,28	21,34	331,48	331,48
6	266,0	130,0	61,46	26,09	195,94	195,94
7	130,0	0,0	71,75	29,45	63,24	63,44

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.

Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	130,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	268,85	113,11	196,75
Carichi esterni	0,0	41,85	-21,12
Peso muro	0,0	112,53	-138,19
Peso fondazione	0,0	175,29	-482,06
Sovraccarico	0,0	117,0	-415,35
Terr. fondazione	0,0	430,72	-1533,36
	268,85	990,5	-2393,33

Momento stabilizzante -3213,06 kNm
 Momento ribaltante 819,73 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -3213,06 kNm
 Momento ribaltante 819,73 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} 3,41

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
55,0	0,0	-77,98	-26,34	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,09	2099,79	S	468,04	0,0	5,89

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
160,0	71,75	264,85	-861,72	130,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	73,27	2137,96	S	478,6	0,0	1,77

Verifica fessurazione

SLE 5 [Rara]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,001	--	204,198	728	Si	1,84	183,55	20,07
Si	0,007	--	249,815	1191	Si	5,10	183,55	96,95
Si	0,018	--	255,583	1250	Si	9,63	183,55	235,61
Si	0,033	--	255,583	1250	Si	15,09	183,55	432,83
Si	0,049	--	255,583	1250	Si	20,37	183,55	646,79
Si	0,055	--	255,583	1250	Si	23,59	183,55	724,85

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,003	--	241,935	1250	Si	0,89	183,55	41,47

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,061	--	241,935	1250	Si	20,16	183,55	859,02

SLE 6 [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,001	0,300	204,198	728	Si	1,84	183,55	20,07
Si	0,007	0,300	249,815	1191	Si	5,10	183,55	96,95
Si	0,018	0,300	255,583	1250	Si	9,63	183,55	235,61
Si	0,033	0,300	255,583	1250	Si	15,09	183,55	432,83
Si	0,049	0,300	255,583	1250	Si	20,37	183,55	646,79
Si	0,055	0,300	255,583	1250	Si	23,59	183,55	724,85

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,003	0,300	241,935	1250	Si	0,89	183,55	41,47

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,061	0,300	241,935	1250	Si	20,16	183,55	859,02

SLE 7 [Quasi perm.]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,000	0,200	190,124	585	Si	1,30	137,66	8,92

Si	0,004	0,200	241,181	1104	Si	3,74	137,66	58,65
Si	0,012	0,200	255,583	1250	Si	7,51	137,66	165,33
Si	0,025	0,200	255,583	1250	Si	12,29	137,66	328,56
Si	0,039	0,200	255,583	1250	Si	17,04	137,66	512,65
Si	0,044	0,200	255,583	1250	Si	20,16	137,66	585,93

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,003	0,200	241,935	1250	Si	0,81	137,66	37,54

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,053	0,200	241,935	1250	Si	17,44	137,66	738,11

SLD [Frequente]

Elevazione

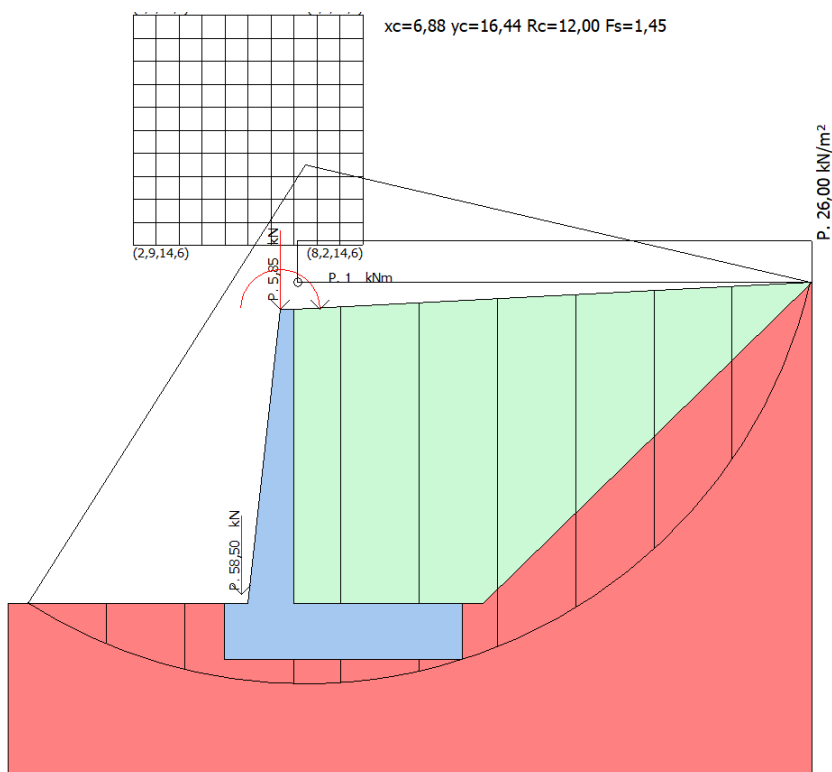
Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,001	0,300	200,923	694	Si	1,65	183,55	16,20
Si	0,006	0,300	247,314	1166	Si	4,53	183,55	81,34
Si	0,015	0,300	255,583	1250	Si	8,60	183,55	202,81
Si	0,028	0,300	255,583	1250	Si	13,56	183,55	378,05
Si	0,043	0,300	255,583	1250	Si	18,37	183,55	569,63
Si	0,048	0,300	255,583	1250	Si	21,51	183,55	643,68

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,003	0,300	241,935	1250	Si	0,95	183,55	43,96

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,067	0,300	241,935	1250	Si	21,64	183,55	934,91



Analisi di stabilità dei pendii con: BISHOP (1955)

Calcolo eseguito secondo	NTC 2018
Numero di strati	2,0
Numero dei conci	10,0
Grado di sicurezza ritenuto accettabile	1,1
Coefficiente parziale resistenza	1,0
Parametri geotecnici da usare. Angolo di attrito:	Picco
Analisi	Condizione drenata
Superficie di forma circolare	

Maglia dei Centri

Ascissa vertice sinistro inferiore xi	2,89 m
Ordinata vertice sinistro inferiore yi	14,58 m
Ascissa vertice destro superiore xs	8,21 m
Ordinata vertice destro superiore ys	19,89 m
Passo di ricerca	10,0
Numero di celle lungo x	10,0
Numero di celle lungo y	10,0

Sisma

Coefficiente azione sismica orizzontale	0,051
Coefficiente azione sismica verticale	0,025

Vertici profilo

Nr	X (m)	y (m)
1	0,0	6,3
2	5,0	6,3
3	5,55	6,3
4	6,6	13,1
5	6,6	13,1
6	18,6	13,73

Vertici strato1

N	X (m)	y (m)
1	0,0	6,3

2	6,6	6,3
3	11,0	6,3
4	18,6	13,72

Coefficienti parziali azioni

Sfavorevoli: Permanenti, variabili	1,0	1,0
Favorevoli: Permanenti, variabili	1,0	1,0

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Tangente angolo di resistenza al taglio	1,25
Coesione efficace	1,25
Coesione non drenata	1,4
Riduzione parametri geotecnici terreno	No

Stratigrafia

Strato	Coesione (kN/m ²)	Coesione non drenata (kN/m ²)	Angolo resistenza al taglio (°)	Peso unità di volume (kN/m ³)	Peso saturo (kN/m ³)	Litologia
1	0		35	20,00031	20,00031	RINTERRO
2	0		30	19,0003	19,0003	CONOIDI

Carichi concentrati

N°	x (m)	y (m)	Fx (kN)	Fy (kN)	M (kNm)
1	5,4	6,5	0	58,50093	0
2	6,3	13,1	0	5,850093	0,884014

Carichi distribuiti

N°	xi (m)	yi (m)	xf (m)	yf (m)	Carico esterno (kN/m ²)
1	6,7	13,72889	18,6	13,72889	26,00041

Risultati analisi pendio [NTC 2018]

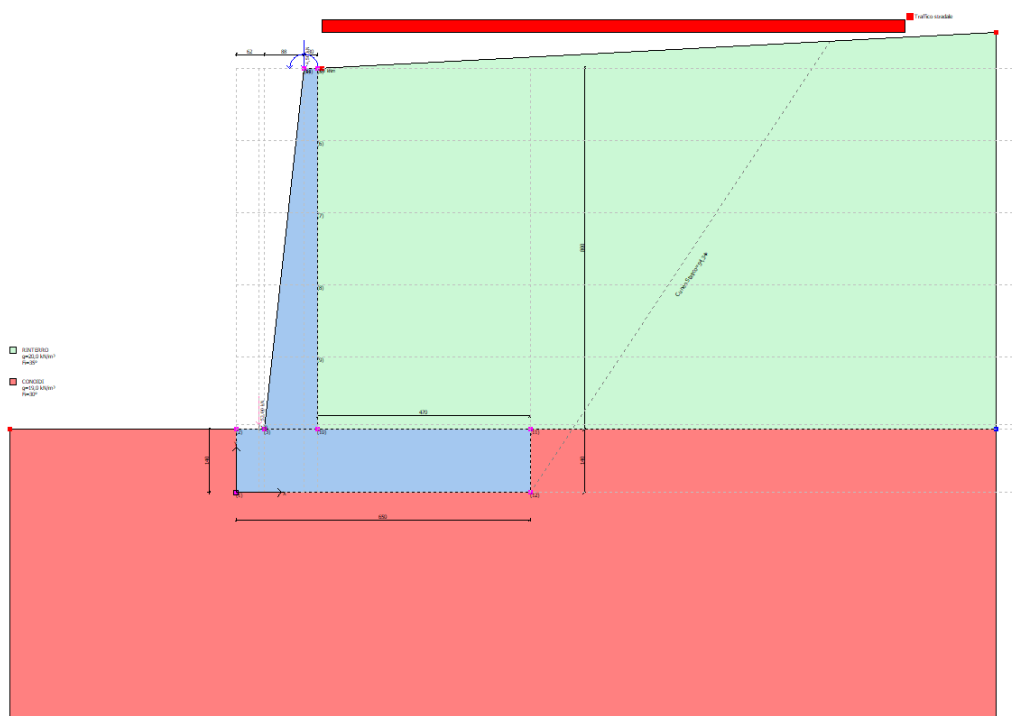
Fs minimo individuato	1,45
Ascissa centro superficie	6,88 m
Ordinata centro superficie	16,44 m
Raggio superficie	12,0 m

B: Larghezza del concio; Alfa: Angolo di inclinazione della base del concio; Li: Lunghezza della base del concio; Wi: Peso del concio; Ui: Forze derivanti dalle pressioni neutre; Ni: forze agenti normalmente alla direzione di scivolamento; Ti: forze agenti parallelamente alla superficie di scivolamento; Fi: Angolo di attrito; c: coesione.

$xc = 6,879$ $yc = 16,439$ $Rc = 12,002$ $Fs=1,449$

Nr.	B (m)	Alfa (°)	Li (m)	Wi (kN)	Kh•Wi (kN)	Kv•Wi (kN)	c (kN/m ²)	Fi (°)	Ui (kN)	N'i (kN)	Ti (kN)
1	1,81	-27,5	2,04	17,89	0,91	0,45	0,0	30,0	0,0	25,4	10,1
2	1,81	-18,0	1,9	43,93	2,24	1,1	0,0	30,0	0,0	53,1	21,2
3	2,52	-7,4	2,54	148,83	7,59	3,72	0,0	30,0	0,0	158,3	63,1
4	1,1	1,3	1,1	215,42	10,99	5,39	0,0	30,0	0,0	213,5	85,1
5	1,81	8,3	1,83	356,98	18,21	8,92	0,0	30,0	0,0	340,9	135,8
6	1,81	17,2	1,9	346,36	17,66	8,66	0,0	30,0	0,0	322,8	128,6
7	1,81	26,6	2,03	322,68	16,46	8,07	0,0	30,0	0,0	300,8	119,9
8	1,81	36,8	2,26	284,63	14,52	7,12	0,0	30,0	0,0	273,9	109,1
9	1,81	48,8	2,75	227,72	11,61	5,69	0,0	30,0	0,0	237,6	94,7
10	1,81	66,2	4,48	132,28	6,75	3,31	0,0	30,0	0,0	172,1	68,6

12.5 CONCIO 5



Dati generali

Lat./Long. [WGS84]	46,18711/10,120867
Normativa GEO	NTC 2018
Normativa STR	NTC 2018
Spinta	Mononobe & Okabe [M.O. 1929]

Dati generali muro

Altezza muro	800,0 cm
Spessore testa muro	30,0 cm
Risega muro lato valle	88,0 cm
Risega muro lato monte	0,0 cm
Sporgenza mensola a valle	62,0 cm
Sporgenza mensola a monte	470,0 cm
Svaso mensola a valle	0,0 cm
Altezza estremità mensola a valle	140,0 cm
Altezza estremità mensola a monte	140,0 cm

Coefficienti sismici [N.T.C.]

Dati generali

Tipo opera:	2 - Opere ordinarie
Classe d'uso:	Classe III
Vita nominale:	100,0 [anni]
Vita di riferimento:	150,0 [anni]

Parametri sismici su sito di riferimento

Categoria sottosuolo:	B
Categoria topografica:	T1

S.L. Stato limite	TR Tempo ritorno [anni]	ag [m/s ²]	F0 [-]	TC* [sec]
S.L.O.	90,0	0,41	2,57	0,23
S.L.D.	151,0	0,5	2,56	0,24
S.L.V.	1424,0	1,09	2,61	0,29
S.L.C.	2475,0	1,28	2,64	0,3

Coefficienti sismici orizzontali e verticali

Opera:	Classe III
--------	------------

S.L. Stato limite	amax [m/s²]	beta [-]	kh [-]	kv [sec]
S.L.O.	0,492	1,0	0,0502	0,0251
S.L.D.	0,6	0,47	0,0288	0,0144
S.L.V.	1,308	0,38	0,0507	0,0253
S.L.C.	1,536	1,0	0,1566	0,0783

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

Conglomerati

Nr.	Classe Calcestruzzo	fck,cubi [Mpa]	Ec [Mpa]	fck [Mpa]	fcd [Mpa]	fctd [Mpa]	fctm [Mpa]
1	C20/25	24,52	29960	19,61	11,33	1,03	2,21
2	C25/30	29,42	31470	24,52	14,16	1,19	2,56
3	C28/35	34,32	32300	27,46	15,86	1,28	2,76
4	C40/50	50,01	35219,99	39,23	19,83	1,49	3,2
5	C30/37	37	33019	30	17,4	1,37	2,94

Acciai:

Nr.	Classe acciaio	Es [Mpa]	fyk [Mpa]	fyd [Mpa]	ftk [Mpa]	ftd [Mpa]	ep_tk	epd_ult	β1*β2 iniziale	β1*β2 finale
1	B450C	200000	450	391,3	540	391,3	.075	.0675	1	0,5
2	B450C*	200000	450	391,3	540	450	.075	.0675	1	0,5
3	B450C**	200000	450	391,3	458,3	398,5	.012	.01	1	0,5
4	S235H	210000	240	208,7	360	208,7	0,012	0,01	1	0,5
5	S275H	210000	280	243,5	430	243,5	0,012	0,01	1	0,5
6	S355H	210000	360	313	510	360	0,012	0,01	1	0,5

Materiali impiegati realizzazione muro

C30/37 B450C

Copriferro, Elevazione 5,0 cm
 Copriferro, Fondazione 5,0 cm
 Copriferro, Dente di fondazione 5,0 cm

Stratigrafia

Ns	Spessore strato (cm)	Inclinazione dello strato. (°)	Peso unità di volume (KN/m³)	Angolo di resistenza a taglio (°)	Coesione (kPa)	Angolo di attrito terra muro (°)	Presenza di falda (Si/No)	Litologia	Descrizione
1	800	0	20,00	35	0,00	23	No		RINTERRO
2	640	0	19,00	30	0,00	20	No		CONOIDI

Carichi concentrati

Descrizione	Posizione x (cm)	Posizione y (cm)	Fx (kN/m)	Fy (kN/m)	Mz (kNm/m)
Rivestimento in pietra	50,0	150,0	0,0	53,0	0,0
Peso cordolo	150,0	940,0	0,0	4,5	0,68

Carichi distribuiti

Descrizione	Ascissa iniziale (cm)	Ascissa finale (cm)	Valore iniziale (kPa)	Valore finale (kPa)	Profondità (cm)
Traffico stradale	10,0	1300,0	20,0	20,0	0,0

FATTORI DI COMBINAZIONE

Scorrimento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	0,80

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4

2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

A_Unitari+M1+RSLV

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

SLE 5

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 6

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 7

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,50
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLD

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%)

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

Carico limite A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,30
2	Spinta terreno	1,30

3	Peso terreno mensola	1,30
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	1,30
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Ribaltamento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Scorrimento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
300,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.

Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	940,0	780,0	18,89	8,02	849,08	849,08
2	780,0	620,0	34,36	14,58	694,0	694,0
3	620,0	460,0	49,83	21,15	535,86	535,86
4	460,0	300,0	65,3	27,72	376,84	376,84
5	300,0	150,0	75,27	31,95	222,74	222,74
6	150,0	140,0	5,5	2,34	144,99	144,99

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
780,0	0,0	15,22	160,3	854,0
620,0	0,0	37,34	155,1	760,3
460,0	0,0	66,37	149,7	662,6
300,0	0,0	102,31	144,2	562,4
150,0	0,0	142,27	139,0	467,1
140,0	0,0	145,14	138,6	460,7

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
780,0	18,89	26,84	11,28	47,6
620,0	53,25	63,54	59,61	65,2
460,0	103,08	113,72	169,05	82,8
300,0	168,38	177,38	362,55	100,4
150,0	243,64	249,29	640,8	116,9
140,0	249,14	296,89	693,43	118,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afrm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afrm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	27,13	575,41	S	263,06	0,0	13,66
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	64,52	841,85	S	314,53	0,0	5,79
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	116,25	1119,05	S	362,92	0,0	3,45
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	180,94	1409,67	S	409,88	0,0	2,39

10022 (38,01)	10022 (38,01)	253,91	1697,18	S	453,41	0,0	1,82
10022 (38,01)	10022 (38,01)	302,8	1737,2	S	462,52	0,0	1,82

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(x_{r1}, y_{r1}) = (650,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(x_{r2}, y_{r2}) = (650,0/964,7)$
 Centro di rotazione $(x_{ro}, y_{ro}) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
964,7	940,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
300,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
140,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	964,7	940,0	1,91	0,81	951,95	951,95
2	940,0	780,0	21,28	9,03	850,31	850,31
3	780,0	620,0	36,75	15,6	694,39	694,39
4	620,0	460,0	52,22	22,16	536,05	536,05
5	460,0	300,0	67,69	28,73	376,95	376,95
6	300,0	140,0	83,16	35,3	217,52	217,52
7	140,0	0,0	88,26	36,35	68,21	68,42

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	140,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	351,25	147,98	268,52
Carichi esterni	0,0	46,0	-26,06
Peso muro	0,0	145,14	-201,16
Peso fondazione	0,0	223,1	-725,08
Sovraccarico	0,0	141,0	-585,15
Terr. fondazione	0,0	610,88	-2542,48
	351,25	1314,1	-3811,41

Momento stabilizzante	-5042,34 kNm
Momento ribaltante	1230,93 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	351,25 kN
Sommatoria forze verticali	1314,1 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	1314,1 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	351,25 kN
Resistenza terreno	758,7 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	1,96
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-5042,34 kNm
Momento ribaltante	1230,93 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	3,56
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	351,25 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	1314,1 kN
Somma momenti	-3811,41 kNm
Larghezza fondazione	650,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	34,96 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	140,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,33
sc	1,35
sg	0,77
Inclinazione carichi	
iq	0,6
ic	0,58
ig	0,44
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,1
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	4993,23 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	2,71

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	290,04 cm	
Larghezza della fondazione	650,0 cm	
x = 0,0 cm	267,41	kPa
x = 650,0 cm	136,93	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
62,0	0,0	-98,26	-38,84	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,26	2273,33	S	487,37	0,0	4,86

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
180,0	88,26	348,61	-1351,65	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	89,97	2324,19	S	500,39	0,0	1,41

A_Unitari+M1+RSLV [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh	0,0507
Coefficiente sismico verticale Kv	0,0253

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato

G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
300,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	940,0	780,0	7,44	3,16	838,67	838,67
2	780,0	620,0	19,34	8,21	691,79	691,79
3	620,0	460,0	31,24	13,26	534,92	534,92
4	460,0	300,0	43,14	18,31	376,32	376,32
5	300,0	150,0	51,25	21,75	222,45	222,45
6	150,0	140,0	3,79	1,61	144,99	144,99

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	780,0	0,77	15,22	160,3	854,0
	620,0	1,89	37,34	155,1	760,3
	460,0	3,36	66,37	149,7	662,6
	300,0	5,19	102,31	144,2	562,4
	150,0	7,21	142,27	139,0	467,1
	140,0	7,36	145,14	138,6	460,7

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H

780,0	8,21	22,88	4,52	47,6
620,0	28,67	53,2	27,06	65,2
460,0	61,37	95,49	87,09	82,8
300,0	106,33	149,74	202,66	100,4
150,0	159,6	211,46	377,59	116,9
140,0	163,54	268,93	429,68	118,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	23,34	574,77	S	262,52	0,0	31,36
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	54,31	839,35	S	313,07	0,0	10,71
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	97,34	1113,01	S	360,3	0,0	5,76
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	152,69	1398,58	S	405,86	0,0	3,74
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	215,65	1679,52	S	447,87	0,0	2,75
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	274,5	1724,05	S	458,42	0,0	2,75

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (650,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (650,0/964,7)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
964,7	940,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
300,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
140,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
20,0	0,3	0,33	0,04	0,28	0,1	0,04	0,01

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	964,7	940,0	0,37	0,16	950,78	950,78
2	940,0	780,0	9,27	3,94	842,89	842,89
3	780,0	620,0	21,17	8,99	692,51	692,51
4	620,0	460,0	33,07	14,04	535,2	535,2
5	460,0	300,0	44,97	19,09	376,47	376,47
6	300,0	140,0	56,87	24,14	217,21	217,21
7	140,0	0,0	60,43	25,24	67,99	68,25

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	140,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	226,17	95,59	117,91
Carichi esterni	0,0	57,5	-32,57
Peso muro	0,0	145,14	-201,16
Peso fondazione	0,0	223,1	-725,08
Sovraccarico	0,0	18,8	-78,02
Terr. fondazione	0,0	763,6	-3178,1
	226,17	1303,73	-4097,03

Momento stabilizzante -4836,98 kNm
 Momento ribaltante 739,95 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	226,17 kN	
Sommatoria forze verticali	1303,73 kN	
Coefficiente di attrito	0,58	
Adesione	0,0	kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °	
Forze normali al piano di scorrimento	1303,73 kN	
Forze parall. al piano di scorrimento	226,17 kN	
Resistenza terreno	752,71 kN	
Coeff. sicurezza traslazione Csd	3,33	
Traslazione verificata Csd>1		

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-4836,98 kNm
Momento ribaltante	739,95 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	6,54
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	226,17 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	1303,73 kN
Somma momenti	-4097,03 kNm
Larghezza fondazione	650,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	10,75 cm

Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	140,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,36
sc	1,38
sg	0,75
Inclinazione carichi	
iq	0,74
ic	0,72
ig	0,61
Fattori di profondità	
dq	1,06
dc	1,09
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	7278,22 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	4,65

Carico limite verificato $Csq > 1$

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	314,25 cm
Larghezza della fondazione	650,0 cm
x = 0,0 cm	220,47 kPa
x = 650,0 cm	180,68 kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
62,0	0,0	-61,24	-29,19	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,26	2273,33	S	487,37	0,0	7,8

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
180,0	60,43	122,51	-576,09	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	61,57	2308,22	S	496,28	0,0	3,97

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%) [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh	0,0752
Coefficiente sismico verticale Kv	0,0371

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
300,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	940,0	780,0	29,04	12,33	856,68	856,68
2	780,0	620,0	36,27	15,4	697,34	697,34
3	620,0	460,0	43,5	18,46	537,78	537,78
4	460,0	300,0	50,73	21,53	378,1	378,1
5	300,0	150,0	54,12	22,97	223,53	223,53
6	150,0	140,0	3,83	1,63	144,99	144,99

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
780,0	1,72	15,22	160,3	854,0
620,0	4,21	37,34	155,1	760,3
460,0	7,49	66,37	149,7	662,6
300,0	11,54	102,31	144,2	562,4
150,0	16,05	142,27	139,0	467,1
140,0	16,37	145,14	138,6	460,7

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
780,0	30,76	32,05	20,94	47,6
620,0	69,53	69,56	92,44	65,2
460,0	116,3	117,06	227,51	82,8
300,0	171,08	174,53	437,78	100,4
150,0	229,71	237,47	713,61	116,9
140,0	233,87	294,96	772,71	118,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	32,53	576,34	S	263,77	0,0	8,41
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	70,64	843,35	S	315,38	0,0	4,45
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	119,49	1120,07	S	363,4	0,0	3,06
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	177,7	1408,4	S	409,46	0,0	2,35
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	241,99	1691,69	S	451,68	0,0	1,93
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	300,71	1736,23	S	462,24	0,0	1,94

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (650,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (650,0/964,7)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
964,7	940,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

300,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
140,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
20,0	0,3	0,38	0,11	0,28	0,1	0,1	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	964,7	940,0	4,77	1,99	952,28	952,27
2	940,0	780,0	35,09	14,64	857,25	857,21
3	780,0	620,0	42,32	17,71	697,72	697,69
4	620,0	460,0	49,54	20,78	538,05	538,03
5	460,0	300,0	56,77	23,84	378,3	378,28
6	300,0	140,0	64,0	26,91	218,49	218,48
7	140,0	0,0	62,83	26,11	68,75	68,91

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	140,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	315,32	131,98	448,0
Carichi esterni	0,0	57,5	-32,57
Peso muro	16,37	145,14	-125,74
Peso fondazione	25,17	223,1	-707,46
Sovraccarico	2,12	18,8	-57,53
Terr. fondazione	86,13	763,6	-2707,64
Totale	445,11	1340,12	-3182,94

Momento stabilizzante	-5073,48 kNm
Momento ribaltante	1890,54 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-5073,48 kNm
Momento ribaltante	1890,54 kNm

Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} **2,68**

Muro verificato a ribaltamento Csv>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
62,0	0,0	-146,93	-56,72	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,26	2273,33	S	487,37	0,0	3,25

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
180,0	62,83	323,4	-1523,19	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	63,99	2309,58	S	496,64	0,0	1,51

Carico limite A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
----	----	---	-----	----	-------	---	---	------

940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
300,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0
150,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	940,0	780,0	18,89	8,02	849,08	849,08
2	780,0	620,0	34,36	14,58	694,0	694,0
3	620,0	460,0	49,83	21,15	535,86	535,86
4	460,0	300,0	65,3	27,72	376,84	376,84
5	300,0	150,0	75,27	31,95	222,74	222,74
6	150,0	140,0	5,5	2,34	144,99	144,99

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	780,0	0,0	19,79	160,3	854,0
	620,0	0,0	48,54	155,1	760,3
	460,0	0,0	86,28	149,7	662,6
	300,0	0,0	133,0	144,2	562,4
	150,0	0,0	184,95	139,0	467,1
	140,0	0,0	188,68	138,6	460,7

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
780,0	18,89	33,66	11,58	47,6
620,0	53,25	76,99	59,03	65,2
460,0	103,08	135,88	166,92	82,8
300,0	168,38	210,32	358,02	100,4
150,0	243,64	294,22	633,05	116,9
140,0	249,14	369,19	704,27	118,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
-----	----------------------------

Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	34,15	576,61	S	263,99	0,0	13,7
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	78,79	845,35	S	316,43	0,0	5,83
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	138,53	1126,13	S	366,1	0,0	3,48
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	214,4	1422,78	S	414,67	0,0	2,42
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	300,16	1718,47	S	459,99	0,0	1,85
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	376,65	1771,37	S	473,11	0,0	1,86

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (650,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (650,0/964,7)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
964,7	940,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
300,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
140,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	964,7	940,0	1,91	0,81	951,95	951,95
2	940,0	780,0	21,28	9,03	850,31	850,31

3	780,0	620,0	36,75	15,6	694,39	694,39
4	620,0	460,0	52,22	22,16	536,05	536,05
5	460,0	300,0	67,69	28,73	376,95	376,95
6	300,0	140,0	83,16	35,3	217,52	217,52
7	140,0	0,0	88,26	36,35	68,21	68,21

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	140,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	351,25	147,98	268,52
Carichi esterni	0,0	74,75	-42,34
Peso muro	0,0	188,68	-261,51
Peso fondazione	0,0	290,03	-942,6
Sovraccarico	0,0	141,0	-585,15
Terr. fondazione	0,0	992,68	-4131,53
	351,25	1835,12	-5694,62

Momento stabilizzante	-6925,89 kNm
Momento ribaltante	1231,27 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	351,25 kN	
Sommatoria forze verticali	1835,12 kN	
Coefficiente di attrito	0,58	
Adesione	0,0	kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °	
Forze normali al piano di scorrimento	1835,12 kN	
Forze parall. al piano di scorrimento	351,25 kN	
Resistenza terreno	1059,51 kN	
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,74	
Traslazione verificata Csd>1		

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-6925,89 kNm
Momento ribaltante	1231,27 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	4,89
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	351,25 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	1835,12 kN
Somma momenti	-5694,62 kNm
Larghezza fondazione	650,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	14,69 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terrano sulla fondazione	140,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,36

sc	1,38
sg	0,75
Inclinazione carichi	
iq	0,71
ic	0,69
ig	0,57
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,09
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	6815,25 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	2,65

Carico limite verificato $Csq > 1$

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	310,31 cm
Larghezza della fondazione	650,0 cm
x = 0,0 cm	320,60 kPa
x = 650,0 cm	244,05 kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
62,0	0,0	-99,94	-44,27	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,26	2273,33	S	487,37	0,0	4,78

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
180,0	88,26	-14,83	-425,82	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
-----	-----	----	----	------	-----	-----	---------

10Ø24 (45,24) 10Ø24 (45,24) 89,97 2324,19 S 500,39 0,0 33,1

Ribaltamento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
300,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	940,0	780,0	18,89	8,02	849,08	849,08
2	780,0	620,0	34,36	14,58	694,0	694,0
3	620,0	460,0	49,83	21,15	535,86	535,86
4	460,0	300,0	65,3	27,72	376,84	376,84
5	300,0	150,0	75,27	31,95	222,74	222,74
6	150,0	140,0	5,5	2,34	144,99	144,99

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	780,0	0,0	15,22	160,3	854,0
	620,0	0,0	37,34	155,1	760,3
	460,0	0,0	66,37	149,7	662,6
	300,0	0,0	102,31	144,2	562,4
	150,0	0,0	142,27	139,0	467,1

140,0 0,0 145,14 138,6 460,7

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
780,0	18,89	29,09	11,76	47,6
620,0	53,25	65,79	59,89	65,2
460,0	103,08	115,97	169,13	82,8
300,0	168,38	179,63	362,44	100,4
150,0	243,64	251,54	640,5	116,9
140,0	249,14	299,14	693,12	118,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afr Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afr	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	29,83	575,88	S	263,37	0,0	13,67
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	67,24	842,52	S	314,84	0,0	5,8
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	118,27	1119,69	S	363,24	0,0	3,46
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	183,25	1410,58	S	410,2	0,0	2,39
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	256,5	1698,37	S	453,74	0,0	1,83
10Ø22 (38,01)	10Ø22 (38,01)	304,9	1738,17	S	462,85	0,0	1,82

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (650,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (650,0/964,7)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
964,7	940,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
940,0	780,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
780,0	620,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
620,0	460,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
460,0	300,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
300,0	140,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
140,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	964,7	940,0	1,91	0,81	951,95	951,95
2	940,0	780,0	21,28	9,03	850,31	850,31
3	780,0	620,0	36,75	15,6	694,39	694,39
4	620,0	460,0	52,22	22,16	536,05	536,05
5	460,0	300,0	67,69	28,73	376,95	376,95
6	300,0	140,0	83,16	35,3	217,52	217,52
7	140,0	0,0	88,26	36,35	68,21	68,42

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	140,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	351,25	147,98	268,52
Carichi esterni	0,0	48,25	-29,09
Peso muro	0,0	145,14	-201,16
Peso fondazione	0,0	223,1	-725,08
Sovraccarico	0,0	141,0	-585,15
Terr. fondazione	0,0	610,88	-2542,48
	351,25	1316,35	-3814,44

Momento stabilizzante -5045,72 kNm
 Momento ribaltante 1231,27 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -5045,72 kNm
 Momento ribaltante 1231,27 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv 3,56

Muro verificato a ribaltamento Csv>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
---------	----	----	---	---

62,0 0,0 -98,82 -39,01 140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	-0,26	2273,33	S	487,37	0,0	4,84

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
180,0	88,26	347,78	-1350,72	140,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	89,97	2324,19	S	500,39	0,0	1,41

Verifica fessurazione

SLE 5 [Rara]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,002	--	212,671	814	Si	2,29	183,55	28,83
Si	0,010	--	255,583	1250	Si	6,58	183,55	139,13
Si	0,025	--	255,583	1250	Si	12,44	183,55	333,29
Si	0,046	--	255,583	1250	Si	19,46	183,55	608,06
Si	0,071	--	255,583	1250	Si	26,94	183,55	937,75
Si	0,075	--	255,583	1250	Si	29,80	183,55	998,00

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,004	--	241,935	1250	Si	1,24	183,55	59,61

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,087	--	241,935	1250	Si	27,18	183,55	1215,89

SLE 6 [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,002	0,300	212,671	814	Si	2,29	183,55	28,83
Si	0,010	0,300	255,583	1250	Si	6,58	183,55	139,13
Si	0,025	0,300	255,583	1250	Si	12,44	183,55	333,29
Si	0,046	0,300	255,583	1250	Si	19,46	183,55	608,06
Si	0,071	0,300	255,583	1250	Si	26,94	183,55	937,75
Si	0,075	0,300	255,583	1250	Si	29,80	183,55	998,00

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,004	0,300	241,935	1250	Si	1,24	183,55	59,61

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,096	0,300	241,935	1250	Si	27,18	183,55	1215,89

SLE 7 [Quasi perm.]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,001	0,200	199,305	678	Si	1,61	137,66	13,60
Si	0,007	0,200	255,583	1250	Si	4,95	137,66	89,88
Si	0,018	0,200	255,583	1250	Si	9,95	137,66	245,12
Si	0,036	0,200	255,583	1250	Si	16,22	137,66	478,96
Si	0,058	0,200	255,583	1250	Si	23,06	137,66	769,32
Si	0,062	0,200	255,583	1250	Si	25,87	137,66	827,38

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,004	0,200	241,935	1250	Si	1,14	137,66	55,04

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,078	0,200	241,935	1250	Si	23,89	137,66	1063,07

SLD [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,002	0,300	211,579	803	Si	2,18	183,55	26,56
Si	0,010	0,300	255,583	1250	Si	6,19	183,55	128,14
Si	0,023	0,300	255,583	1250	Si	11,65	183,55	307,46
Si	0,042	0,300	255,583	1250	Si	18,21	183,55	561,34
Si	0,065	0,300	255,583	1250	Si	25,19	183,55	865,98
Si	0,070	0,300	255,583	1250	Si	28,01	183,55	924,50

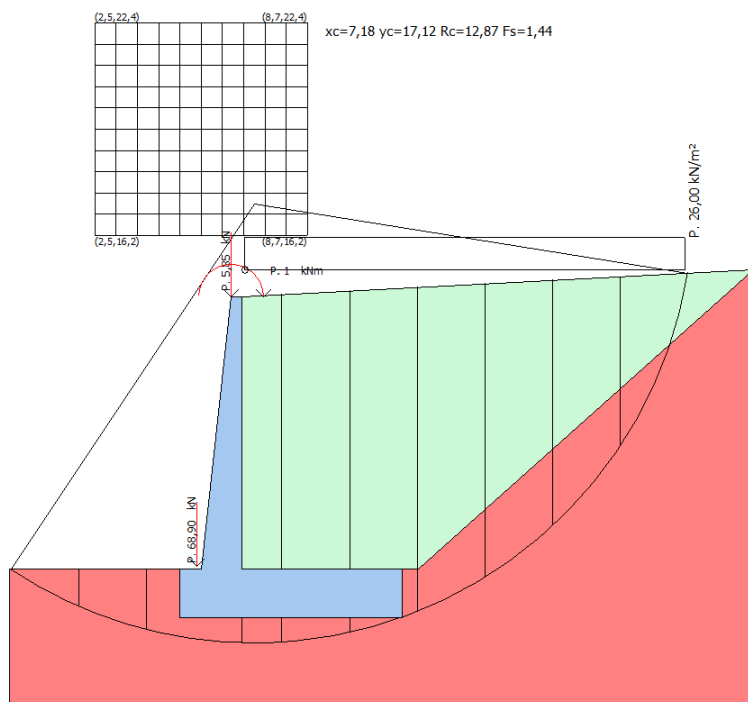
Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,005	0,300	241,935	1250	Si	1,33	183,55	63,94

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
-----------------------	---------------------	----------------------------	---------------------	-----------------------	---	--------------------------------------	--------------------------------	--------------------------------

Si	0,115	0,300	241,935	1250	Si	30,27	183,55	1372,03
----	-------	-------	---------	------	----	-------	--------	---------



- RINTERRO
 $g=20,00031 \text{ kN/m}^3$
 $gs=20,00031 \text{ kN/m}^3$
 $Fi=35^\circ$
- CONOIDI
 $g=19,0003 \text{ kN/m}^3$
 $gs=19,0003 \text{ kN/m}^3$
 $Fi=30^\circ$

Analisi di stabilità dei pendii con: BISHOP (1955)

Calcolo eseguito secondo	NTC 2018
Numero di strati	2,0
Numero dei conci	10,0
Grado di sicurezza ritenuto accettabile	1,1
Coefficiente parziale resistenza	1,0
Parametri geotecnici da usare. Angolo di attrito:	Picco
Analisi	Condizione drenata
Superficie di forma circolare	

Maglia dei Centri

Ascissa vertice sinistro inferiore xi	2,51 m
Ordinata vertice sinistro inferiore yi	16,19 m
Ascissa vertice destro superiore xs	8,73 m
Ordinata vertice destro superiore ys	22,41 m
Passo di ricerca	10,0
Numero di celle lungo x	10,0
Numero di celle lungo y	10,0

Sisma

Coefficiente azione sismica orizzontale	0,051
Coefficiente azione sismica verticale	0,025

Vertici profilo

Nr	X (m)	y (m)
1	0,0	6,4
2	5,0	6,4
3	5,62	6,4
4	6,8	14,4
5	6,8	14,4
6	21,8	15,19

Vertici strato1

N	X	y
---	---	---

	(m)	(m)
1	0,0	6,4
2	6,8	6,4
3	12,0	6,4
4	21,8	15,18

Coefficienti parziali azioni

Sfavorevoli: Permanenti, variabili	1,0	1,0
Favorevoli: Permanenti, variabili	1,0	1,0

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Tangente angolo di resistenza al taglio	1,25
Coesione efficace	1,25
Coesione non drenata	1,4
Riduzione parametri geotecnici terreno	No

Stratigrafia

Strato	Coesione (kN/m ²)	Coesione non drenata (kN/m ²)	Angolo resistenza al taglio (°)	Peso unità di volume (kN/m ³)	Peso saturo (kN/m ³)	Litologia
1	0		35	20,00031	20,00031	RINTERRO
2	0		30	19,0003	19,0003	CONOIDI

Carichi concentrati

N°	x (m)	y (m)	Fx (kN)	Fy (kN)	M (kNm)
1	5,5	6,5	0	68,90109	0
2	6,5	14,4	0	5,850093	0,884014

Carichi distribuiti

N°	xi (m)	yi (m)	xf (m)	yf (m)	Carico esterno (kN/m ²)
1	6,9	15,18612	19,8	15,18612	26,00041

Risultati analisi pendio [NTC 2018]

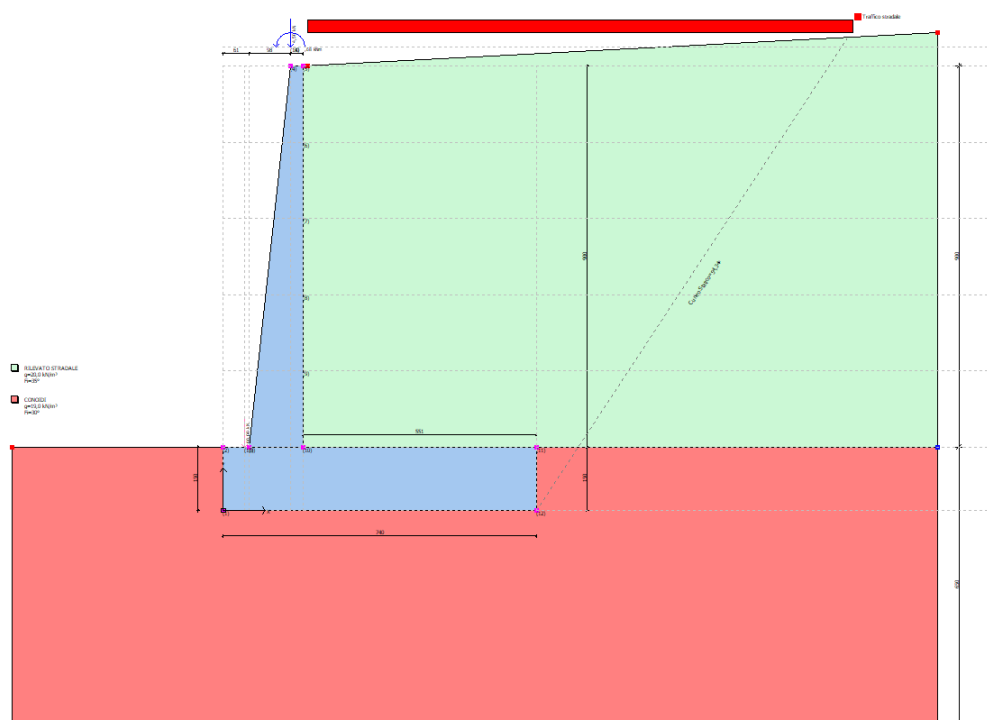
Fs minimo individuato	1,44
Ascissa centro superficie	7,18 m
Ordinata centro superficie	17,12 m
Raggio superficie	12,87 m

B: Larghezza del concio; Alfa: Angolo di inclinazione della base del concio; Li: Lunghezza della base del concio; Wi: Peso del concio; Ui: Forze derivanti dalle pressioni neutre; Ni: forze agenti normalmente alla direzione di scivolamento; Ti: forze agenti parallelamente alla superficie di scivolamento; Fi: Angolo di attrito; c: coesione.

$$x_c = 7,177 \quad y_c = 17,12 \quad R_c = 12,872 \quad F_s = 1,437$$

Nr.	B (m)	Alfa (°)	Li (m)	Wi (kN)	Kh•Wi (kN)	Kv•Wi (kN)	c (kN/m ²)	Fi (°)	Ui (kN)	Ni (kN)	Ti (kN)
1	1,98	-28,6	2,26	22,48	1,15	0,56	0,0	30,0	0,0	32,8	13,2
2	1,98	-18,9	2,1	55,18	2,81	1,38	0,0	30,0	0,0	67,6	27,2
3	2,78	-7,9	2,81	181,94	9,28	4,55	0,0	30,0	0,0	194,6	78,2
4	1,19	1,0	1,19	267,27	13,63	6,68	0,0	30,0	0,0	265,5	106,7
5	1,98	8,1	2,0	449,64	22,93	11,24	0,0	30,0	0,0	429,7	172,7
6	1,98	17,2	2,08	437,11	22,29	10,93	0,0	30,0	0,0	407,0	163,5
7	1,98	26,7	2,22	409,58	20,89	10,24	0,0	30,0	0,0	381,4	153,3
8	1,98	37,2	2,49	363,8	18,55	9,1	0,0	30,0	0,0	350,0	140,7
9	1,98	49,6	3,06	294,52	15,02	7,36	0,0	30,0	0,0	308,7	124,1
10	1,98	68,7	5,45	176,24	8,99	4,41	0,0	30,0	0,0	238,8	96,0

12.6 CONCIO 6



Dati generali

Lat./Long. [WGS84]	46,18711/10,120867
Normativa GEO	NTC 2018
Normativa STR	NTC 2018
Spinta	Mononobe & Okabe [M.O. 1929]

Dati generali muro

Altezza muro	900,0 cm
Spessore testa muro	30,0 cm
Risega muro lato valle	98,0 cm
Risega muro lato monte	0,0 cm
Sporgenza mensola a valle	61,0 cm
Sporgenza mensola a monte	551,0 cm
Svaso mensola a valle	0,0 cm
Altezza estremità mensola a valle	150,0 cm
Altezza estremità mensola a monte	150,0 cm

Coefficienti sismici [N.T.C.]

Dati generali

Tipo opera:	2 - Opere ordinarie
Classe d'uso:	Classe III
Vita nominale:	100,0 [anni]
Vita di riferimento:	150,0 [anni]

Parametri sismici su sito di riferimento

Categoria sottosuolo:	B
Categoria topografica:	T1

S.L. Stato limite	TR Tempo ritorno [anni]	ag [m/s ²]	F0 [-]	TC* [sec]
S.L.O.	90,0	0,41	2,57	0,23
S.L.D.	151,0	0,5	2,56	0,24
S.L.V.	1424,0	1,09	2,61	0,29
S.L.C.	2475,0	1,28	2,64	0,3

Coefficienti sismici orizzontali e verticali

Opera:	Classe III
--------	------------

S.L. Stato limite	amax [m/s ²]	beta [-]	kh [-]	kv [sec]
S.L.O.	0,492	1,0	0,0502	0,0251
S.L.D.	0,6	0,47	0,0288	0,0144
S.L.V.	1,308	0,38	0,0507	0,0253
S.L.C.	1,536	1,0	0,1566	0,0783

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

Conglomerati

Nr.	Classe Calcestruzzo	fck,cubi [Mpa]	Ec [Mpa]	fck [Mpa]	fed [Mpa]	fctd [Mpa]	fctm [Mpa]
1	C20/25	24,52	29960	19,61	11,33	1,03	2,21
2	C25/30	29,42	31470	24,52	14,16	1,19	2,56
3	C28/35	34,32	32300	27,46	15,86	1,28	2,76
4	C40/50	50,01	35219,99	39,23	19,83	1,49	3,2
5	C30/37	37	33019	30	17,4	1,37	2,94

Acciai:

Nr.	Classe acciaio	Es [Mpa]	fyk [Mpa]	fyd [Mpa]	ftk [Mpa]	ftd [Mpa]	ep_tk	epd_ult	β1*β2 iniziale	β1*β2 finale
1	B450C	200000	450	391,3	540	391,3	.075	.0675	1	0,5
2	B450C*	200000	450	391,3	540	450	.075	.0675	1	0,5
3	B450C**	200000	450	391,3	458,3	398,5	.012	.01	1	0,5
4	S235H	210000	240	208,7	360	208,7	0,012	0,01	1	0,5
5	S275H	210000	280	243,5	430	243,5	0,012	0,01	1	0,5
6	S355H	210000	360	313	510	360	0,012	0,01	1	0,5

Materiali impiegati realizzazione muro

C30/37 B450C

Copriferro, Elevazione 5,0 cm
 Copriferro, Fondazione 5,0 cm
 Copriferro, Dente di fondazione 5,0 cm

Stratigrafia

Ns	Spessore strato (cm)	Inclinazione dello strato. (°)	Peso unità di volume (KN/m ³)	Angolo di resistenza a taglio (°)	Coesione (kPa)	Angolo di attrito terra muro (°)	Presenza di falda (S/No)	Litologia	Descrizione
1	900	0	20,00	35	0,00	23	No		RINTERRO
2	650	0	19,00	30	0,00	20	No		CONOIDI

Carichi concentrati

Descrizione	Posizione x (cm)	Posizione y (cm)	Fx (kN/m)	Fy (kN/m)	Mz (kNm/m)
Rivestimento in pietra	50,0	150,0	0,0	60,0	0,0
Peso cordolo	159,0	1095,0	0,0	4,5	0,68

Carichi distribuiti

Descrizione	Ascissa iniziale (cm)	Ascissa finale (cm)	Valore iniziale (kPa)	Valore finale (kPa)	Profondità (cm)
Traffico stradale	10,0	1300,0	20,0	20,0	0,0

FATTORI DI COMBINAZIONE

Scorrimento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	0,80

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4

2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

A_Unitari+M1+RSLV

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

SLE 5

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 6

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 7

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,50
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLD

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%)

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

Carico limite A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,30
2	Spinta terreno	1,30

3	Peso terreno mensola	1,30
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	1,30
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Ribaltamento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Scorrimento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1050,0	870,0	22,34	9,48	946,85	946,85
2	870,0	690,0	41,92	17,79	772,99	772,99
3	690,0	510,0	61,5	26,1	595,22	595,22
4	510,0	330,0	81,07	34,41	416,38	416,38
5	330,0	150,0	100,65	42,72	237,08	237,08

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
870,0	0,0	17,55	168,7	952,6
690,0	0,0	43,79	162,9	846,3
510,0	0,0	78,65	156,9	735,5
330,0	0,0	122,14	150,7	622,0
150,0	0,0	174,31	144,4	507,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
870,0	22,34	30,64	14,76	49,6
690,0	64,26	74,66	80,32	69,2
510,0	125,75	135,63	230,49	88,8
330,0	206,83	213,53	498,13	108,4
150,0	307,48	308,43	915,97	128,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	31,29	715,79	S	285,01	0,0	12,51
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	76,07	1067,63	S	344,67	0,0	5,26
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	138,2	1433,47	S	400,76	0,0	3,13
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	217,69	1817,74	S	455,32	0,0	2,16
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	314,25	2224,59	S	509,44	0,0	1,62

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(x_{r1}, y_{r1}) = (740,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(x_{r2}, y_{r2}) = (740,0/1078,9)$
 Centro di rotazione $(x_{ro}, y_{ro}) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1078,9	1050,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1078,9	1050,0	2,27	0,96	1063,91	1063,91
2	1050,0	870,0	25,48	10,82	948,48	948,48
3	870,0	690,0	45,06	19,13	773,48	773,48
4	690,0	510,0	64,64	27,44	595,46	595,46
5	510,0	330,0	84,22	35,75	416,51	416,51
6	330,0	150,0	103,8	44,06	237,17	237,17
7	150,0	0,0	104,53	43,14	73,14	73,36

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	429,99	181,29	331,11
Carichi esterni	0,0	51,6	-29,18
Peso muro	0,0	174,31	-251,71
Peso fondazione	0,0	272,13	-1006,9
Sovraccarico	0,0	165,3	-767,82
Terr. fondazione	0,0	806,13	-3756,56
	429,99	1650,77	-5481,05

Momento stabilizzante -7154,26 kNm
 Momento ribaltante 1673,21 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	429,99 kN
Sommatoria forze verticali	1650,77 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	1650,77 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	429,99 kN
Resistenza terreno	953,07 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,01
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-7154,26 kNm
Momento ribaltante	1673,21 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	3,72
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	429,99 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	1650,77 kN
Somma momenti	-5481,05 kNm
Larghezza fondazione	740,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	37,97 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	150,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,38
sc	1,41
sg	0,73
Inclinazione carichi	
iq	0,62
ic	0,59
ig	0,46
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,09
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	6476,47 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	2,8

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	332,03 cm
Larghezza della fondazione	740,0 cm

x = 0,0 cm
 x = 740,0 cm

291,75 kPa
 154,40 kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-125,16	-31,43	150,0
61,0	0,0	-104,08	-41,4	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	3,97
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	4,77

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	104,53	424,4	-1943,94	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	106,55	2511,97	S	521,62	0,0	1,21

A_Unitari+M1+RSLV [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh 0,0507
 Coefficiente sismico verticale Kv 0,0253

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;

c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte ($^{\circ}$);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1050,0	870,0	9,2	3,91	935,45	935,45
2	870,0	690,0	24,26	10,3	770,69	770,69
3	690,0	510,0	39,32	16,69	594,26	594,26
4	510,0	330,0	54,38	23,08	415,85	415,85
5	330,0	150,0	69,44	29,48	236,75	236,75

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
870,0	0,89	17,55	168,7	952,6
690,0	2,22	43,79	162,9	846,3
510,0	3,99	78,65	156,9	735,5
330,0	6,19	122,14	150,7	622,0
150,0	8,84	174,31	144,4	507,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
870,0	10,09	25,96	5,91	49,6
690,0	35,69	62,49	37,86	69,2
510,0	76,78	114,05	122,95	88,8
330,0	133,37	180,62	287,05	108,4
150,0	205,46	262,27	555,97	128,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	26,53	714,95	S	284,37	0,0	27,63
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	64,02	1064,51	S	342,95	0,0	9,42
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	116,1	1425,96	S	397,65	0,0	5,08
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	183,97	1803,52	S	450,52	0,0	3,31
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	267,4	2201,04	S	502,66	0,0	2,4

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (740, 0/0, 0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (740, 0/1078, 9)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0, 0/0, 0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1078,9	1050,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
20,0	0,3	0,33	0,04	0,28	0,1	0,04	0,01

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota fine strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1078,9	1050,0	0,46	0,2	1062,43	1062,43
2	1050,0	870,0	11,62	4,93	940,56	940,56

3	870,0	690,0	26,68	11,33	771,53	771,53
4	690,0	510,0	41,74	17,72	594,59	594,59
5	510,0	330,0	56,8	24,11	416,02	416,02
6	330,0	150,0	71,86	30,5	236,86	236,86
7	150,0	0,0	72,41	30,28	72,94	73,21

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	281,59	119,06	146,54
Carichi esterni	0,0	64,5	-36,48
Peso muro	0,0	174,31	-251,71
Peso fondazione	0,0	272,13	-1006,9
Sovraccarico	0,0	22,04	-102,38
Terr. fondazione	0,0	1007,66	-4695,7
	281,59	1659,71	-5946,61

Momento stabilizzante	-6974,9 kNm
Momento ribaltante	1028,29 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	281,59 kN
Sommatoria forze verticali	1659,71 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	1659,71 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	281,59 kN
Resistenza terreno	958,23 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	3,4
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-6974,9 kNm
Momento ribaltante	1028,29 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	6,78
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	281,59 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	1659,71 kN
Somma momenti	-5946,61 kNm
Larghezza fondazione	740,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	11,71 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	150,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,41

sc	1,44
sg	0,71
Inclinazione carichi	
iq	0,75
ic	0,73
ig	0,62
Fattori di profondità	
dq	1,06
dc	1,08
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	9241,98 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	4,64

Carico limite verificato $Csq > 1$

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	358,29 cm
Larghezza della fondazione	740,0 cm
x = 0,0 cm	245,58 kPa
x = 740,0 cm	202,99 kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-103,69	-25,92	150,0
61,0	0,0	-66,3	-31,97	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	4,79
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	7,49

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	72,41	145,53	-826,35	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	73,64	2492,04	S	516,87	0,0	3,48

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%) [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh	0,0752
Coefficiente sismico verticale Kv	0,0371

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1050,0	870,0	36,47	15,48	956,24	956,24
2	870,0	690,0	45,62	19,36	776,99	776,99
3	690,0	510,0	54,76	23,25	597,49	597,49
4	510,0	330,0	63,91	27,13	417,85	417,85
5	330,0	150,0	73,06	31,01	238,12	238,12

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
870,0	1,98	17,55	168,7	952,6
690,0	4,94	43,79	162,9	846,3
510,0	8,87	78,65	156,9	735,5
330,0	13,78	122,14	150,7	622,0

150,0 19,66 174,31 144,4 507,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
870,0	38,45	37,53	29,37	49,6
690,0	87,02	83,13	130,71	69,2
510,0	145,72	141,24	321,95	88,8
330,0	214,54	211,86	619,75	108,4
150,0	293,48	295,04	1040,78	128,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	38,42	717,05	S	285,96	0,0	7,29
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	84,74	1069,87	S	345,87	0,0	3,9
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	144,06	1435,47	S	401,57	0,0	2,7
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	216,13	1817,08	S	455,07	0,0	2,08
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	300,74	2217,81	S	507,47	0,0	1,7

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (740,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (740,0/1078,9)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1078,9	1050,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
---	----	----	----	-----	-----	-----	-----

23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
20,0	0,3	0,38	0,11	0,28	0,1	0,1	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1078,9	1050,0	6,21	2,58	1064,36	1064,36
2	1050,0	870,0	43,96	18,35	956,88	956,83
3	870,0	690,0	53,1	22,23	777,42	777,38
4	690,0	510,0	62,25	26,12	597,8	597,77
5	510,0	330,0	71,4	30,0	418,08	418,06
6	330,0	150,0	80,55	33,88	238,3	238,28
7	150,0	0,0	75,12	31,26	73,72	73,88

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	392,58	164,43	600,67
Carichi esterni	0,0	64,5	-36,48
Peso muro	19,66	174,31	-152,02
Peso fondazione	30,7	272,13	-983,88
Sovraccarico	2,49	22,04	-75,62
Terr. fondazione	113,66	1007,66	-4005,53
	559,09	1705,08	-4652,85

Momento stabilizzante -7310,63 kNm
 Momento ribaltante 2657,78 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -7310,63 kNm
 Momento ribaltante 2657,78 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} 2,75

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-181,41	-45,95	150,0

61,0 0,0 -159,67 -61,41 150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	2,74
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	3,11

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	75,12	382,51	-2206,51	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	76,8	2493,95	S	517,27	0,0	1,33

Carico limite A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.

Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1050,0	870,0	22,34	9,48	946,85	946,85
2	870,0	690,0	41,92	17,79	772,99	772,99
3	690,0	510,0	61,5	26,1	595,22	595,22
4	510,0	330,0	81,07	34,41	416,38	416,38
5	330,0	150,0	100,65	42,72	237,08	237,08

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	870,0	0,0	22,82	168,7	952,6
	690,0	0,0	56,92	162,9	846,3
	510,0	0,0	102,24	156,9	735,5
	330,0	0,0	158,78	150,7	622,0
	150,0	0,0	226,61	144,4	507,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
870,0	22,34	38,15	14,98	49,6
690,0	64,26	90,05	79,44	69,2
510,0	125,75	161,47	227,61	88,8
330,0	206,83	252,43	492,1	108,4
150,0	307,48	362,97	905,4	128,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	39,01	717,16	S	286,05	0,0	12,56
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	91,95	1071,73	S	346,86	0,0	5,29
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	164,8	1442,51	S	404,49	0,0	3,15
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	257,26	1834,38	S	460,99	0,0	2,19
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	370,13	2252,59	S	517,46	0,0	1,65

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(x_{r1}, y_{r1}) = (740,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(x_{r2}, y_{r2}) = (740,0/1078,9)$
 Centro di rotazione $(x_{ro}, y_{ro}) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1078,9	1050,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1078,9	1050,0	2,27	0,96	1063,91	1063,91
2	1050,0	870,0	25,48	10,82	948,48	948,48
3	870,0	690,0	45,06	19,13	773,48	773,48
4	690,0	510,0	64,64	27,44	595,46	595,46
5	510,0	330,0	84,22	35,75	416,51	416,51
6	330,0	150,0	103,8	44,06	237,17	237,17
7	150,0	0,0	104,53	43,14	73,14	73,36

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	429,99	181,29	331,11
Carichi esterni	0,0	83,85	-47,42
Peso muro	0,0	226,61	-327,22
Peso fondazione	0,0	353,77	-1308,97
Sovraccarico	0,0	165,3	-767,82
Terr. fondazione	0,0	1309,96	-6104,4
	429,99	2320,78	-8224,72
Momento stabilizzante	-9898,27 kNm		
Momento ribaltante	1673,55 kNm		

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	429,99 kN
Sommatoria forze verticali	2320,78 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	2320,78 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	429,99 kN
Resistenza terreno	1339,9 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,83
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-9898,27 kNm
Momento ribaltante	1673,55 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	5,14
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	429,99 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	2320,78 kN
Somma momenti	-8224,72 kNm
Larghezza fondazione	740,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	15,61 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	150,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,41
sc	1,43
sg	0,72
Inclinazione carichi	
iq	0,72
ic	0,71
ig	0,59
Fattori di profondità	
dq	1,06
dc	1,08
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	8738,32 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	2,69

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	354,39 cm		
Larghezza della fondazione	740,0 cm		
x = 0,0 cm		353,30	kPa
x = 740,0 cm		273,94	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-151,41	-38,03	150,0
61,0	0,0	-106,36	-47,91	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	3,28
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	4,67

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	104,53	-54,54	-515,08	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	106,55	2511,97	S	521,62	0,0	9,38

Ribaltamento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;

c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte ($^{\circ}$);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1050,0	870,0	22,34	9,48	946,85	946,85
2	870,0	690,0	41,92	17,79	772,99	772,99
3	690,0	510,0	61,5	26,1	595,22	595,22
4	510,0	330,0	81,07	34,41	416,38	416,38
5	330,0	150,0	100,65	42,72	237,08	237,08

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
870,0	0,0	17,55	168,7	952,6
690,0	0,0	43,79	162,9	846,3
510,0	0,0	78,65	156,9	735,5
330,0	0,0	122,14	150,7	622,0
150,0	0,0	174,31	144,4	507,0

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
870,0	22,34	32,89	15,22	49,6
690,0	64,26	76,91	80,55	69,2
510,0	125,75	137,88	230,51	88,8
330,0	206,83	215,78	497,92	108,4
150,0	307,48	310,68	915,55	128,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	33,66	716,21	S	285,32	0,0	12,53
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	78,33	1068,21	S	344,99	0,0	5,27
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	140,45	1434,24	S	401,09	0,0	3,13
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	220,29	1818,83	S	455,65	0,0	2,16
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	316,6	2225,77	S	509,77	0,0	1,63

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (740,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (740,0/1078,9)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1078,9	1050,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1050,0	870,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
870,0	690,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
690,0	510,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
510,0	330,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
330,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1078,9	1050,0	2,27	0,96	1063,91	1063,91
2	1050,0	870,0	25,48	10,82	948,48	948,48

3	870,0	690,0	45,06	19,13	773,48	773,48
4	690,0	510,0	64,64	27,44	595,46	595,46
5	510,0	330,0	84,22	35,75	416,51	416,51
6	330,0	150,0	103,8	44,06	237,17	237,17
7	150,0	0,0	104,53	43,14	73,14	73,36

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	429,99	181,29	331,11
Carichi esterni	0,0	53,85	-32,42
Peso muro	0,0	174,31	-251,71
Peso fondazione	0,0	272,13	-1006,9
Sovraccarico	0,0	165,3	-767,82
Terr. fondazione	0,0	806,13	-3756,56
	429,99	1653,02	-5484,29

Momento stabilizzante	-7157,84 kNm
Momento ribaltante	1673,55 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-7157,84 kNm
Momento ribaltante	1673,55 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv}	3,72

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-125,57	-31,54	150,0
61,0	0,0	-104,58	-41,56	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	3,95
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,18	2447,39	S	506,16	0,0	4,75

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
Fx Forza in direzione x (kN);
Fy Forza in direzione y (kN);
M Momento (kNm);
H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	104,53	423,48	-1943,88	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
Afs Area dei ferri superiori.
Nu Sforzo normale ultimo (kN);
Mu Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	106,55	2511,97	S	521,62	0,0	1,21

Verifica fessurazione

SLE 5 [Rara]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,002	--	206,000	852	Si	2,53	183,55	32,43
Si	0,011	--	241,935	1250	Si	7,35	183,55	153,90
Si	0,026	--	241,935	1250	Si	13,89	183,55	365,00
Si	0,047	--	241,935	1250	Si	21,72	183,55	663,08
Si	0,075	--	241,935	1250	Si	30,65	183,55	1046,73

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,003	--	241,935	1250	Si	0,96	183,55	47,83
Si	0,004	--	241,935	1250	Si	1,21	183,55	60,08

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,117	--	241,935	1250	Si	34,20	183,55	1595,45

SLE 6 [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,002	0,300	206,000	852	Si	2,53	183,55	32,43
Si	0,011	0,300	241,935	1250	Si	7,35	183,55	153,90
Si	0,026	0,300	241,935	1250	Si	13,89	183,55	365,00
Si	0,047	0,300	241,935	1250	Si	21,72	183,55	663,08
Si	0,076	0,300	241,935	1250	Si	30,65	183,55	1046,73

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	0,003	0,300	241,935	1250	Si	0,96	183,55	47,83
Si	0,004	0,300	241,935	1250	Si	1,21	183,55	60,08

Fondazione monte

Verifica	Apertura	Apertura	Distanza	Area Cls	Verifica	Sigma	SigmaC Lim	SigmaF Max
----------	----------	----------	----------	----------	----------	-------	------------	------------

fessurazione	fessure mm	fessure Limite mm	fessure mm	efficace cm2	tensioni Normali daN/cm ²	C(+compr.) daN/cm ²	daN/cm ²	daN/cm ²
Si	0,141	0,300	241,935	1250	Si	34,20	183,55	1595,45

SLE 7 [Quasi perm.]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,001	0,200	194,795	727	Si	1,80	137,66	16,31
Si	0,007	0,200	241,935	1250	Si	5,65	137,66	104,07
Si	0,020	0,200	241,935	1250	Si	11,32	137,66	277,19
Si	0,038	0,200	241,935	1250	Si	18,41	137,66	535,58
Si	0,063	0,200	241,935	1250	Si	26,67	137,66	878,72

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,003	0,200	241,935	1250	Si	0,90	137,66	45,04
Si	0,004	0,200	241,935	1250	Si	1,12	137,66	55,92

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,120	0,200	241,935	1250	Si	30,39	137,66	1411,72

SLD [Frequente]

Elevazione

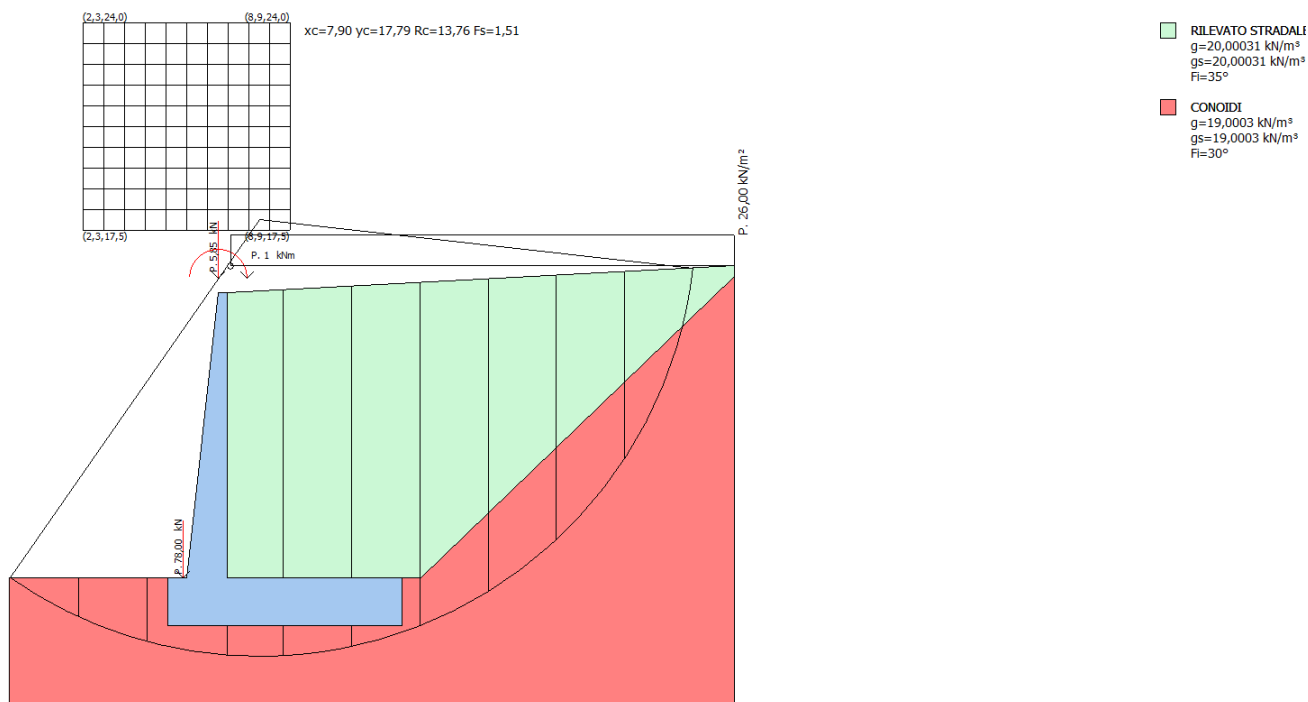
Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,002	0,300	206,312	855	Si	2,53	183,55	32,67
Si	0,011	0,300	241,935	1250	Si	7,20	183,55	150,40
Si	0,025	0,300	241,935	1250	Si	13,44	183,55	351,91
Si	0,045	0,300	241,935	1250	Si	20,88	183,55	634,15
Si	0,071	0,300	241,935	1250	Si	29,32	183,55	995,66

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,004	0,300	241,935	1250	Si	1,03	183,55	51,09
Si	0,005	0,300	241,935	1250	Si	1,30	183,55	64,89

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,171	0,300	241,935	1250	Si	39,06	183,55	1845,72



Analisi di stabilità dei pendii con: BISHOP (1955)

Calcolo eseguito secondo	NTC 2018
Numero di strati	2,0
Numero dei conci	10,0
Grado di sicurezza ritenuto accettabile	1,1
Coefficiente parziale resistenza	1,0
Parametri geotecnici da usare. Angolo di attrito:	Picco
Analisi	Condizione drenata
Superficie di forma circolare	

Maglia dei Centri

Ascissa vertice sinistro inferiore xi	2,34 m
Ordinata vertice sinistro inferiore yi	17,46 m
Ascissa vertice destro superiore xs	8,88 m
Ordinata vertice destro superiore ys	24,0 m
Passo di ricerca	10,0
Numero di celle lungo x	10,0
Numero di celle lungo y	10,0

Sisma

Coefficiente azione sismica orizzontale	0,051
Coefficiente azione sismica verticale	0,025

Vertici profilo

Nr	X (m)	y (m)
1	0,0	6,5
2	5,0	6,5
3	5,61	6,5
4	6,89	15,5
5	6,89	15,5
6	22,89	16,34

Vertici strato1

N	X (m)	y (m)
1	0,0	6,5

2	6,89	6,5
3	13,0	6,5
4	22,89	16,0

Coefficienti parziali azioni

Sfavorevoli: Permanenti, variabili	1,0	1,0
Favorevoli: Permanenti, variabili	1,0	1,0

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Tangente angolo di resistenza al taglio	1,25
Coesione efficace	1,25
Coesione non drenata	1,4
Riduzione parametri geotecnici terreno	No

Stratigrafia

Strato	Coesione (kN/m ²)	Coesione non drenata (kN/m ²)	Angolo resistenza al taglio (°)	Peso unità di volume (kN/m ³)	Peso saturo (kN/m ³)	Litologia
1	0		35	20,00031	20,00031	RILEVATO STRADALE
2	0		30	19,0003	19,0003	CONOIDI

Carichi concentrati

N°	x (m)	y (m)	Fx (kN)	Fy (kN)	M (kNm)
1	5,5	6,5	0	78,00124	0
2	6,59	15,95	0	5,850093	0,884014

Carichi distribuiti

N°	xi (m)	yi (m)	xf (m)	yf (m)	Carico esterno (kN/m ²)
1	6,99	16,33852	22,9	16,33852	26,00041

Risultati analisi pendio [NTC 2018]

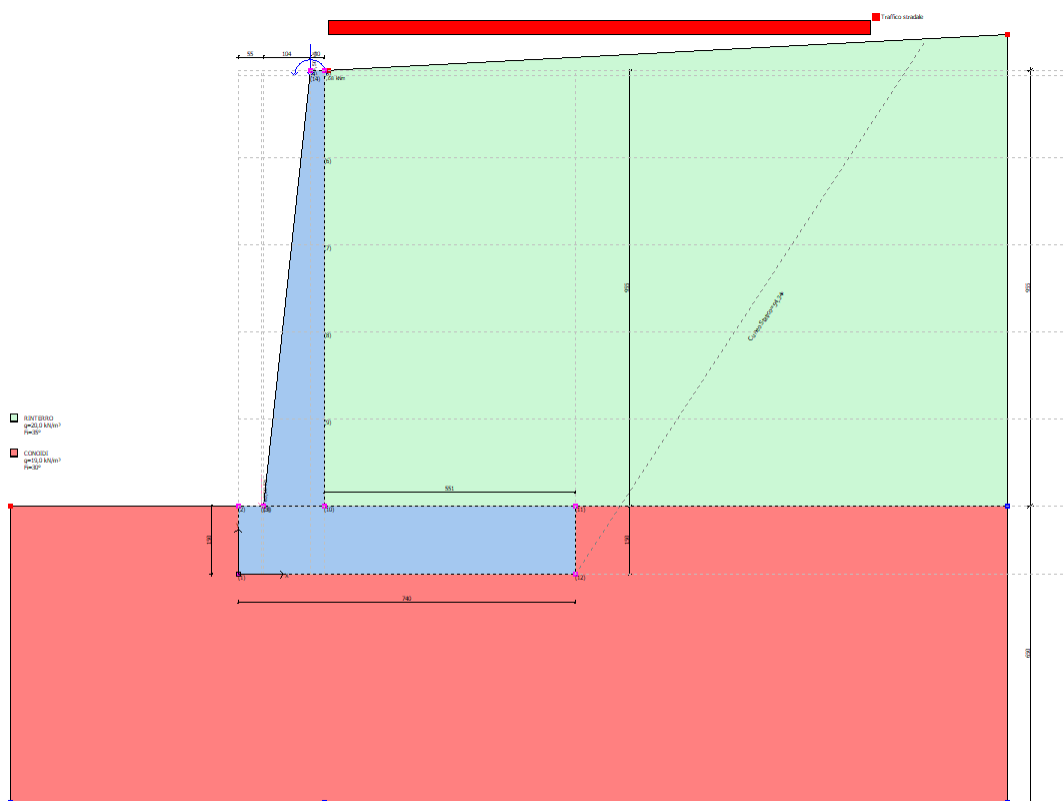
Fs minimo individuato	1,51
Ascissa centro superficie	7,9 m
Ordinata centro superficie	17,79 m
Raggio superficie	13,76 m

B: Larghezza del concio; Alfa: Angolo di inclinazione della base del concio; Li: Lunghezza della base del concio; Wi: Peso del concio; Ui: Forze derivanti dalle pressioni neutre; Ni: forze agenti normalmente alla direzione di scivolamento; Ti: forze agenti parallelamente alla superficie di scivolamento; Fi: Angolo di attrito; c: coesione.

$xc = 7,899$ $yc = 17,791$ $Rc = 13,757$ $Fs=1,507$

Nr.	B (m)	Alfa (°)	Li (m)	Wi (kN)	Kh•Wi (kN)	Kv•Wi (kN)	c (kN/m ²)	Fi (°)	Ui (kN)	N'i (kN)	Ti (kN)
1	2,15	-29,7	2,48	27,74	1,41	0,69	0,0	30,0	0,0	40,8	15,7
2	2,15	-19,7	2,29	68,09	3,47	1,7	0,0	30,0	0,0	83,9	32,1
3	2,54	-9,6	2,58	196,63	10,03	4,92	0,0	30,0	0,0	213,2	81,7
4	1,76	-0,5	1,76	444,44	22,67	11,11	0,0	30,0	0,0	446,1	170,9
5	2,15	7,7	2,17	545,84	27,84	13,65	0,0	30,0	0,0	523,7	200,7
6	2,15	16,9	2,25	531,61	27,11	13,29	0,0	30,0	0,0	497,7	190,7
7	2,15	26,6	2,41	499,36	25,47	12,48	0,0	30,0	0,0	468,6	179,5
8	2,15	37,3	2,71	445,21	22,71	11,13	0,0	30,0	0,0	433,1	166,0
9	2,15	49,9	3,34	362,85	18,51	9,07	0,0	30,0	0,0	387,1	148,3
10	2,15	70,3	6,37	220,56	11,25	5,51	0,0	30,0	0,0	315,8	121,0

12.7 CONCIO 7



Dati generali

Lat./Long. [WGS84]	46,18711/10,120867
Normativa GEO	NTC 2018
Normativa STR	NTC 2018
Spinta	Mononobe & Okabe [M.O. 1929]

Dati generali muro

Altezza muro	955,0 cm
Spessore testa muro	30,0 cm
Risega muro lato valle	104,0 cm
Risega muro lato monte	0,0 cm
Sporgenza mensola a valle	55,0 cm
Sporgenza mensola a monte	551,0 cm
Svaso mensola a valle	0,0 cm
Altezza estremità mensola a valle	150,0 cm
Altezza estremità mensola a monte	150,0 cm

Coefficienti sismici [N.T.C.]

Dati generali

Tipo opera:	2 - Opere ordinarie
Classe d'uso:	Classe III
Vita nominale:	100,0 [anni]
Vita di riferimento:	150,0 [anni]

Parametri sismici su sito di riferimento

Categoria sottosuolo:	B
Categoria topografica:	T1

S.L. Stato limite	TR Tempo ritorno [anni]	ag [m/s ²]	F0 [-]	TC* [sec]
S.L.O.	90,0	0,41	2,57	0,23
S.L.D.	151,0	0,5	2,56	0,24
S.L.V.	1424,0	1,09	2,61	0,29
S.L.C.	2475,0	1,28	2,64	0,3

Coefficienti sismici orizzontali e verticali

Opera:

Classe III

S.L. Stato limite	amax [m/s ²]	beta [-]	kh [-]	kv [sec]
S.L.O.	0,492	1,0	0,0502	0,0251
S.L.D.	0,6	0,47	0,0288	0,0144
S.L.V.	1,308	0,38	0,0507	0,0253
S.L.C.	1,536	1,0	0,1566	0,0783

CARATTERISTICHE DI RESISTENZA DEI MATERIALI IMPIEGATI

Conglomerati

Nr.	Classe Calcestruzzo	fck,cubi [Mpa]	Ec [Mpa]	fck [Mpa]	fcd [Mpa]	fctd [Mpa]	fctm [Mpa]
1	C20/25	24,52	29960	19,61	11,33	1,03	2,21
2	C25/30	29,42	31470	24,52	14,16	1,19	2,56
3	C28/35	34,32	32300	27,46	15,86	1,28	2,76
4	C40/50	50,01	35219,99	39,23	19,83	1,49	3,2
5	C30/37	37	33019	30	17,4	1,37	2,94

Acciai:

Nr.	Classe acciaio	Es [Mpa]	fyk [Mpa]	fyd [Mpa]	ftk [Mpa]	ftd [Mpa]	ep_tk	epd_ult	β1*β2 iniziale	β1*β2 finale
1	B450C	200000	450	391,3	540	391,3	.075	.0675	1	0,5
2	B450C*	200000	450	391,3	540	450	.075	.0675	1	0,5
3	B450C**	200000	450	391,3	458,3	398,5	.012	.01	1	0,5
4	S235H	210000	240	208,7	360	208,7	0,012	0,01	1	0,5
5	S275H	210000	280	243,5	430	243,5	0,012	0,01	1	0,5
6	S355H	210000	360	313	510	360	0,012	0,01	1	0,5

Materiali impiegati realizzazione muro

C30/37 B450C

Copriferro, Elevazione

5,0 cm

Copriferro, Fondazione

5,0 cm

Copriferro, Dente di fondazione

5,0 cm

Stratigrafia

Ns	Spessore strato (cm)	Inclinazione dello strato. (°)	Peso unità di volume (KN/m ³)	Angolo di resistenza a taglio (°)	Coesione (kPa)	Angolo di attrito terra muro (°)	Presenza di falda (Si/No)	Litologia	Descrizione
1	955	0	20,00	35	0,00	23	No		RINTERRO
2	650	0	19,00	30	0,00	20	No		CONOIDI

Carichi concentrati

Descrizione	Posizione x (cm)	Posizione y (cm)	Fx (kN/m)	Fy (kN/m)	Mz (kNm/m)
Rivestimento in pietra	50,0	150,0	0,0	63,0	0,0
Peso cordolo	159,0	1095,0	0,0	4,5	0,68

Carichi distribuiti

Descrizione	Ascissa iniziale (cm)	Ascissa finale (cm)	Valore iniziale (kPa)	Valore finale (kPa)	Profondità (cm)
Traffico stradale	10,0	1200,0	20,0	20,0	0,0

FATTORI DI COMBINAZIONE

Scorrimento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	0,80

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

A_Unitari+M1+RSLV

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

SLE 5

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 6

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	1,00
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1

3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLE 7

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,50
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

SLD

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1
	Ribaltamento	0

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%)

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,00
3	Peso terreno mensola	1,00
4	Spinta falda	1,00
5	Spinta sismica in x	1,00
6	Spinta sismica in y	1,00
7	Traffico stradale	0,20
8	Rivestimento in pietra	1,00
9	Peso cordolo	1,00

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,2
2	Scorrimento	1
3	Partecipazione spinta passiva	1,2
	Ribaltamento	1

Carico limite A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,30
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	1,30
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	1,30
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Ribaltamento A1+M1+R3

Nr.	Azioni	Fattore combinazione
1	Peso muro	1,00
2	Spinta terreno	1,30
3	Peso terreno mensola	0,80
4	Spinta falda	0,00
5	Spinta sismica in x	0,00
6	Spinta sismica in y	0,00
7	Traffico stradale	1,50
8	Rivestimento in pietra	0,80
9	Peso cordolo	1,30

Nr.	Parametro	Coefficienti parziali
1	Tangente angolo res. taglio	1
2	Coesione efficace	1
3	Resistenza non drenata	1
4	Peso unità volume	1

Nr.	Verifica	Coefficienti resistenze
1	Carico limite	1,4
2	Scorrimento	1,1
3	Partecipazione spinta passiva	1,4
	Ribaltamento	1,15

Scorrimento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1105,0	1095,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1095,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.

Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1105,0	1095,0	0,73	0,31	1099,93	1099,93
2	1095,0	914,0	23,61	10,02	991,85	991,85
3	914,0	723,0	46,38	19,69	810,94	810,94
4	723,0	532,0	68,43	29,05	622,37	622,37
5	532,0	341,0	90,47	38,4	432,62	432,62
6	341,0	150,0	112,52	47,76	242,38	242,38

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	1095,0	0,0	0,76	173,7	1100,0
	914,0	0,0	18,93	168,4	1001,3
	723,0	0,0	47,59	162,2	887,9
	532,0	0,0	85,98	155,7	769,8
	341,0	0,0	134,11	149,2	649,0
	150,0	0,0	191,99	142,5	526,6

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
1095,0	0,73	1,07	-0,01	31,1
914,0	24,34	32,86	16,94	50,8
723,0	70,72	81,21	93,42	71,6
532,0	139,15	148,65	269,74	92,4
341,0	229,62	235,17	584,86	113,2
150,0	342,14	340,82	1078,18	134,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	1,17	391,93	S	220,8	0,0	297,66

10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	33,21	736,96	S	288,83	0,0	11,64
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	82,66	1111,56	S	351,68	0,0	4,88
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	151,51	1502,55	S	410,86	0,0	2,9
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	239,64	1915,08	S	468,58	0,0	2,0
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	347,41	2354,39	S	526,03	0,0	1,51

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (740,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (740,0/1133,9)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1133,9	1105,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1105,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1133,9	1105,0	2,27	0,96	1118,91	1118,91
2	1105,0	914,0	27,67	11,75	996,82	996,82
3	914,0	723,0	49,72	21,1	811,44	811,44
4	723,0	532,0	71,76	30,46	622,61	622,61
5	532,0	341,0	93,81	39,82	432,76	432,76
6	341,0	150,0	115,85	49,18	242,47	242,47
7	150,0	0,0	109,52	45,26	73,23	73,44

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);

Z(Rpx) Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm); Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);		Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0	

Sollecitazioni total i

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	470,6	198,53	449,45
Carichi esterni	0,0	54,0	-30,38
Peso muro	0,0	191,99	-273,59
Peso fondazione	0,0	272,13	-1006,9
Sovraccarico	0,0	165,3	-767,82
Terr. fondazione	0,0	854,62	-3981,69
	470,6	1736,58	-5610,93

Momento stabilizzante -7530,02 kNm
 Momento ribaltante 1919,09 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	470,6 kN
Sommatoria forze verticali	1736,58 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	1736,58 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	470,6 kN
Resistenza terreno	1002,61 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	1,94
Traslazione verificata Csd>1	

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-7530,02 kNm
Momento ribaltante	1919,09 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	3,41
Muro verificato a ribaltamento Csv>1	

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	470,6 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	1736,58 kN
Somma momenti	-5610,93 kNm
Larghezza fondazione	740,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	46,9 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	150,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,37
sc	1,39
sg	0,74
Inclinazione carichi	
iq	0,6
ic	0,58
ig	0,44
Fattori di profondità	
dq	1,07
dc	1,09
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	6034,92 kN

Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy) **2,48**

Carico limite verificato $Csq > 1$

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	323,1 cm	
Larghezza della fondazione	740,0 cm	
x = 0,0 cm	323,91	kPa
x = 740,0 cm	145,44	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-140,55	-35,46	150,0
55,0	0,0	-103,87	-40,31	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	3,73
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	5,04

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	109,52	467,27	-2187,39	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	111,52	2930,79	S	550,1	0,0	1,15

A_Unitari+M1+RSLV [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh 0,0507
 Coefficiente sismico verticale Kv 0,0253

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m ³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1105,0	1095,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1095,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1105,0	1095,0	0,12	0,05	1099,67	1099,67
2	1095,0	914,0	10,14	4,3	981,84	981,84
3	914,0	723,0	27,21	11,55	808,58	808,58
4	723,0	532,0	44,17	18,75	621,39	621,39
5	532,0	341,0	61,13	25,95	432,08	432,08
6	341,0	150,0	78,08	33,14	242,04	242,04

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	1095,0	0,04	0,76	173,7	1100,0
	914,0	0,96	18,93	168,4	1001,3
	723,0	2,41	47,59	162,2	887,9
	532,0	4,36	85,98	155,7	769,8
	341,0	6,8	134,11	149,2	649,0
	150,0	9,73	191,99	142,5	526,6

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);

M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
1095,0	0,15	0,81	0,0	31,1
914,0	11,21	27,78	6,81	50,8
723,0	39,88	67,99	44,85	71,6
532,0	85,99	125,13	146,34	92,4
341,0	149,56	199,2	341,92	113,2
150,0	230,58	290,23	662,67	134,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	0,76	391,89	S	220,77	0,0	1399,13
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	28,37	736,07	S	288,13	0,0	25,2
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	69,54	1108,03	S	349,8	0,0	8,6
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	127,45	1494,0	S	407,45	0,0	4,65
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	203,25	1899,01	S	463,32	0,0	3,04
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	295,98	2327,25	S	518,58	0,0	2,21

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (740,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (740,0/1133,9)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1133,9	1105,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1105,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02

23,0	0,25	0,29	0,04	0,23	0,1	0,04	0,02
20,0	0,3	0,33	0,04	0,28	0,1	0,04	0,01

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1133,9	1105,0	0,46	0,2	1117,43	1117,43
2	1105,0	914,0	12,82	5,44	988,45	988,45
3	914,0	723,0	29,78	12,64	809,44	809,44
4	723,0	532,0	46,73	19,84	621,72	621,72
5	532,0	341,0	63,69	27,04	432,26	432,26
6	341,0	150,0	80,65	34,23	242,15	242,15
7	150,0	0,0	76,25	31,9	73,04	73,3

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	310,38	131,29	218,25
Carichi esterni	0,0	67,5	-37,98
Peso muro	0,0	191,99	-273,59
Peso fondazione	0,0	272,13	-1006,9
Sovraccarico	0,0	22,04	-102,38
Terr. fondazione	0,0	1068,28	-4977,12
	310,38	1753,23	-6179,7

Momento stabilizzante	-7370,15 kNm
Momento ribaltante	1190,45 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	310,38 kN
Sommatoria forze verticali	1753,23 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	1753,23 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	310,38 kN
Resistenza terreno	1012,23 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	3,26

Traslazione verificata Csd>1

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-7370,15 kNm
Momento ribaltante	1190,45 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	6,19

Muro verificato a ribaltamento Csv>1

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	310,38 kN
---------------------------------	-----------

Somma forze in direzione y (Fy)	1753,23 kN
Somma momenti	-6179,7 kNm
Larghezza fondazione	740,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	17,53 cm
Peso unità di volume	19,0 kN/m ³
Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	150,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 kN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,41
sc	1,43
sg	0,72
Inclinazione carichi	
iq	0,73
ic	0,72
ig	0,6
Fattori di profondità	
dq	1,06
dc	1,09
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	8854,18 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	4,21

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	352,47 cm	
Larghezza della fondazione	740,0 cm	
x = 0,0 cm	270,59	kPa
x = 740,0 cm	203,26	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-115,77	-29,08	150,0
55,0	0,0	-64,22	-32,0	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	4,52
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	8,15

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	76,25	166,17	-963,01	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	77,96	2910,67	S	545,18	0,0	3,22

A_unitari+M1+RSLV+Beta (+50%) [GEO+STR]

Coefficiente sismico orizzontale Kh	0,0752
Coefficiente sismico verticale Kv	0,0371

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1105,0	1095,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1095,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1105,0	1095,0	1,89	0,8	1099,99	1099,99

2	1095,0	914,0	39,02	16,56	1000,93	1000,93
3	914,0	723,0	51,21	21,74	815,3	815,3
4	723,0	532,0	61,51	26,11	624,83	624,83
5	532,0	341,0	71,81	30,48	434,22	434,22
6	341,0	150,0	82,11	34,85	243,5	243,5

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
1095,0	0,09	0,76	173,7	1100,0
914,0	2,13	18,93	168,4	1001,3
723,0	5,37	47,59	162,2	887,9
532,0	9,7	85,98	155,7	769,8
341,0	15,13	134,11	149,2	649,0
150,0	21,66	191,99	142,5	526,6

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
1095,0	1,97	1,56	-0,03	31,1
914,0	43,05	40,79	34,94	50,8
723,0	97,49	91,19	155,71	71,6
532,0	163,33	155,69	383,64	92,4
341,0	240,57	234,3	738,38	113,2
150,0	329,21	327,04	1240,07	134,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	1,57	391,97	S	220,86	0,0	109,83
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	41,66	738,49	S	289,93	0,0	6,61
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	92,73	1114,26	S	353,1	0,0	3,55
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	158,94	1505,19	S	411,87	0,0	2,47
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	239,11	1914,84	S	468,45	0,0	1,91
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	333,48	2347,05	S	524,0	0,0	1,56

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1, yr1) = (740, 0/0, 0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2, yr2) = (740, 0/1133, 9)$
 Centro di rotazione $(xro, yro) = (0, 0/0, 0)$

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1133,9	1105,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1105,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
23,0	0,25	0,34	0,1	0,23	0,1	0,09	0,04
20,0	0,3	0,38	0,11	0,28	0,1	0,1	0,04

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1133,9	1105,0	6,5	2,71	1119,36	1119,36
2	1105,0	914,0	48,86	20,41	1006,15	1006,09
3	914,0	723,0	59,16	24,79	815,73	815,69
4	723,0	532,0	69,46	29,16	625,14	625,11
5	532,0	341,0	79,76	33,53	434,44	434,42
6	341,0	150,0	90,05	37,9	243,68	243,66
7	150,0	0,0	78,95	32,89	73,78	73,93

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni total i

Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	432,73	181,38	763,02
Carichi esterni	0,0	67,5	-37,98
Peso muro	21,66	191,99	-159,54
Peso fondazione	30,7	272,13	-983,88
Sovraccarico	2,49	22,04	-74,25
Terr. fondazione	120,5	1068,28	-4212,29
	608,07	1803,32	-4704,92

Momento stabilizzante -7740,84 kNm

Momento ribaltante 3035,92 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -7740,84 kNm
 Momento ribaltante 3035,92 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} 2,55

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-203,96	-51,66	150,0
55,0	0,0	-160,56	-59,19	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	2,57
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	3,26

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	78,95	434,94	-2525,65	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{ Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	80,65	2912,28	S	545,58	0,0	1,23

Carico limite A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);

Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1105,0	1095,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1095,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1105,0	1095,0	0,73	0,31	1099,93	1099,93
2	1095,0	914,0	23,61	10,02	991,85	991,85
3	914,0	723,0	46,38	19,69	810,94	810,94
4	723,0	532,0	68,43	29,05	622,37	622,37
5	532,0	341,0	90,47	38,4	432,62	432,62
6	341,0	150,0	112,52	47,76	242,38	242,38

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py	Peso del muro (kN);
Px	Forza inerziale (kN);
Xp, Yp	Coordinate baricentro dei pesi (cm);

	Quota	Px	Py	Xp	Yp
	1095,0	0,0	0,99	173,7	1100,0
	914,0	0,0	24,6	168,4	1001,3
	723,0	0,0	61,86	162,2	887,9
	532,0	0,0	111,77	155,7	769,8
	341,0	0,0	174,34	149,2	649,0
	150,0	0,0	249,59	142,5	526,6

Sollecitazioni sul muro

Quota	Origine ordinata minima del muro (cm).
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
1095,0	0,73	1,3	-0,01	31,1

914,0	24,34	40,79	17,11	50,8
723,0	70,72	97,73	92,35	71,6
532,0	139,15	176,69	266,39	92,4
341,0	229,62	277,66	577,84	113,2
150,0	342,14	400,67	1065,88	134,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv	Area dei ferri lato valle.
Afm	Area dei ferri lato monte.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	1,17	391,93	S	220,83	0,0	297,7
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	41,66	738,49	S	289,93	0,0	11,68
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	99,72	1116,14	S	354,03	0,0	4,91
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	180,29	1512,75	S	414,91	0,0	2,92
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	283,18	1934,25	S	474,79	0,0	2,03
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	408,34	2386,41	S	534,84	0,0	1,53

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per (xr1,yr1) = (740,0/0,0)
 Piano di rottura passante per (xr2,yr2) = (740,0/1133,9)
 Centro di rotazione (xro,yro) = (0,0/0,0)

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1133,9	1105,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1105,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
150,0	0,0	19,0	0,0	30,0	20,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
----	----------------------

Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1133,9	1105,0	2,27	0,96	1118,91	1118,91
2	1105,0	914,0	27,67	11,75	996,82	996,82
3	914,0	723,0	49,72	21,1	811,44	811,44
4	723,0	532,0	71,76	30,46	622,61	622,61
5	532,0	341,0	93,81	39,82	432,76	432,76
6	341,0	150,0	115,85	49,18	242,47	242,47
7	150,0	0,0	109,52	45,26	73,23	73,44

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	470,6	198,53	449,45
Carichi esterni	0,0	87,75	-49,37
Peso muro	0,0	249,59	-355,66
Peso fondazione	0,0	353,77	-1308,97
Sovraccarico	0,0	165,3	-767,82
Terr. fondazione	0,0	1388,76	-6470,25
	470,6	2443,7	-8502,62

Momento stabilizzante -10422,05 kNm
 Momento ribaltante 1919,43 kNm

Verifica alla traslazione

Sommatoria forze orizzontali	470,6 kN
Sommatoria forze verticali	2443,7 kN
Coefficiente di attrito	0,58
Adesione	0,0 kPa
Angolo piano di scorrimento	-360,0 °
Forze normali al piano di scorrimento	2443,7 kN
Forze parall. al piano di scorrimento	470,6 kN
Resistenza terreno	1410,87 kN
Coeff. sicurezza traslazione Csd	2,73

Traslazione verificata Csd>1

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante	-10422,05 kNm
Momento ribaltante	1919,43 kNm
Coeff. sicurezza ribaltamento Csv	4,72

Muro verificato a ribaltamento Csv>1

Carico limite verticale VESIC

Somma forze in direzione x (Fx)	470,6 kN
Somma forze in direzione y (Fy)	2443,7 kN
Somma momenti	-8502,62 kNm
Larghezza fondazione	740,0 cm
Lunghezza	1000,0 cm
Eccentricità su B	22,06 cm
Peso unità di volume	19,0 KN/m³

Angolo di resistenza al taglio	30,0 °
Coesione	0,0 kPa
Terreno sulla fondazione	150,0 cm
Peso terreno sul piano di posa	20,0 KN/m ³
Nq	18,4
Nc	30,14
Ng	22,4
Fattori di forma	
sq	1,4
sc	1,42
sg	0,72
Inclinazione carichi	
iq	0,71
ic	0,7
ig	0,57
Fattori di profondità	
dq	1,06
dc	1,09
dg	1,0
Carico limite verticale (Qlim)	8345,16 kN
Fattore sicurezza (Csq=Qlim/Fy)	2,44

Carico limite verificato Csq>1

Tensioni sul terreno

Ascissa centro sollecitazione	347,94 cm	
Larghezza della fondazione	740,0 cm	
x = 0,0 cm	389,30	kPa
x = 740,0 cm	271,16	kPa

MENSOLA A VALLE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-168,75	-42,38	150,0
55,0	0,0	-103,5	-47,14	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	min{Vrd; Vwd}/Vsdu
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	3,1
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	5,06

MENSOLA A MONTE

Xprogr.	Ascissa progressiva (cm);
Fx	Forza in direzione x (kN);
Fy	Forza in direzione y (kN);
M	Momento (kNm);
H	Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	109,52	-40,93	-673,35	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi	Area dei ferri inferiori.
Afs	Area dei ferri superiori.
Nu	Sforzo normale ultimo (kN);
Mu	Momento flettente ultimo (kNm);
Vrd	Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
Vwd	Resistenza a taglio piegati (kN);
Sic. VT	$\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
Vsdu	Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	111,52	2930,79	S	550,1	0,0	13,18

Ribaltamento A1+M1+R3 [GEO+STR]

CALCOLO SPINTE

Discretizzazione terreno

Qi	Quota iniziale strato (cm);
Qf	Quota finale strato
G	Peso unità di volume (KN/m³);
Eps	Inclinazione dello strato. (°);
Fi	Angolo di resistenza a taglio (°);
Delta	Angolo attrito terra muro;
c	Coesione (kPa);
β	Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
Note	Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1105,0	1095,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1095,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ	Angolo di direzione della spinta.
Ka	Coefficiente di spinta attiva.
Kd	Coefficiente di spinta dinamica.
Dk	Coefficiente di incremento dinamico.
Kax, Kay	Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
Dkx, Dky	Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi	Quota inizio strato.
Qf	Quota inizio strato.
Rpx, Rpy	Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
Z(Rpx)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
Z(Rpy)	Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1105,0	1095,0	0,73	0,31	1099,93	1099,93
2	1095,0	914,0	23,61	10,02	991,85	991,85
3	914,0	723,0	46,38	19,69	810,94	810,94
4	723,0	532,0	68,43	29,05	622,37	622,37
5	532,0	341,0	90,47	38,4	432,62	432,62
6	341,0	150,0	112,52	47,76	242,38	242,38

CARATTERISTICHE MURO (Peso, Baricentro, Inerzi a)

Py Peso del muro (kN);
 Px Forza inerziale (kN);
 Xp, Yp Coordinate baricentro dei pesi (cm);

Quota	Px	Py	Xp	Yp
1095,0	0,0	0,76	173,7	1100,0
914,0	0,0	18,93	168,4	1001,3
723,0	0,0	47,59	162,2	887,9
532,0	0,0	85,98	155,7	769,8
341,0	0,0	134,11	149,2	649,0
150,0	0,0	191,99	142,5	526,6

Sollecitazioni sul muro

Quota Origine ordinata minima del muro (cm).
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione di calcolo (cm);

Quota	Fx	Fy	M	H
1095,0	0,73	1,07	-0,01	31,1
914,0	24,34	35,11	17,39	50,8
723,0	70,72	83,46	93,63	71,6
532,0	139,15	150,9	269,71	92,4
341,0	229,62	237,42	584,6	113,2
150,0	342,14	343,07	1077,69	134,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afv Area dei ferri lato valle.
 Afm Area dei ferri lato monte.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT $\min\{Vrd; Vwd\}/Vsdu$
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afv	Afm	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	1,17	391,93	S	220,8	0,0	297,66
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	35,63	737,4	S	289,15	0,0	11,65
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	84,97	1112,18	S	352,0	0,0	4,88
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	153,83	1503,37	S	411,18	0,0	2,9
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	242,32	1916,26	S	468,91	0,0	2,0
10Ø24 (45,24)	10Ø24 (45,24)	349,84	2355,67	S	526,36	0,0	1,51

VERIFICHE GLOBALI

Piano di rottura passante per $(xr1,yr1) = (740,0/0,0)$
 Piano di rottura passante per $(xr2,yr2) = (740,0/1133,9)$
 Centro di rotazione $(xro,yro) = (0,0/0,0)$

Discretizzazione terreno

Qi Quota iniziale strato (cm);
 Qf Quota finale strato
 G Peso unità di volume (KN/m³);
 Eps Inclinazione dello strato. (°);
 Fi Angolo di resistenza a taglio (°);
 Delta Angolo attrito terra muro;
 c Coesione (kPa);
 β Angolo perpendicolare al paramento lato monte (°);
 Note Nelle note viene riportata la presenza della falda

Qi	Qf	G	Eps	Fi	Delta	c	β	Note
1133,9	1105,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
1105,0	914,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
914,0	723,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
723,0	532,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
532,0	341,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	
341,0	150,0	20,0	3,0	35,0	23,0	0,0	0,0	

150,0 0,0 19,0 0,0 30,0 20,0 0,0 0,0

Coefficienti di spinta ed inclinazioni

μ Angolo di direzione della spinta.
 Ka Coefficiente di spinta attiva.
 Kd Coefficiente di spinta dinamica.
 Dk Coefficiente di incremento dinamico.
 Kax, Kay Componenti secondo x e y del coefficiente di spinta attiva.
 Dkx, Dky Componenti secondo x e y del coefficiente di incremento dinamico.

μ	Ka	Kd	Dk	Kax	Kay	Dkx	Dky
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
23,0	0,25	0,0	0,0	0,23	0,1	0,0	0,0
20,0	0,3	0,0	0,0	0,28	0,1	0,0	0,0

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	1133,9	1105,0	2,27	0,96	1118,91	1118,91
2	1105,0	914,0	27,67	11,75	996,82	996,82
3	914,0	723,0	49,72	21,1	811,44	811,44
4	723,0	532,0	71,76	30,46	622,61	622,61
5	532,0	341,0	93,81	39,82	432,76	432,76
6	341,0	150,0	115,85	49,18	242,47	242,47
7	150,0	0,0	109,52	45,26	73,23	73,44

Spinte risultanti e punto di applicazione

Qi Quota inizio strato.
 Qf Quota inizio strato.
 Rpx, Rpy Componenti della spinta nella zona j-esima (kN);
 Z(Rpx) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);
 Z(Rpy) Ordinata punto di applicazione risultante spinta (cm);

	Qi	Qf	Rpx	Rpy	z(Rpx)	z(Rpy)
1	150,0	0,0	0,0	0,0	0,0	0,0

Sollecitazioni totali

Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);

	Fx	Fy	M
Spinta terreno	470,6	198,53	449,45
Carichi esterni	0,0	56,25	-33,62
Peso muro	0,0	191,99	-273,59
Peso fondazione	0,0	272,13	-1006,9
Sovraccarico	0,0	165,3	-767,82
Terr. fondazione	0,0	854,62	-3981,69
	470,6	1738,83	-5614,17

Momento stabilizzante -7533,6 kNm
 Momento ribaltante 1919,43 kNm

Verifica al ribaltamento

Momento stabilizzante -7533,6 kNm
 Momento ribaltante 1919,43 kNm

Coeff. sicurezza ribaltamento C_{sv} 3,41

Muro verificato a ribaltamento C_{sv}>1

MENSOLA A VALLE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
50,0	0,0	-140,96	-35,56	150,0
55,0	0,0	-104,32	-40,43	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	3,71
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	-0,03	2863,75	S	533,91	0,0	5,02

MENSOLA A MONTE

Xprogr. Ascissa progressiva (cm);
 Fx Forza in direzione x (kN);
 Fy Forza in direzione y (kN);
 M Momento (kNm);
 H Altezza sezione (cm);

Xprogr.	Fx	Fy	M	H
189,0	109,52	466,37	-2187,52	150,0

Armature - Verifiche sezioni (S.L.U.)

Afi Area dei ferri inferiori.
 Afs Area dei ferri superiori.
 Nu Sforzo normale ultimo (kN);
 Mu Momento flettente ultimo (kNm);
 Vrd Resistenza a taglio senza armature trasversali Vrd (kN);
 Vwd Resistenza a taglio piegati (kN);
 Sic. VT min{Vrd; Vwd}/Vsdu
 Vsdu Taglio di calcolo (kN);

Afi	Afs	Nu	Mu	Ver.	Vrd	Vwd	Sic. VT
10Ø26 (53,09)	10Ø26 (53,09)	111,52	2930,79	S	550,1	0,0	1,16

Verifica fessurazione

SLE 5 [Rara]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm²	Sigma C(+compr.) daN/cm²	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
Si	--	--	--	--	Si	0,08	183,55	-0,98
Si	0,002	--	209,314	888	Si	2,76	183,55	37,12
Si	0,012	--	241,935	1250	Si	8,07	183,55	174,79
Si	0,029	--	241,935	1250	Si	15,23	183,55	413,06
Si	0,053	--	241,935	1250	Si	23,79	183,55	748,40
Si	0,084	--	241,935	1250	Si	33,55	183,55	1180,10

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure	Apertura fessure Limite	Distanza fessure	Area Cls efficace	Verifica tensioni	Sigma C(+compr.)	SigmaC Lim daN/cm²	SigmaF Max daN/cm²
-----------------------	------------------	-------------------------	------------------	-------------------	-------------------	------------------	--------------------	--------------------

	mm	mm	mm	cm2	Normali daN/cm ²	daN/cm ²		
Si	0,003	--	229,863	1250	Si	0,98	183,55	45,55
Si	0,003	--	229,863	1250	Si	1,09	183,55	50,58

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,118	--	229,863	1250	Si	36,31	183,55	1582,04

SLE 6 [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	--	0,300	--	--	Si	0,08	183,55	-0,98
Si	0,002	0,300	209,314	888	Si	2,76	183,55	37,12
Si	0,012	0,300	241,935	1250	Si	8,07	183,55	174,79
Si	0,029	0,300	241,935	1250	Si	15,23	183,55	413,06
Si	0,053	0,300	241,935	1250	Si	23,79	183,55	748,40
Si	0,092	0,300	241,935	1250	Si	33,55	183,55	1180,10

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,003	0,300	229,863	1250	Si	0,98	183,55	45,55
Si	0,003	0,300	229,863	1250	Si	1,09	183,55	50,58

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,138	0,300	229,863	1250	Si	36,31	183,55	1582,04

SLE 7 [Quasi perm.]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	--	0,200	--	--	Si	0,07	137,66	-0,91
Si	0,001	0,200	198,523	769	Si	1,96	137,66	19,17
Si	0,009	0,200	241,935	1250	Si	6,25	137,66	120,48
Si	0,023	0,200	241,935	1250	Si	12,52	137,66	318,10
Si	0,043	0,200	241,935	1250	Si	20,31	137,66	611,10
Si	0,071	0,200	241,935	1250	Si	29,38	137,66	999,66

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,003	0,200	229,863	1250	Si	0,93	137,66	42,92
Si	0,003	0,200	229,863	1250	Si	1,02	137,66	47,41

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,119	0,200	229,863	1250	Si	32,46	137,66	1408,60

SLD [Frequente]

Elevazione

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	--	0,300	--	--	Si	0,08	183,55	-1,00
Si	0,002	0,300	210,221	898	Si	2,83	183,55	39,02
Si	0,012	0,300	241,935	1250	Si	8,05	183,55	175,57

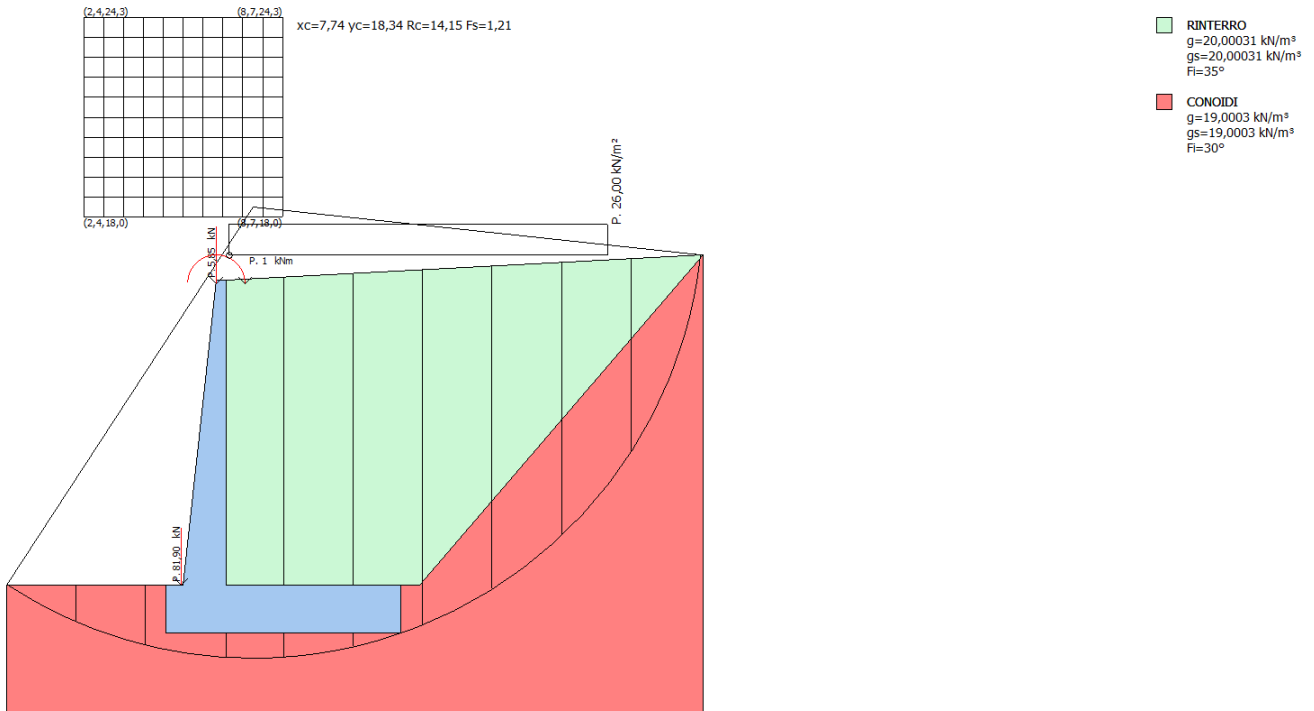
Si	0,029	0,300	241,935	1250	Si	14,98	183,55	406,47
Si	0,052	0,300	241,935	1250	Si	23,17	183,55	727,56
Si	0,087	0,300	241,935	1250	Si	32,45	183,55	1137,95

Fondazione valle

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,003	0,300	229,863	1250	Si	1,05	183,55	48,83
Si	0,004	0,300	229,863	1250	Si	1,18	183,55	54,55

Fondazione monte

Verifica fessurazione	Apertura fessure mm	Apertura fessure Limite mm	Distanza fessure mm	Area Cls efficace cm2	Verifica tensioni Normali daN/cm ²	Sigma C(+compr.) daN/cm ²	SigmaC Lim daN/cm ²	SigmaF Max daN/cm ²
Si	0,166	0,300	229,863	1250	Si	41,48	183,55	1828,46



Analisi di stabilità dei pendii con: BISHOP (1955)

Calcolo eseguito secondo	British Standard
Numero di strati	2,0
Numero dei conchi	10,0
Grado di sicurezza ritenuto accettabile	1,1
Parametri geotecnici da usare. Angolo di attrito:	Picco
Analisi	Condizione drenata
Superficie di forma circolare	

Maglia dei Centri

Ascissa vertice sinistro inferiore xi	2,42 m
Ordinata vertice sinistro inferiore yi	18,03 m
Ascissa vertice destro superiore xs	8,68 m
Ordinata vertice destro superiore ys	24,28 m
Passo di ricerca	10,0
Numero di celle lungo x	10,0
Numero di celle lungo y	10,0

Sisma

Coefficiente azione sismica orizzontale	0,0507
Coefficiente azione sismica verticale	0,0253

Vertici profilo

Nr	X (m)	y (m)
1	0,0	6,5
2	5,0	6,5
3	5,55	6,5
4	6,89	16,05
5	6,89	16,05
6	21,89	16,84

Vertici strato1

N	X (m)	y (m)
1	0,0	6,5
2	6,89	6,5
3	13,0	6,5
4	21,89	16,83

Coefficienti parziali azioni

Sfavorevoli: Permanenti, variabili	1,0	0,0
Favorevoli: Permanenti, variabili	1,0	0,0

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

Tangente angolo di resistenza al taglio	1,25
Coesione efficace	1,25
Coesione non drenata	1,4
Riduzione parametri geotecnici terreno	Si

Stratigrafia

Strato	Coesione (kN/m ²)	Coesione non drenata (kN/m ²)	Angolo resistenza al taglio (°)	Peso unità di volume (kN/m ³)	Peso saturo (kN/m ³)	Litologia
1	0		35	20,00031	20,00031	RINTERRO
2	0		30	19,0003	19,0003	CONOIDI

Carichi concentrati

N°	x (m)	y (m)	Fx (kN)	Fy (kN)	M (kNm)
1	5,5	6,5	0	81,9013	0
2	6,59	15,95	0	5,850093	0,884014

Carichi distribuiti

N°	xi (m)	yi (m)	xf (m)	yf (m)	Carico esterno (kN/m ²)
1	6,99	16,83612	18,89	16,83612	26,00041

Risultati analisi pendio [A2+M2+R2]

Fs minimo individuato	1,21
Ascissa centro superficie	7,74 m
Ordinata centro superficie	18,34 m
Raggio superficie	14,15 m

B: Larghezza del concio; Alfa: Angolo di inclinazione della base del concio; Li: Lunghezza della base del concio; Wi: Peso del concio; Ui: Forze derivanti dalle pressioni neutre; Ni: forze agenti normalmente alla direzione di scivolamento; Ti: forze agenti parallelamente alla superficie di scivolamento; Fi: Angolo di attrito; c: coesione.

$xc = 7,739$ $yc = 18,343$ $Rc = 14,146$ $Fs=1,21$

Nr.	B (m)	Alfa (°)	Li (m)	Wi (kN)	Kh•Wi (kN)	Kv•Wi (kN)	c (kN/m ²)	Fi (°)	Ui (kN)	N'i (kN)	Ti (kN)
1	2,18	-28,1	2,47	26,69	1,35	0,68	0,0	24,8	0,0	38,0	14,5
2	2,18	-18,5	2,3	65,43	3,32	1,66	0,0	24,8	0,0	79,1	30,2

MURO IN SX DA km 0+024,68 al km 0+113,30- RELAZIONE TECNICA E DI CALCOLO

3	2,53	-8,6	2,56	218,24	11,06	5,52	0,0	24,8	0,0	234,3	89,5
4	1,83	0,3	1,83	477,04	24,19	12,07	0,0	24,8	0,0	476,2	181,8
5	2,18	8,5	2,2	568,75	28,84	14,39	0,0	24,8	0,0	544,1	207,8
6	2,18	17,6	2,29	552,95	28,03	13,99	0,0	24,8	0,0	517,5	197,6
7	2,18	27,2	2,45	517,98	26,26	13,1	0,0	24,8	0,0	486,8	185,9
8	2,18	37,7	2,76	460,4	23,34	11,65	0,0	24,8	0,0	449,3	171,6
9	2,18	50,2	3,41	354,72	17,98	8,97	0,0	24,8	0,0	380,1	145,2
10	2,18	70,5	6,54	171,33	8,69	4,33	0,0	24,8	0,0	247,0	94,3