

INDICE

1. PREMESSA.....	2
2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO	3
3. CARATTERISTICHE DEI MATERIALI.....	4
4. CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA.....	5
5. MODELLAZIONE NUMERICA	6
5.1 PROGRAMMI PER L’ANALISI AUTOMATICA.....	6
5.2 MODELLO DI CALCOLO.....	6
6. ANALISI DEI CARICHI	8
6.1 CONDIZIONI DI CARICO ELEMENTARI.....	8
6.1.1 Peso Proprio.....	8
6.1.2 Spinta statica delle terre.....	8
6.1.3 Spinta statica dell’acqua.....	10
6.1.4 Spinta da sovraccarico accidentale	10
6.1.5 Azione sismica.....	10
6.2 COMBINAZIONI DI CARICO	10
7. ANALISI DEI RISULTATI.....	12
7.1 ANALISI DELLE SOLLECITAZIONI.....	12
7.2 ANALISI DEGLI SPOSTAMENTI	15
8. VERIFICHE	16
8.1 VERIFICHE DI STABILITÀ GLOBALE	16
8.2 VERIFICHE GEOTECNICHE.....	17
8.3 VERIFICHE STRUTTURALI	17
9. ALLEGATO	20

1. PREMESSA

Il presente documento viene emesso nell’ambito della redazione degli elaborati tecnici relativi alla progettazione esecutiva dell’ampliamento da 2 a 4 corsie dell’Itinerario internazionale E78 S.G.C. Grosseto – Fano, Lotto 9.

Oggetto della presente relazione sono le analisi e le verifiche statiche delle opere provvisoriale previste per la realizzazione del tombino P26, posto alla progressiva 50+8363.86. Per sostenere lo scavo durante la fase di costruzione, si prevede la costruzione di una paratia di pali di diametro Ø600, lunghezza 12m, posti ad interasse 0.80 m.

Le strutture sono progettate coerentemente con quanto previsto dalla normativa vigente, Norme Tecniche delle Costruzioni 2018.

2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Il progetto è stato redatto sulla base delle seguenti normative e standard progettuali:

- L. 1086 05.11.1971 – “Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio armato normale e precompresso ed a struttura metallica”.
- Legge n. 64 del 2 febbraio 1974 – “Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche”.
- Decreto Ministeriale del 17/01/2018 - “Norme Tecniche per le Costruzioni”.
- UNI EN 206-1:2016, “Calcestruzzo – Parte 1: specificazione, prestazione, produzione e conformità”;
- UNI 11104-2016, “Calcestruzzo – Parte 1: specificazione, prestazione, produzione e conformità - Istruzioni complementari per l’applicazione della EN 206-1”;
- UNI EN 1992-1-1 – 2005: “Eurocodice 2 – Progettazione delle strutture di calcestruzzo - Parte 1-1: Regole generali e regole per gli edifici”;
- UNI EN 1993-1-1 – 2005: “Eurocodice 3 – Progettazione delle strutture in acciaio”;
- UNI-EN 1997-1 - 2005: “Eurocodice 7. Progettazione geotecnica. Parte 1: Regole generali”;
- UNI-EN 1998-1 - 2005: “Eurocodice 8: Progettazione delle strutture per la resistenza sismica. Parte 1: Regole generali, azioni sismiche e regole per gli edifici”.
- UNI-EN 1998-5 - 2005: “Eurocodice 8: Progettazione delle strutture per la resistenza sismica. Parte 5: Fondazioni, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici”.
- UNI EN 1537: “Esecuzione di lavori geotecnici speciali - Tiranti di ancoraggio”.

3. CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Calcestruzzo per pali C28/35

Resistenza cubica caratteristica	R_{ck}	= 35.0	N/mm ²
Rapporto A/C		< 0.60	
Cemento per mc di impasto		= 300	Kg
Classe di esposizione		XC2	
Copriferro		75	mm

Calcestruzzo per cordolo C28/35

Resistenza cubica caratteristica	R_{ck}	= 35.0	N/mm ²
Rapporto A/C		< 0.55	
Cemento per mc di impasto		= 320	Kg
Classe di esposizione		XC2	
Copriferro		35 mm	

Acciaio per armatura B450C

Tensione caratteristica di snervamento	f_{yk}	≥ 450	N/mm ²
Tensione caratteristica di calcolo	f_{yd}	≥ 391.3	N/mm ²
Modulo di elasticità	E_s	= 210000	N/mm ²

4. CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

Si riportano di seguito i parametri di resistenza e deformabilità dei terreni attraversati in accordo con la caratterizzazione geotecnica.

Unità geotecniche		Unità geologiche		γ	c'	φ'	z	c_u	E'	OCR
				[kN/m ³]	[kPa]	[°]	[m da p.c.]	[kPa]	[MPa]	[-]
A	Sabbia e ghiaia	at, at2, at3	alluvioni fluviali terrazzate recenti e antiche	19.5	10÷20	25÷27	0÷2	-	5÷20	-
							>2		25÷50	
B	Argilliti	Pb	Argille a Palombini	20	10÷25	28÷30	0÷20	150÷250	50÷120	3÷5
							>20	100÷200	100÷220	1.5÷3
C	Calcare/Ghiaia	CV	Calcare Cavernoso	21	10÷15	34÷35	0÷10	-	40÷80	-
							>10		60÷120	
D	Breccia/Ghiaia	CM	Brecce di Grotti	19	0	35÷37	0÷20	-	50÷100	-
							>20		100÷200	
E	Argille/Limi	dl, Pa, Ps	Depositi lacustri, argille e sabbie plioceniche	19.5	10÷30	23÷25	0÷20	100÷200	40÷80	3÷5
							>20		80÷120	1.5÷3

Tabella 1: Caratterizzazione geotecnica

La quota della falda è posta a -0.50m dal fondo scavo provvisorio.

5. MODELLAZIONE NUMERICA

5.1 Programmi per l'analisi automatica

Lo stato tenso-deformativo e le verifiche strutturali della paratia sono state sviluppate mediante il software di calcolo *PARATIEPLUS*.

5.2 Modello di calcolo

Lo stato tenso-deformativo è stato investigato mediante il software di calcolo *PARATIE PLUS*, programma non lineare agli elementi finiti per l'analisi di strutture di sostegno flessibili.

Si è considerato un comportamento piano nelle deformazioni, analizzando una striscia di parete di larghezza unitaria. La realizzazione dello scavo sostenuto da paratie è seguita in tutte le varie fasi attraverso un'analisi statica incrementale: ogni passo di carico coincide con una ben precisa configurazione caratterizzata da una quota di scavo, da un insieme di puntoni e tiranti applicati e da una ben precisa disposizione di carichi applicati.

Nella modellazione è implementata la seguente successione di step:

Step 1: Condizione Geostatica: realizzazione della paratia ed applicazione dei carichi relativi alla fase di costruzione.

Step 2: Scavo per il raggiungimento del fondo scavo provvisorio.

Nella definizione della quota di fondo scavo si è tenuto conto di quanto prescritto dalla normativa NTC 2018 § 6.5.2.2, approfondendo lo scavo del valore minimo tra il 10% dell'altezza massi ma di scavo e 0.50m.

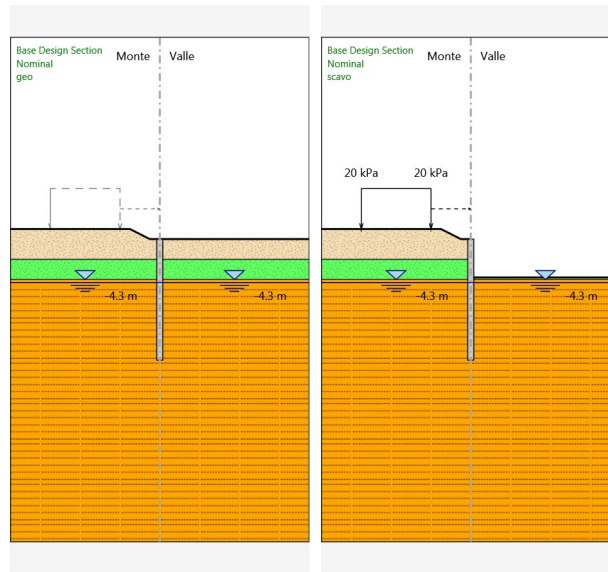


Tabella 2: stage di analisi

Per maggiori dettagli si rimanda agli allegati di calcolo.

6. ANALISI DEI CARICHI

6.1 Condizioni di carico elementari

6.1.1 Peso Proprio

Il peso proprio della struttura è calcolato in base alla geometria degli elementi strutturali e al peso specifico assunto per i materiali:

$$\gamma_{cls} = 25.0 \quad \text{kN/m}^3$$

6.1.2 Spinta statica delle terre

Nel modello di calcolo impiegato dal software di calcolo PARATIE, la spinta del terreno viene determinata investigando l'interazione statica tra terreno e la struttura deformabile a partire da uno stato di spinta a riposo del terreno sulla paratia.

I parametri che identificano il tipo di legge costitutiva possono essere distinti in due sottoclassi: parametri di spinta e parametri di deformabilità del terreno.

I parametri di spinta sono il coefficiente di spinta a riposo K_0 , il coefficiente di spinta attiva K_a e il coefficiente di spinta passiva K_p .

Il coefficiente di spinta a riposo fornisce lo stato tensionale presente in sito prima delle operazioni di scavo. Esso lega la tensione orizzontale efficace σ'_h a quella verticale σ'_v attraverso la relazione:

$$\sigma'_h = K_0 \cdot \sigma'_v$$

K_0 dipende dalla resistenza del terreno, attraverso il suo angolo di attrito efficace ϕ' e dalla sua storia geologica. Si può assumere che:

$$K_0 = K_0^{NC} \cdot (\text{OCR})^m$$

dove

$$K_0^{NC} = 1 - \tan \phi'$$

è il coefficiente di spinta a riposo per un terreno normalconsolidato ($\text{OCR}=1$). OCR è il grado di sovraconsolidazione e m è un parametro empirico, di solito compreso tra 0.4 e 0.7.

I coefficienti di spinta attiva e passiva sono forniti dalla teoria di Rankine per una parete liscia dalle seguenti espressioni:

$$K_a = \tan^2(45 - \phi'/2)$$

$$K_p = \tan^2(45 + \phi'/2)$$

Per tener conto dell'angolo di attrito δ tra paratia e terreno il software PARATIE impiega per K_a e K_p la formulazione rispettivamente di Coulomb e Caquot – Kereisel.

Formulazione di Coulomb per k_a

$$k_a = \frac{\cos^2(\varphi' - \beta)}{\cos^2 \beta \cdot \cos(\beta + \delta) \cdot \left[1 + \frac{\sqrt{\sin(\delta + \varphi') \cdot \sin(\varphi' - i)}}{\cos(\beta + \delta) \cdot \cos(\beta - i)} \right]^2}$$

dove:

φ' è l'angolo di attrito del terreno

β è l'angolo d'inclinazione del diaframma rispetto alla verticale

δ è l'angolo di attrito paratia-terreno

i è l'angolo d'inclinazione del terreno a monte della paratia rispetto all'orizzontale

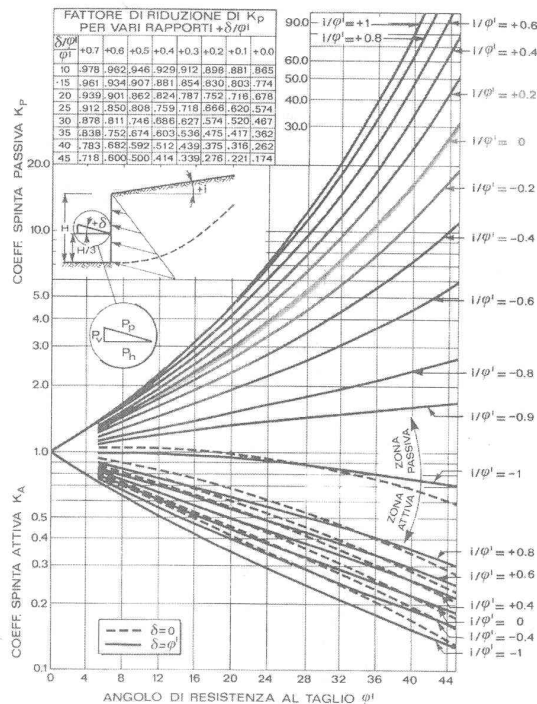
Il valore limite della tensione orizzontale sarà pari a

$$\sigma'_h = K_a \cdot \sigma'_v - 2 \cdot c' \cdot \sqrt{K_a}$$

$$\sigma'_h = K_p \cdot \sigma'_v + 2 \cdot c' \cdot \sqrt{K_p}$$

a seconda che il collasso avvenga in spinta attiva o passiva rispettivamente. c' è la coesione drenata del terreno.

Formulazione di Caquot – Kereisel per k_p



6.1.3 Spinta statica dell'acqua

La spinta dell'acqua è proporzionale alla profondità a partire dalla quota di falda.

6.1.4 Spinta da sovraccarico accidentale

Il sovraccarico accidentale di superficie è assunto pari a 20 kPa, riprodotto il traffico stradale attivo sull'eventuale carreggiata presente a tergo delle opere.

6.1.5 Azione sismica

L'azione sismica è stata omessa in quanto il progetto prevede un periodo di costruzione dell'opera in esame inferiore a 2 anni.

6.2 Combinazioni di carico

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 1 considerando le due combinazioni di coefficienti:

- Combinazione 1: (A1+M1+R1)
- Combinazione 2: (A2+M2+R1)

tenendo conto dei valori dei coefficienti parziali riportati nelle Tabelle 6.2.I e 6.2.II, con i coefficienti γ_R del gruppo R1 pari all'unità.

In particolare nelle verifiche nei confronti di stati limite ultimi geotecnici, si è considerato lo sviluppo di meccanismi di collasso determinati dalla mobilitazione della resistenza del terreno. Le analisi sono state condotte con la Combinazione 2 (A2+M2+R1), nella quale i parametri di resistenza del terreno sono ridotti tramite i coefficienti parziali del gruppo M2, i coefficienti γ_R sulla resistenza globale (R1) sono unitari e le sole azioni variabili sono amplificate con i coefficienti del gruppo A2.

Nelle verifiche nei confronti di stati limite per raggiungimento della resistenza negli elementi strutturali, le analisi sono state svolte utilizzando la Combinazione 1 (A1+M1+R1), nella quale i coefficienti sui parametri di resistenza del terreno (M1) e sulla resistenza globale del sistema (R1) sono unitari, mentre le azioni permanenti e variabili sono amplificate mediante i coefficienti parziali del gruppo A1.

RELAZIONE DI CACOLO

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

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

Tabella 3– Coefficienti parziali per le azioni o per l’effetto delle azioni (Tab. 6.2.I NTC2018)

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

Tabella 4– Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno (Tab.6.2.II NTC2018)

COEFFICIENTE	R2
γ_R	1,1

Tabella 5: Coefficienti parziali per le verifiche di sicurezza di opere di materiali sciolti e di fronti di scavo (Tabella 6.8.I – NTC 2018)

7. ANALISI DEI RISULTATI

7.1 Analisi delle sollecitazioni

Nei paragrafi seguenti si riportano i risultati delle analisi condotte per i diversi modelli implementati, con le indicazioni dei valori massimi delle sollecitazioni flettenti e taglianti e delle rispettive profondità. I valori riportati sono relativi all'analisi al metro lineare.

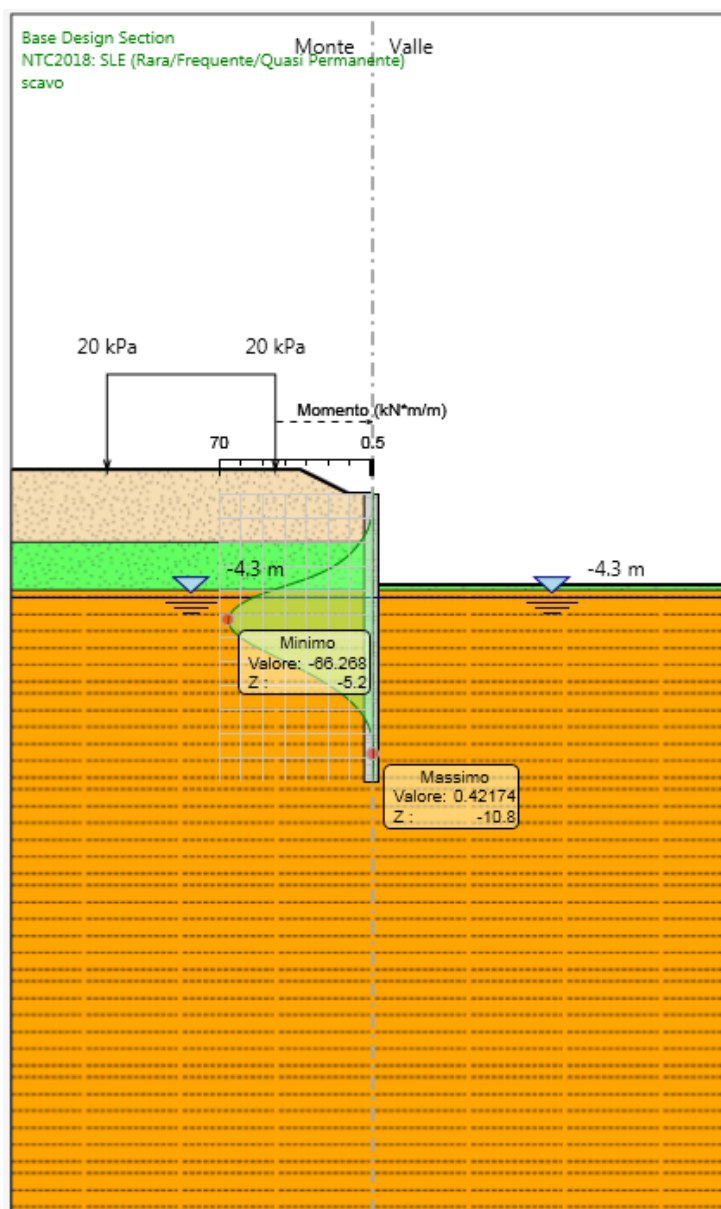


Figura 1: Modello SLE: Inviluppo Diagramma del Momento

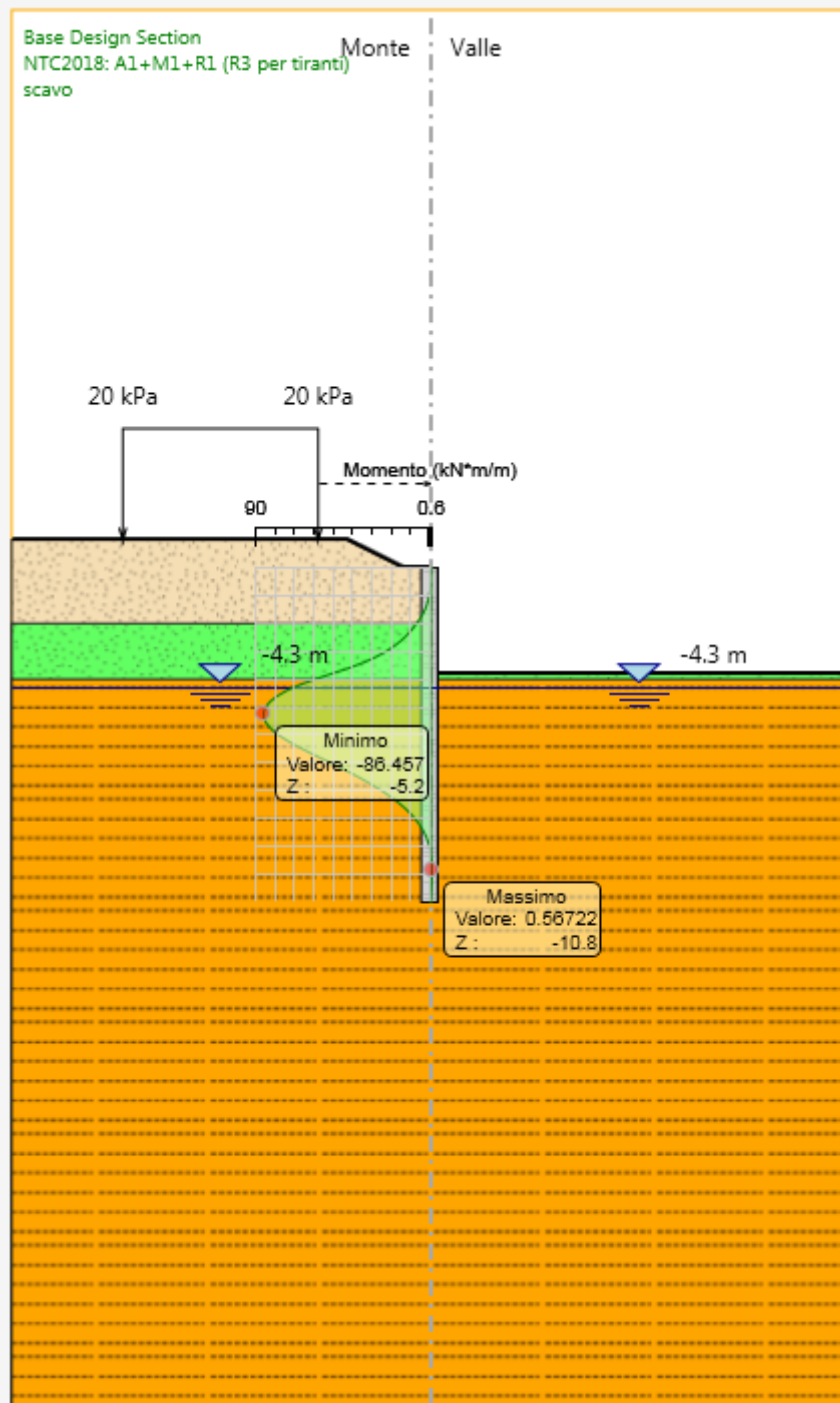


Figura 2: Modelli SLU: Inviluppo Diagramma del Momento

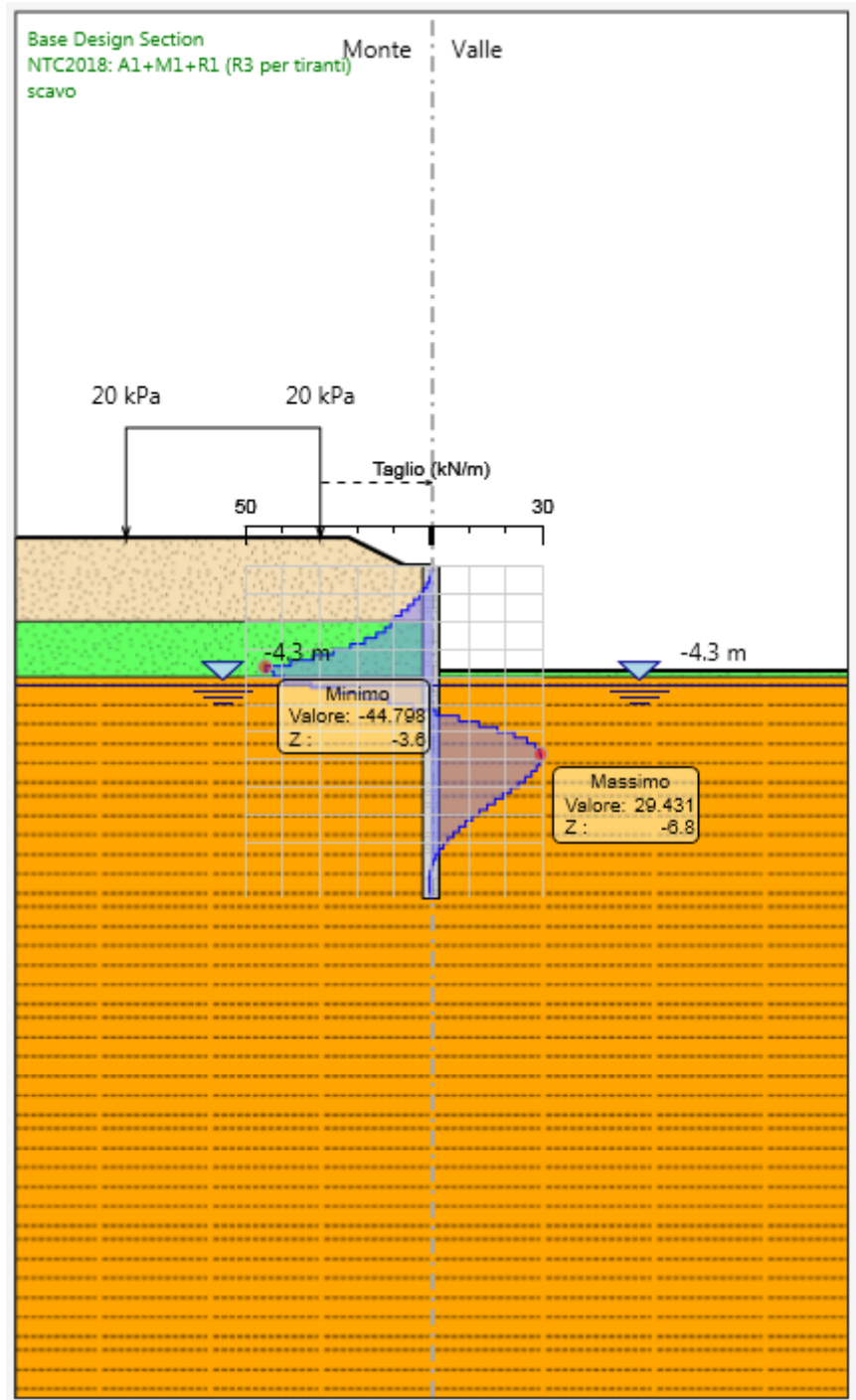


Figura 3: Modelli SLU: Involuppo Diagramma del Taglio

7.2 Analisi degli spostamenti

Di seguito si forniscono le indicazioni dei valori massimi degli spostamenti.

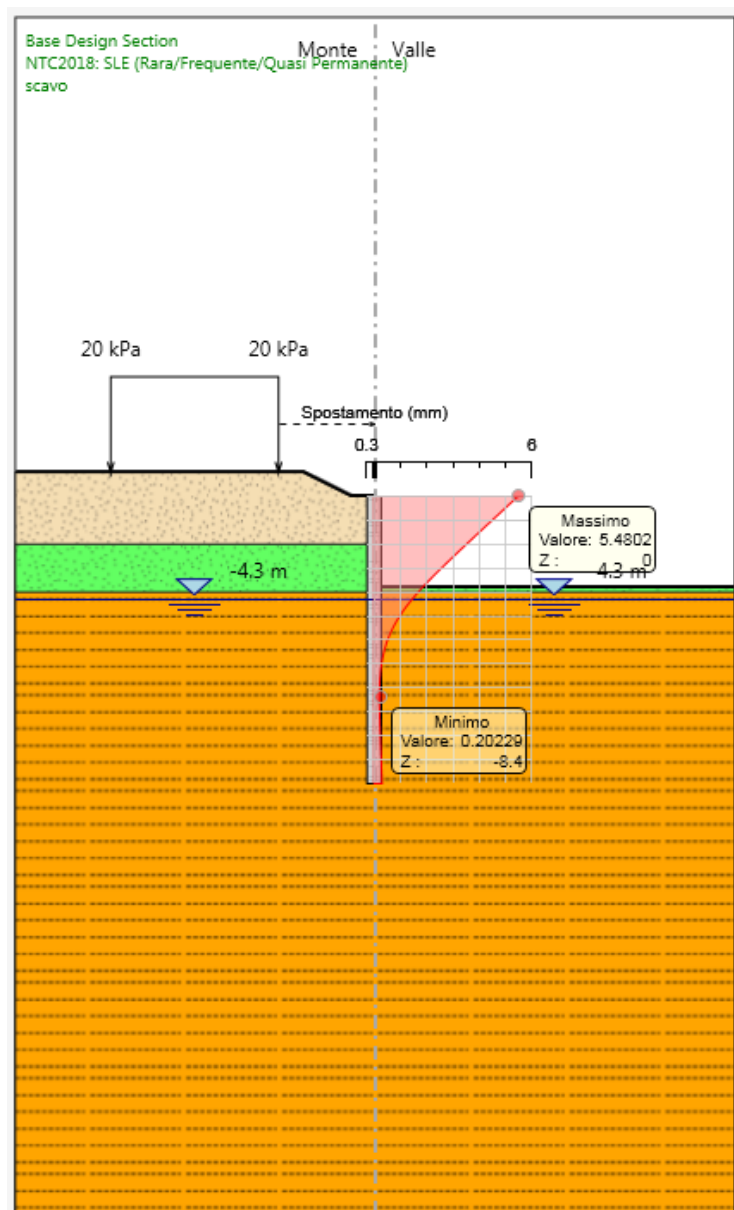


Figura 4: Modello SLE: Inviluppo degli spostamenti

Lo spostamento massimo risulta pari a 5 mm.

8. VERIFICHE

8.1 Verifiche di stabilità globale

In accordo alle NTC 2018, le verifiche di stabilità globale dell’insieme terreno-opera in condizioni statiche sono state condotte secondo l’Approccio 1 – combinazione 2 (A2 + M2 + R2), tenendo conto dei coefficienti parziali riportati alle tabelle 6.2.I, 6.2.II e 6.8.1 delle suddette NTC. Le verifiche in presenza di azioni sismiche sono state eseguite ponendo pari a 1 i coefficienti parziali sulle azioni e sui parametri geotecnici e considerando la variazione della spinta delle terre per effetto dell’accelerazione sismica (§ 7.11.1 NTC 2018).

Le analisi sono state condotte mediante il programma Paratie Plus, applicando il metodo di Bishop. I risultati ottenuti presentano, lungo tutte le superfici di scivolamento analizzate, dei coefficienti di sicurezza conformi a quanto richiesto dalle NTC, con valore minimo pari a 3.10, come illustrato nella figura seguente con riferimento alla configurazione più gravosa, che si manifesta in fase sismica.

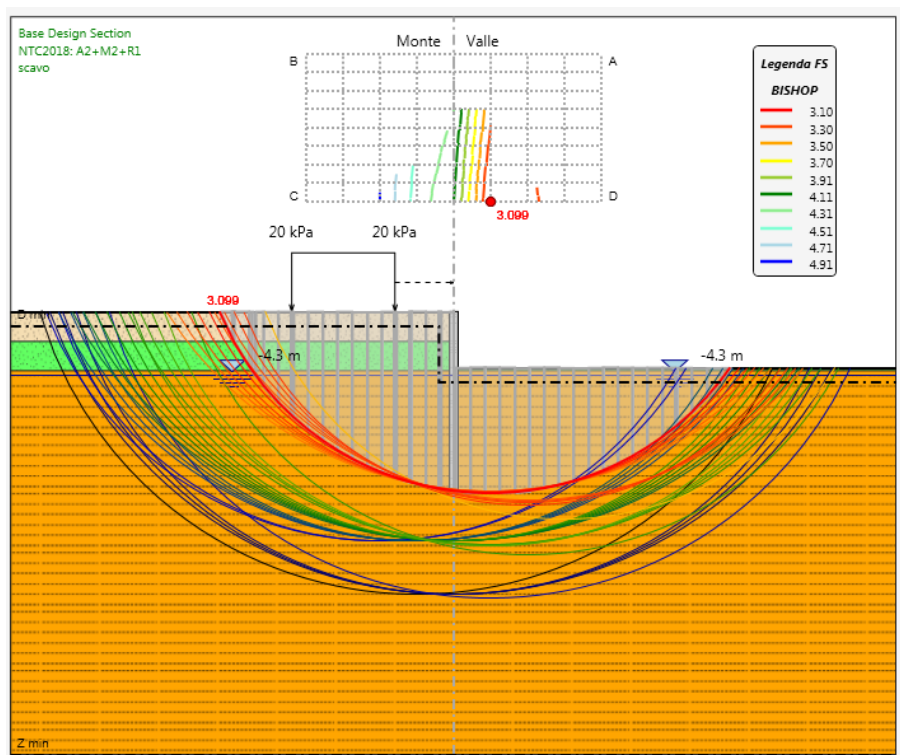


Figura 5: Risultati dell’analisi di stabilità globale

8.2 Verifiche geotecniche

Le verifiche geotecniche sono svolte valutando il coefficiente di sicurezza in termini di rapporto di mobilitazione della spinta passiva, cioè come rapporto tra spinta passiva mobilitata al piede della paratia e la spinta passiva mobilitabile. La verifica è soddisfatta se tale rapporto è inferiore all'unità.

Max. Rapporto Spinte (Efficace/Passiva): 0.16

Combinazione A2+M2+R1

8.3 Verifiche strutturali

Per il palo Ø800 è stata prevista un'armatura costituita da 18Ø16 e una spirale Ø12 passo 0.15m. Si riporta di seguito la verifica nella condizione più gravosa. Per maggiori dettagli si rimanda agli allegati di calcolo.

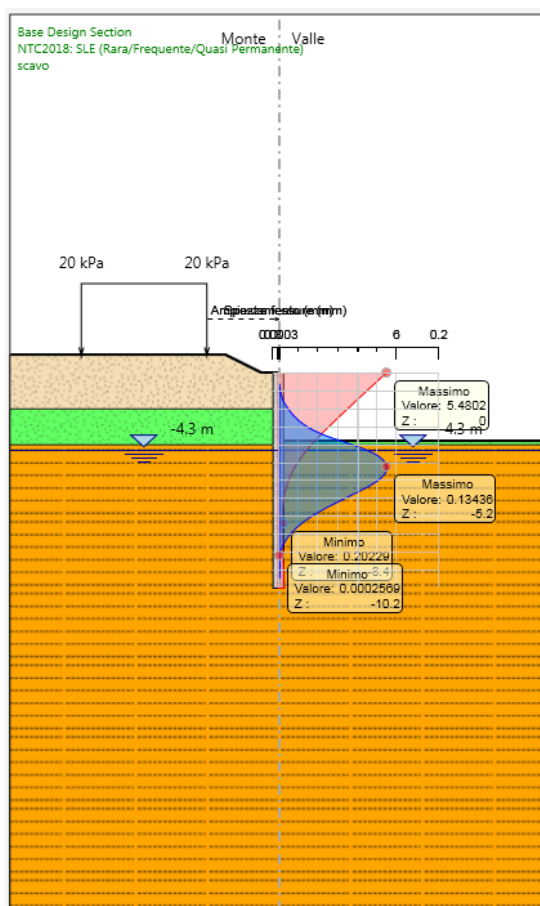


Figura 6: Modello SLE: verifica a fessurazione

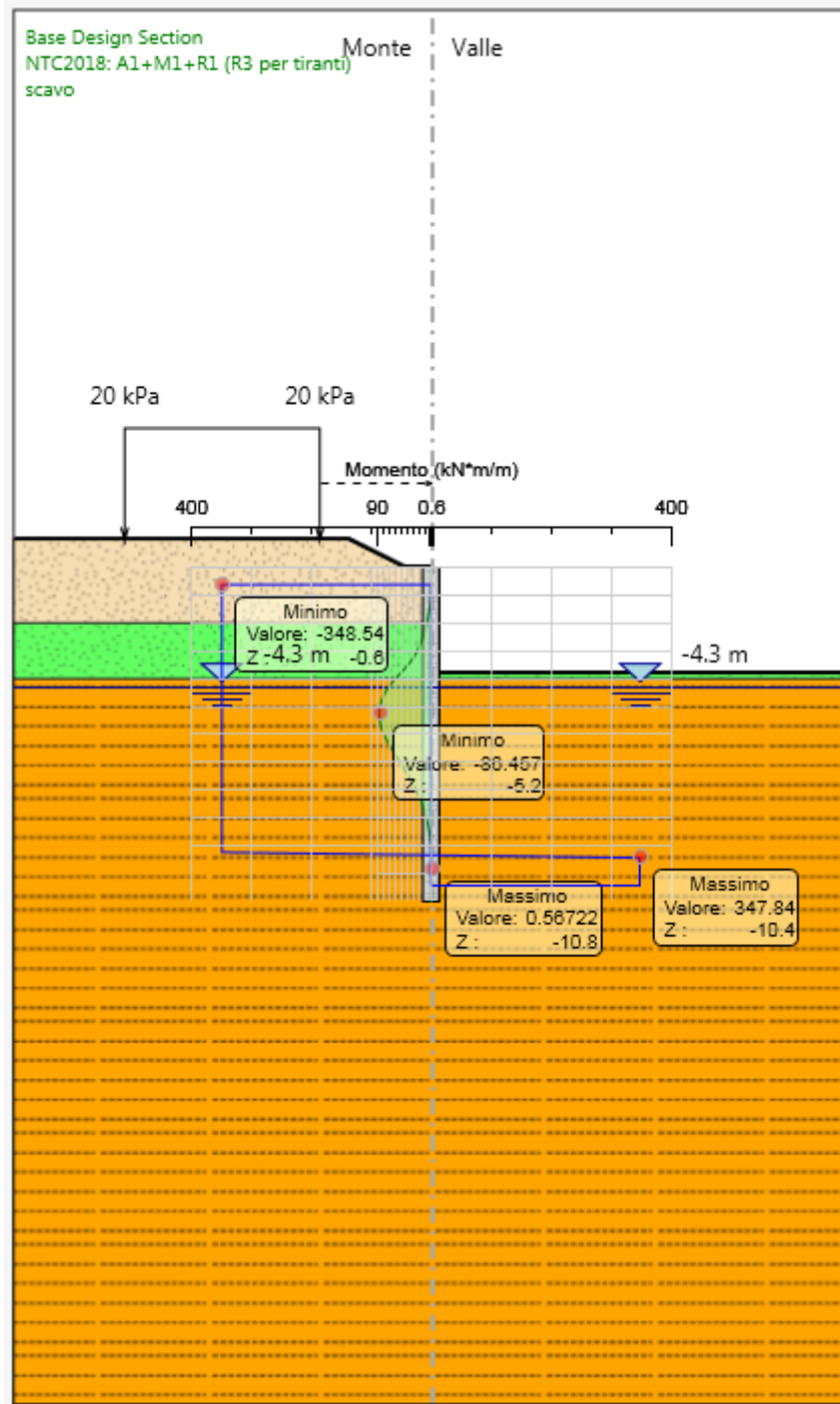


Figura 7: Modello SLU: Verifica flessionale

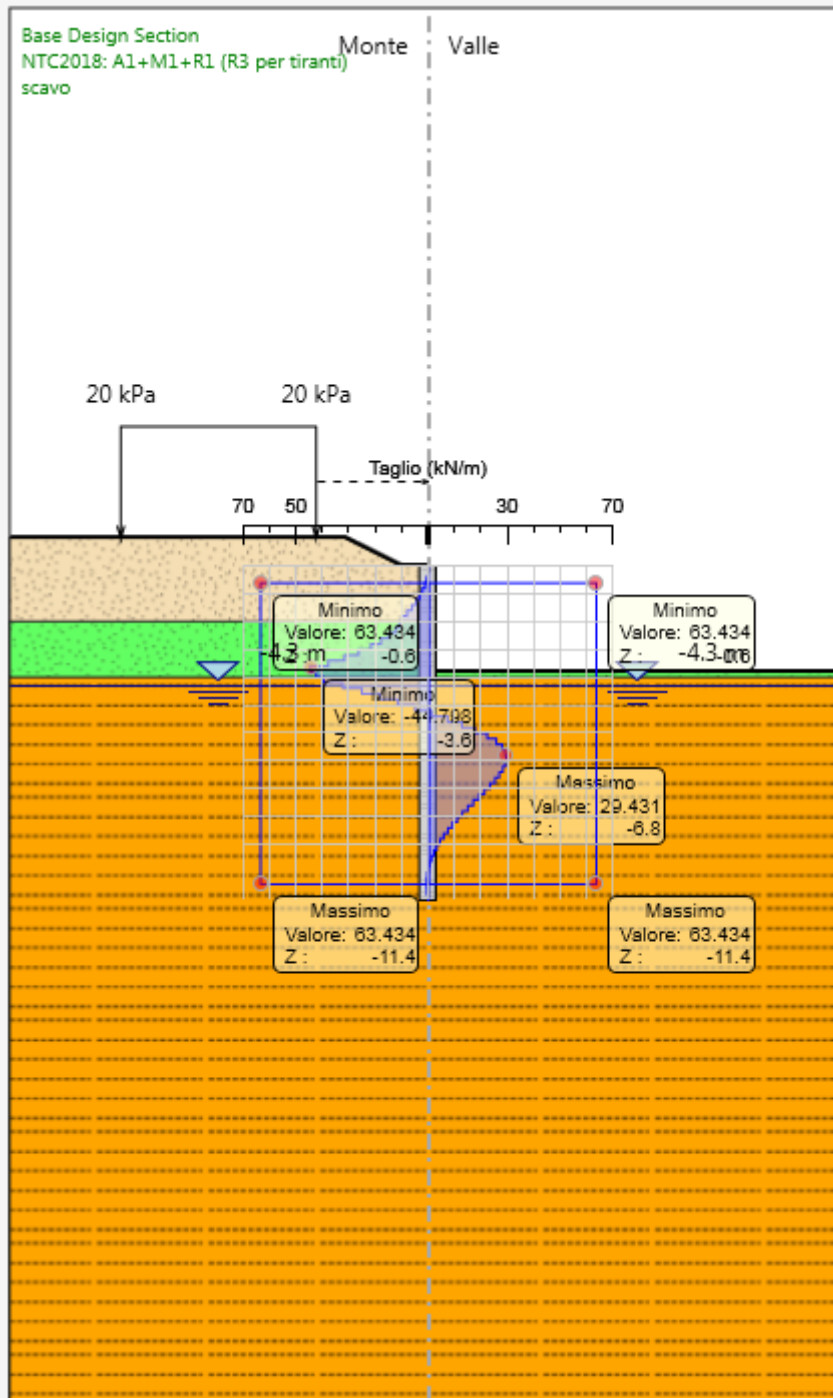


Figura 8: Modello SLU: Verifica a taglio

9.ALLEGATO

1. Descrizione della Stratigrafia e degli Strati di Terreno

Tipo : HORIZONTAL

Quota : 2 m

OCR : 1

Tipo : HORIZONTAL

Quota : -2 m

OCR : 1

Tipo : HORIZONTAL

Quota : -4 m

OCR : 1

Strato di Terreno	Terreno	γ dry	γ sat	ϕ'	ϕ	c	Su	Modulo Elastico	Eu	Evc	Eur	Ah	Avexp	Pa	Rur/Rvc	Rvc	Ku	Kvc	Kur		
		kN/m ³	kN/m ³	°	°	kPa	kPa			kPa	kPa			kPa			kPa	kN/m ³	kN/m ³	kN/m ³	
1	Rilevato	19	19	35		0		Constant		15000	45000										
2	A1	19.5	19.5	25		10		Constant		5000	15000										
3	D1	19	19	35		0		Constant		50000	150000										

2. Descrizione Pareti

X : 0 m

Quota in alto : 0 m

Quota di fondo : -12 m

Muro di sinistra

Armatura Lunghezza segmenti : 1 m
Rinforzo longitudinale 1
Lunghezza : 12 m
Materiale : B450C
Quota iniziale : 0 m
Barre 1
Numero di barre : 18
Diametro : 0.016 m
Distanza dal bordo : 0.095 m
Staffe 1
Numero di staffe : 2
Copertura : 0.075 m
Diametro : 0.006 m
Lunghezza : 12 m
Quota iniziale : 0 m
Passo : 0.15 m

Sezione : Palo 600

Area equivalente : 0.353429173528852 m

Inerzia equivalente : 0.008 m⁴/m

Materiale calcestruzzo : C28/35

Tipo sezione : Tangent

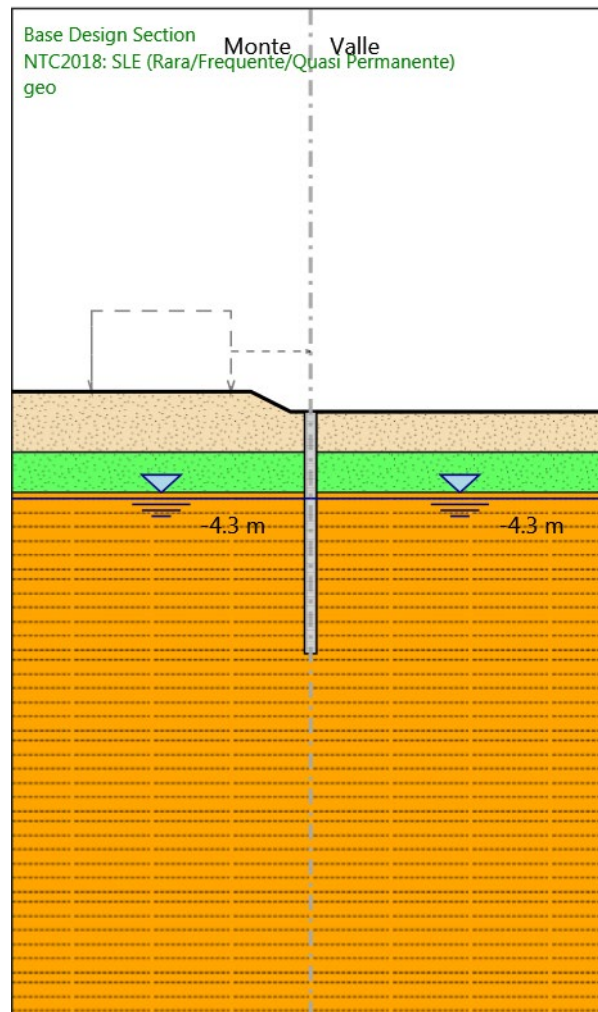
Spaziatura : 0.8 m

Diametro : 0.6 m

Efficacia : 1

3. Fasi di Calcolo

3.1. geo



geo

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : 0 m

Linea di scavo di sinistra (Irregolare)

(-15;1)

(-3;1)

(-1;0)

(0;0)

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -4.3 m

Falda di destra : -4.3 m

Elementi strutturali

Paratia : WallElement

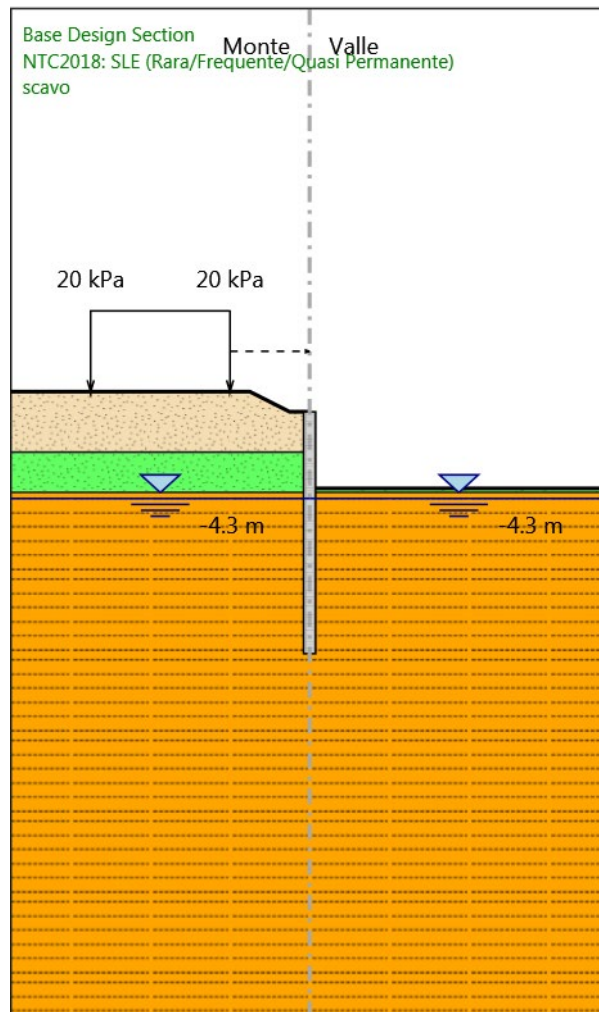
X : 0 m

Quota in alto : 0 m

Quota di fondo : -12 m

Sezione : Palo 600

3.2. scavo



scavo

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : -3.8 m

Linea di scavo di sinistra (Irregolare)

(-15;1)

(-3;1)

(-1;0)

(0;0)

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

-3.8 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -4.3 m

Falda di destra : -4.3 m

Carichi

Carico lineare in superficie : ACCIDENTALE

X iniziale : -11 m

X finale : -4 m

Pressione iniziale : 20 kPa

Pressione finale : 20 kPa

Elementi strutturali

Paratia : WallElement

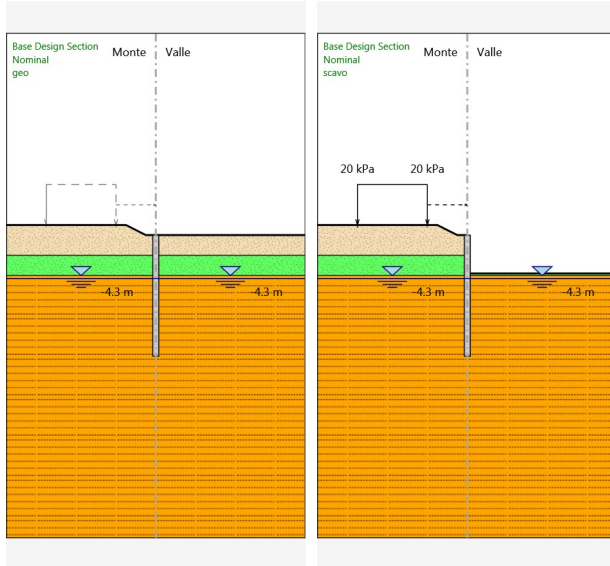
X : 0 m

Quota in alto : 0 m

Quota di fondo : -12 m

Sezione : Palo 600

3.3. Tabella Configurazione Stage (Nominal)



4. Descrizione Coefficienti Design Assumption

Coefficienti A

Nome	Carichi Permanenti Sfavorevoli (F_dead_loa_d_unfavour)	Carichi Permanenti Favorevoli (F_dead_loa_ad_favour)	Carichi Variabili Sfavorevoli (F_live_load_unfavour)	Carichi Variabili Favorevoli (F_live_load_d_favour)	Carico Sismico (F_seis_m_load)	Pressi Acqua Monte (F_Wa_terDR)	Pressio Acqua Valle (F_Wat_erRes)	Carichi Permanenti Destabilizzanti (F_UPL_GDStab)	Carichi Permanenti Stabilizzanti (F_UPL_GStab)	Carichi Variabili Destabilizzanti (F_HYD_GDStab)	Carichi Permanenti Stabilizzanti (F_HYD_GStab)	Carichi Variabili Destabilizzanti (F_HYD_QDStab)	Carichi Permanenti Stabilizzanti (F_HYD_QDStab)
Simbolo	γ_G	γ_G	γ_Q	γ_Q	γ_{QE}	γ_G	γ_G	γ_{Gdst}	γ_{Gstb}	γ_{Qdst}	γ_{Gdst}	γ_{Gstb}	γ_{Qdst}
Nominal	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	1	1	1	1	0	1	1	1	1	1	1	1	1
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	1.3	1	1.5	1	0	1.3	1	1	1	1	1.3	0.9	1
NTC2018: A2+M2+R1	1	1	1.3	1	0	1	1	1	1	1	1.3	0.9	1

Coefficienti M

Nome	Parziale su $\tan(\phi')$ (F_Fr)	Parziale su c' (F_eff_cohe)	Parziale su Su (F_Su)	Parziale su qu (F_qu)	Parziale su peso specifico (F_gamma)
Simbolo	γ_ϕ	γ_c	γ_{cu}	γ_{qu}	γ_γ
Nominal	1	1	1	1	1
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	1	1	1	1	1
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	1	1	1	1	1
NTC2018: A2+M2+R1	1.25	1.25	1.4	1	1

Coefficienti R

Nome	Parziale resistenza terreno (es. Kp) (F_Soil_Res_walls)	Parziale resistenza Tiranti permanenti (F_Anch_P)	Parziale resistenza Tiranti temporanei (F_Anch_T)	Parziale elementi strutturali (F_wall)
Simbolo	γ_{Re}	γ_{ap}	γ_{at}	
Nominal	1	1	1	1
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	1	1	1	1
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	1	1.2	1.1	1
NTC2018: A2+M2+R1	1	1.2	1.1	1

4.1. Risultati NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)

4.1.1. Tabella Spostamento NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) - LEFT Stage: geo

Design Assumption: NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) Tipo Risultato: Spostamento Muro: LEFT		
Stage	Z (m)	Spostamento (mm)
geo	0	0
geo	-0.2	0
geo	-0.4	0
geo	-0.6	0
geo	-0.8	0
geo	-1	0
geo	-1.2	0
geo	-1.4	0
geo	-1.6	0
geo	-1.8	0
geo	-2	0
geo	-2.2	0
geo	-2.4	0
geo	-2.6	0
geo	-2.8	0
geo	-3	0
geo	-3.2	0
geo	-3.4	0
geo	-3.6	0
geo	-3.8	0
geo	-4	0
geo	-4.2	0
geo	-4.4	0
geo	-4.6	0
geo	-4.8	0
geo	-5	0
geo	-5.2	0
geo	-5.4	0
geo	-5.6	0
geo	-5.8	0
geo	-6	0
geo	-6.2	0
geo	-6.4	0
geo	-6.6	0
geo	-6.8	0
geo	-7	0
geo	-7.2	0
geo	-7.4	0
geo	-7.6	0
geo	-7.8	0
geo	-8	0
geo	-8.2	0
geo	-8.4	0
geo	-8.6	0
geo	-8.8	0
geo	-9	0
geo	-9.2	0
geo	-9.4	0
geo	-9.6	0
geo	-9.8	0
geo	-10	0
geo	-10.2	0

Design Assumption: NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) Tipo Risultato: Spostamento Muro: LEFT			
Stage	Z (m)	Spostamento (mm)	
geo	-10.4	0	
geo	-10.6	0	
geo	-10.8	0	
geo	-11	0	
geo	-11.2	0	
geo	-11.4	0	
geo	-11.6	0	
geo	-11.8	0	
geo	-12	0	

**4.1.2. Tabella Risultati Paratia NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) - Left Wall -
Stage: geo**

Design Assumption: NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
geo	0	0	0
geo	-0.2	0	0
geo	-0.4	0	0
geo	-0.6	0	0
geo	-0.8	0	0
geo	-1	0	0
geo	-1.2	0	0
geo	-1.4	0	0
geo	-1.6	0	0
geo	-1.8	0	0
geo	-2	0	0
geo	-2.2	0	0
geo	-2.4	0	0
geo	-2.6	0	0
geo	-2.8	0	0
geo	-3	0	0
geo	-3.2	0	0
geo	-3.4	0	0
geo	-3.6	0	0
geo	-3.8	0	0
geo	-4	0	0
geo	-4.2	0	0
geo	-4.4	0	0
geo	-4.6	0	0
geo	-4.8	0	0
geo	-5	0	0
geo	-5.2	0	0
geo	-5.4	0	0
geo	-5.6	0	0
geo	-5.8	0	0
geo	-6	0	0
geo	-6.2	0	0
geo	-6.4	0	0
geo	-6.6	0	0
geo	-6.8	0	0
geo	-7	0	0
geo	-7.2	0	0
geo	-7.4	0	0
geo	-7.6	0	0
geo	-7.8	0	0
geo	-8	0	0
geo	-8.2	0	0
geo	-8.4	0	0
geo	-8.6	0	0
geo	-8.8	0	0
geo	-9	0	0
geo	-9.2	0	0
geo	-9.4	0	0
geo	-9.6	0	0
geo	-9.8	0	0
geo	-10	0	0
geo	-10.2	0	0
geo	-10.4	0	0
geo	-10.6	0	0
geo	-10.8	0	0

Design Assumption: NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
geo	-11	0	0
geo	-11.2	0	0
geo	-11.4	0	0
geo	-11.6	0	0
geo	-11.8	0	0
geo	-12	0	0

**4.1.3. Tabella Spostamento NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) - LEFT Stage:
scavo**

Design Assumption: NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) Tipo Risultato: Spostamento		Muro: LEFT
Stage	Z (m)	Spostamento (mm)
scavo	0	5.48
scavo	-0.2	5.28
scavo	-0.4	5.09
scavo	-0.6	4.89
scavo	-0.8	4.69
scavo	-1	4.5
scavo	-1.2	4.3
scavo	-1.4	4.1
scavo	-1.6	3.91
scavo	-1.8	3.71
scavo	-2	3.52
scavo	-2.2	3.32
scavo	-2.4	3.13
scavo	-2.6	2.94
scavo	-2.8	2.75
scavo	-3	2.56
scavo	-3.2	2.37
scavo	-3.4	2.19
scavo	-3.6	2.02
scavo	-3.8	1.84
scavo	-4	1.68
scavo	-4.2	1.52
scavo	-4.4	1.37
scavo	-4.6	1.23
scavo	-4.8	1.1
scavo	-5	0.97
scavo	-5.2	0.86
scavo	-5.4	0.76
scavo	-5.6	0.67
scavo	-5.8	0.59
scavo	-6	0.51
scavo	-6.2	0.45
scavo	-6.4	0.4
scavo	-6.6	0.35
scavo	-6.8	0.31
scavo	-7	0.28
scavo	-7.2	0.26
scavo	-7.4	0.24
scavo	-7.6	0.22
scavo	-7.8	0.21
scavo	-8	0.21
scavo	-8.2	0.2
scavo	-8.4	0.2
scavo	-8.6	0.2
scavo	-8.8	0.21
scavo	-9	0.21
scavo	-9.2	0.21
scavo	-9.4	0.22
scavo	-9.6	0.23
scavo	-9.8	0.23
scavo	-10	0.24
scavo	-10.2	0.24
scavo	-10.4	0.25
scavo	-10.6	0.26
scavo	-10.8	0.26

Design Assumption: NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) Tipo Risultato: Spostamento Muro: LEFT		
Stage	Z (m)	Spostamento (mm)
scavo	-11	0.27
scavo	-11.2	0.28
scavo	-11.4	0.28
scavo	-11.6	0.29
scavo	-11.8	0.3
scavo	-12	0.3

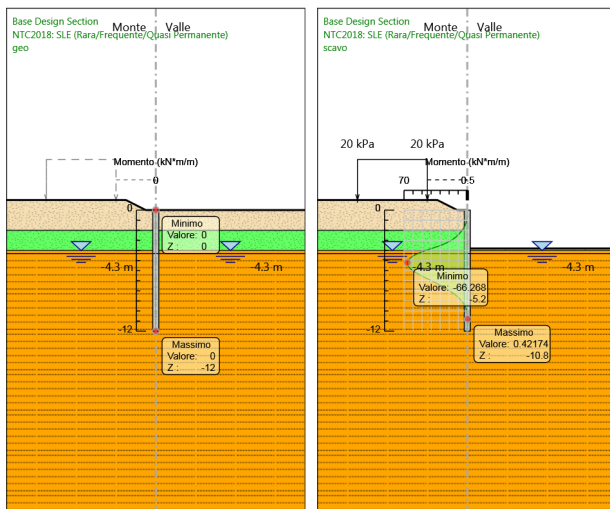
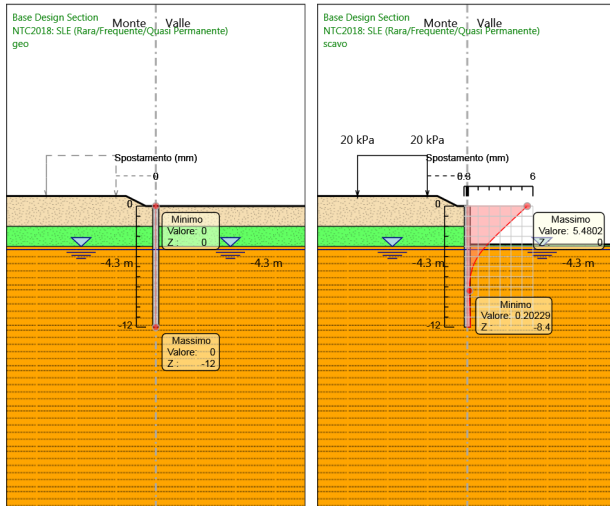
4.1.4. Tabella Risultati Paratia NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) - Left Wall -

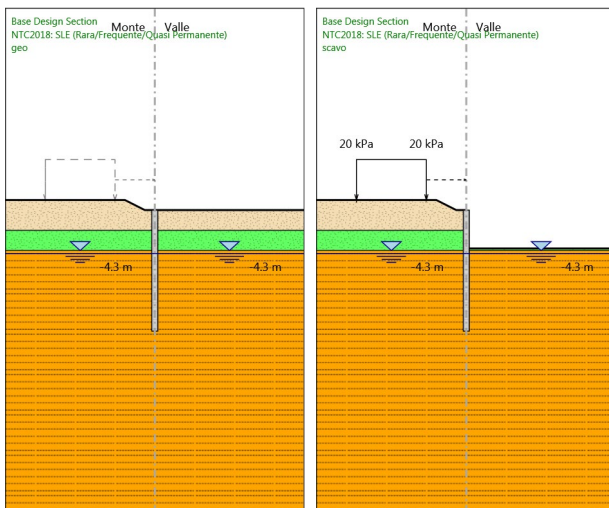
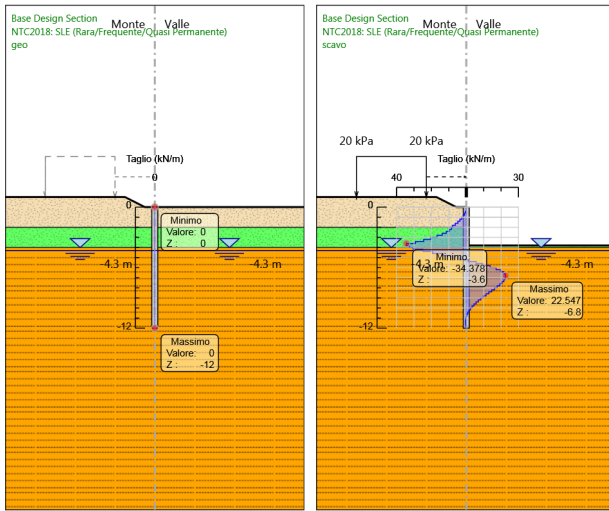
Stage: scavo

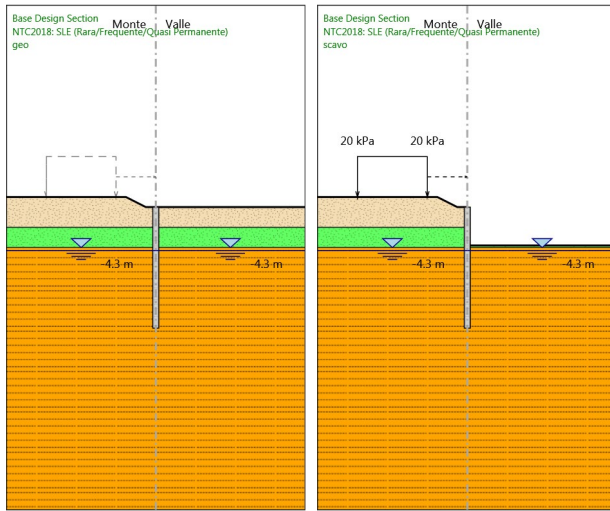
Design Assumption: NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) Risultati Paratia		Muro: LEFT		
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)	
scavo	0	0	0	
scavo	-0.2	0	0	
scavo	-0.4	-0.04	-0.18	
scavo	-0.6	-0.14	-0.52	
scavo	-0.8	-0.35	-1.04	
scavo	-1	-0.7	-1.74	
scavo	-1.2	-1.22	-2.61	
scavo	-1.4	-1.95	-3.65	
scavo	-1.6	-2.92	-4.87	
scavo	-1.8	-4.17	-6.26	
scavo	-2	-5.74	-7.83	
scavo	-2.2	-7.43	-8.46	
scavo	-2.4	-9.36	-9.67	
scavo	-2.6	-11.66	-11.47	
scavo	-2.8	-14.43	-13.84	
scavo	-3	-17.79	-16.8	
scavo	-3.2	-21.85	-20.34	
scavo	-3.4	-26.74	-24.45	
scavo	-3.6	-32.57	-29.13	
scavo	-3.8	-39.44	-34.38	
scavo	-4	-45.98	-32.66	
scavo	-4.2	-52.07	-30.48	
scavo	-4.4	-57.05	-24.88	
scavo	-4.6	-60.92	-19.37	
scavo	-4.8	-63.73	-14.04	
scavo	-5	-65.5	-8.86	
scavo	-5.2	-66.27	-3.83	
scavo	-5.4	-66.05	1.08	
scavo	-5.6	-64.92	5.67	
scavo	-5.8	-62.95	9.84	
scavo	-6	-60.22	13.65	
scavo	-6.2	-56.79	17.15	
scavo	-6.4	-52.84	19.74	
scavo	-6.6	-48.56	21.41	
scavo	-6.8	-44.1	22.31	
scavo	-7	-39.59	22.55	
scavo	-7.2	-35.13	22.26	
scavo	-7.4	-30.82	21.55	
scavo	-7.6	-26.72	20.52	
scavo	-7.8	-22.87	19.25	
scavo	-8	-19.31	17.79	
scavo	-8.2	-16.06	16.23	
scavo	-8.4	-13.14	14.61	
scavo	-8.6	-10.55	12.97	
scavo	-8.8	-8.27	11.37	
scavo	-9	-6.31	9.8	
scavo	-9.2	-4.65	8.31	
scavo	-9.4	-3.27	6.91	
scavo	-9.6	-2.15	5.6	
scavo	-9.8	-1.27	4.41	
scavo	-10	-0.6	3.33	
scavo	-10.2	-0.13	2.37	
scavo	-10.4	0.18	1.55	
scavo	-10.6	0.36	0.87	
scavo	-10.8	0.42	0.32	

Design Assumption: NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente) Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
scavo	-11	0.4	-0.09
scavo	-11.2	0.33	-0.37
scavo	-11.4	0.23	-0.51
scavo	-11.6	0.12	-0.53
scavo	-11.8	0.04	-0.42
scavo	-12	0	-0.18

4.1.5. Tabella Grafici dei Risultati







4.2. Risultati NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)

4.2.1. Tabella Risultati Paratia NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti) - Left Wall - Stage: geo

Design Assumption: NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti) Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
geo	0	0	0
geo	-0.2	0	0
geo	-0.4	0	0
geo	-0.6	0	0
geo	-0.8	0	0
geo	-1	0	0
geo	-1.2	0	0
geo	-1.4	0	0
geo	-1.6	0	0
geo	-1.8	0	0
geo	-2	0	0
geo	-2.2	0	0
geo	-2.4	0	0
geo	-2.6	0	0
geo	-2.8	0	0
geo	-3	0	0
geo	-3.2	0	0
geo	-3.4	0	0
geo	-3.6	0	0
geo	-3.8	0	0
geo	-4	0	0
geo	-4.2	0	0
geo	-4.4	0	0
geo	-4.6	0	0
geo	-4.8	0	0
geo	-5	0	0
geo	-5.2	0	0
geo	-5.4	0	0
geo	-5.6	0	0
geo	-5.8	0	0
geo	-6	0	0
geo	-6.2	0	0
geo	-6.4	0	0
geo	-6.6	0	0
geo	-6.8	0	0
geo	-7	0	0
geo	-7.2	0	0
geo	-7.4	0	0
geo	-7.6	0	0
geo	-7.8	0	0
geo	-8	0	0
geo	-8.2	0	0
geo	-8.4	0	0
geo	-8.6	0	0
geo	-8.8	0	0
geo	-9	0	0
geo	-9.2	0	0
geo	-9.4	0	0
geo	-9.6	0	0
geo	-9.8	0	0
geo	-10	0	0
geo	-10.2	0	0
geo	-10.4	0	0
geo	-10.6	0	0

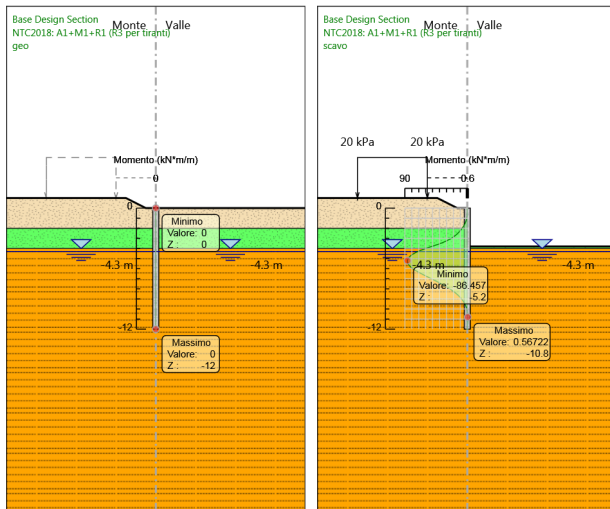
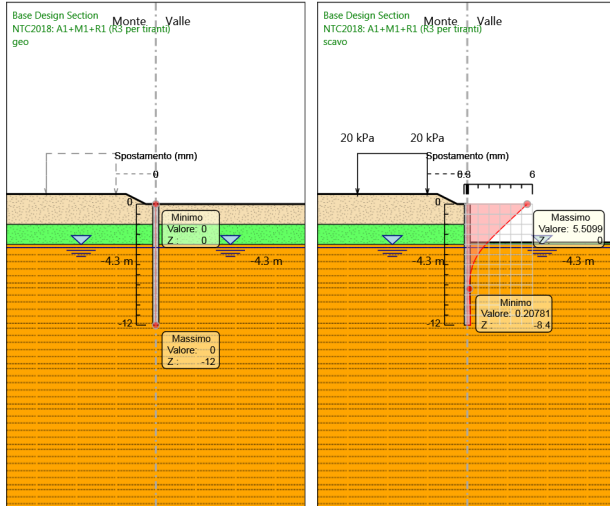
Design Assumption: NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti) Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
geo	-10.8	0	0
geo	-11	0	0
geo	-11.2	0	0
geo	-11.4	0	0
geo	-11.6	0	0
geo	-11.8	0	0
geo	-12	0	0

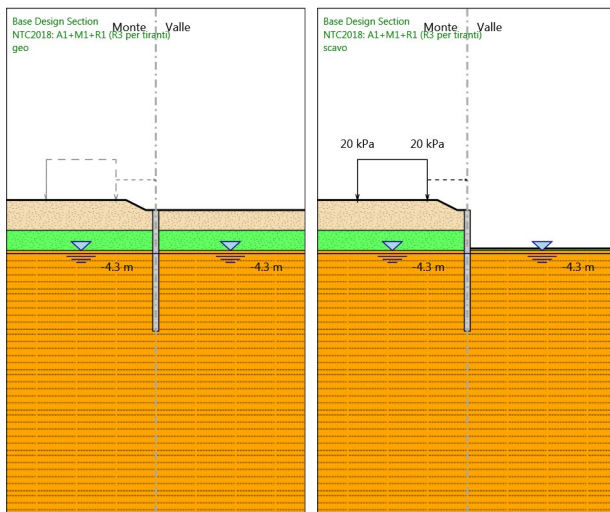
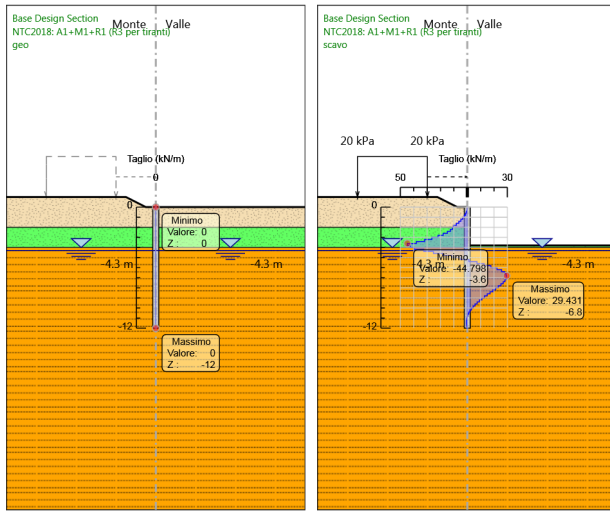
4.2.2. Tabella Risultati Paratia NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti) - Left Wall - Stage: scavo

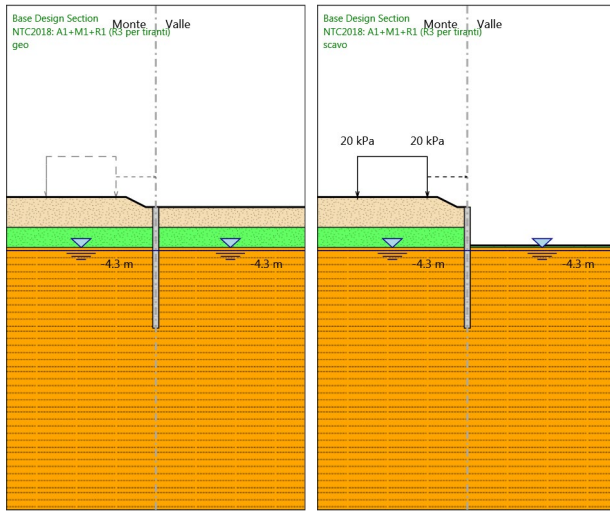
Design Assumption: NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti) Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
scavo	0	0	0
scavo	-0.2	0	0
scavo	-0.2	0	0
scavo	-0.4	-0.05	-0.23
scavo	-0.6	-0.18	-0.68
scavo	-0.8	-0.46	-1.36
scavo	-1	-0.91	-2.27
scavo	-1.2	-1.59	-3.4
scavo	-1.4	-2.54	-4.76
scavo	-1.6	-3.81	-6.35
scavo	-1.8	-5.44	-8.16
scavo	-2	-7.48	-10.21
scavo	-2.2	-9.69	-11.02
scavo	-2.4	-12.21	-12.6
scavo	-2.6	-15.19	-14.93
scavo	-2.8	-18.8	-18.03
scavo	-3	-23.18	-21.88
scavo	-3.2	-28.47	-26.49
scavo	-3.4	-34.84	-31.85
scavo	-3.6	-42.43	-37.95
scavo	-3.8	-51.39	-44.8
scavo	-4	-59.91	-42.59
scavo	-4.2	-67.87	-39.78
scavo	-4.4	-74.36	-32.48
scavo	-4.6	-79.43	-25.32
scavo	-4.8	-83.1	-18.38
scavo	-5	-85.43	-11.66
scavo	-5.2	-86.46	-5.12
scavo	-5.4	-86.2	1.26
scavo	-5.6	-84.75	7.26
scavo	-5.8	-82.21	12.7
scavo	-6	-78.68	17.68
scavo	-6.2	-74.23	22.24
scavo	-6.4	-69.09	25.67
scavo	-6.6	-63.51	27.89
scavo	-6.8	-57.7	29.09
scavo	-7	-51.81	29.43
scavo	-7.2	-46	29.08
scavo	-7.4	-40.36	28.17
scavo	-7.6	-34.99	26.84
scavo	-7.8	-29.96	25.18
scavo	-8	-25.3	23.3
scavo	-8.2	-21.04	21.26
scavo	-8.4	-17.22	19.15
scavo	-8.6	-13.81	17.01
scavo	-8.8	-10.83	14.9
scavo	-9	-8.26	12.86
scavo	-9.2	-6.08	10.91
scavo	-9.4	-4.27	9.07
scavo	-9.6	-2.79	7.36
scavo	-9.8	-1.64	5.79
scavo	-10	-0.76	4.36
scavo	-10.2	-0.14	3.1
scavo	-10.4	0.26	2.02
scavo	-10.6	0.49	1.12
scavo	-10.8	0.57	0.41
scavo	-11	0.54	-0.13

Design Assumption: NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti) Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
scavo	-11.2	0.44	-0.5
scavo	-11.4	0.3	-0.69
scavo	-11.6	0.16	-0.71
scavo	-11.8	0.05	-0.56
scavo	-12	0	-0.24

4.2.3. Tabella Grafici dei Risultati







4.3. Risultati NTC2018: A2+M2+R1

4.3.1. Tabella Risultati Paratia NTC2018: A2+M2+R1 - Left Wall - Stage: geo

Design Assumption: NTC2018: A2+M2+R1 Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
geo	0	0	0
geo	-0.2	0	0
geo	-0.4	0	0
geo	-0.6	0	0
geo	-0.8	0	0
geo	-1	0	0
geo	-1.2	0	0
geo	-1.4	0	0
geo	-1.6	0	0
geo	-1.8	0	0
geo	-2	0	0
geo	-2.2	0	0
geo	-2.4	0	0
geo	-2.6	0	0
geo	-2.8	0	0
geo	-3	0	0
geo	-3.2	0	0
geo	-3.4	0	0
geo	-3.6	0	0
geo	-3.8	0	0
geo	-4	0	0
geo	-4.2	0	0
geo	-4.4	0	0
geo	-4.6	0	0
geo	-4.8	0	0
geo	-5	0	0
geo	-5.2	0	0
geo	-5.4	0	0
geo	-5.6	0	0
geo	-5.8	0	0
geo	-6	0	0
geo	-6.2	0	0
geo	-6.4	0	0
geo	-6.6	0	0
geo	-6.8	0	0
geo	-7	0	0
geo	-7.2	0	0
geo	-7.4	0	0
geo	-7.6	0	0
geo	-7.8	0	0
geo	-8	0	0
geo	-8.2	0	0
geo	-8.4	0	0
geo	-8.6	0	0
geo	-8.8	0	0
geo	-9	0	0
geo	-9.2	0	0
geo	-9.4	0	0
geo	-9.6	0	0
geo	-9.8	0	0
geo	-10	0	0
geo	-10.2	0	0
geo	-10.4	0	0
geo	-10.6	0	0

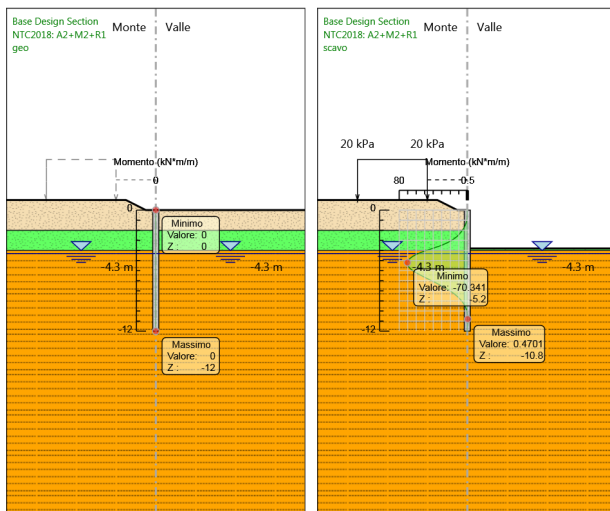
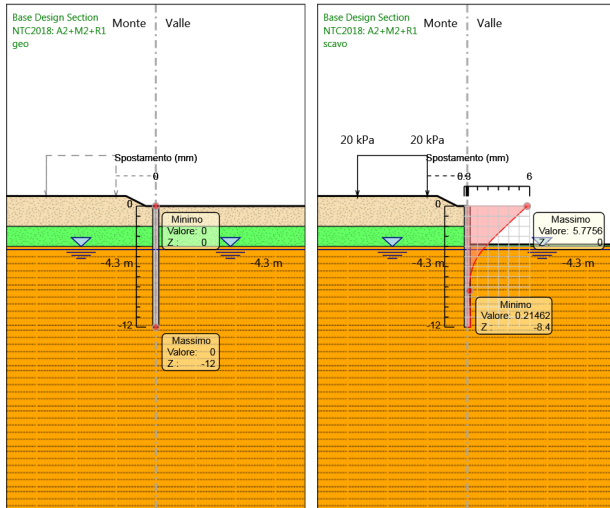
Design Assumption: NTC2018: A2+M2+R1 Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
geo	-10.8	0	0
geo	-11	0	0
geo	-11.2	0	0
geo	-11.4	0	0
geo	-11.6	0	0
geo	-11.8	0	0
geo	-12	0	0

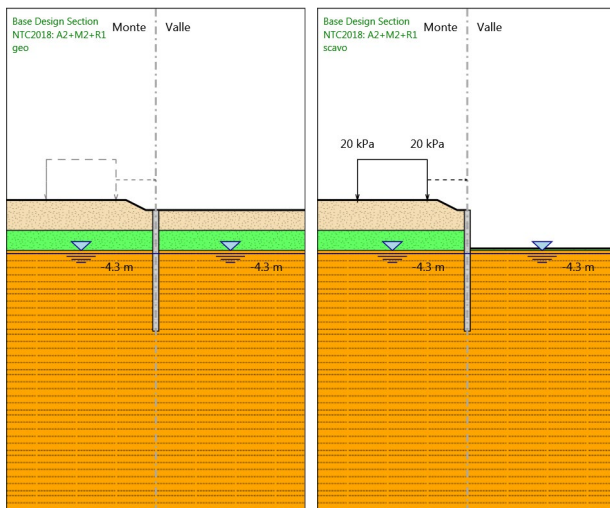
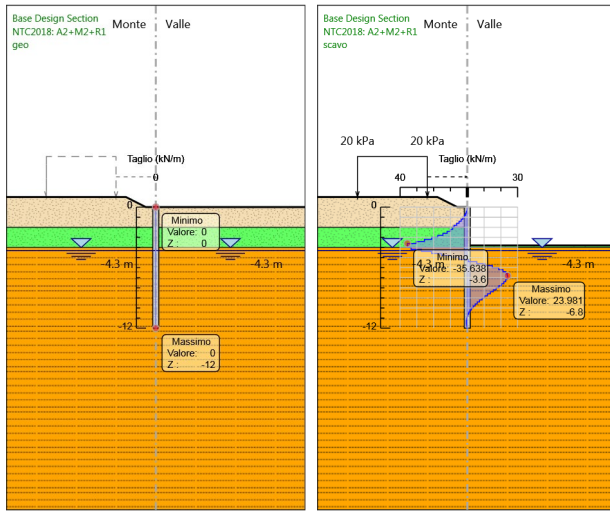
4.3.2. Tabella Risultati Paratia NTC2018: A2+M2+R1 - Left Wall - Stage: scavo

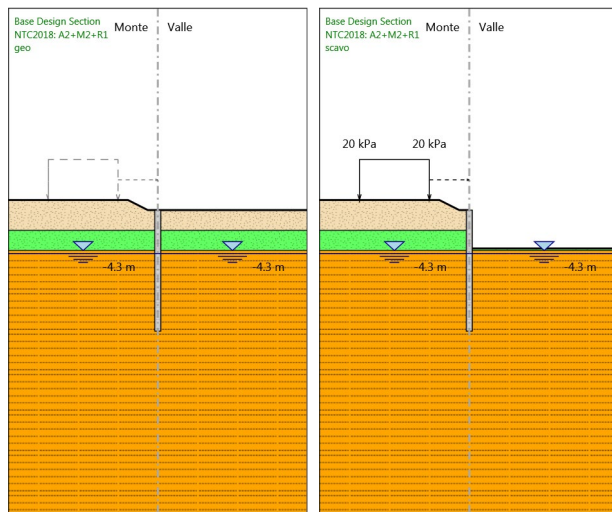
Design Assumption: NTC2018: A2+M2+R1 Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
scavo	0	0	0
scavo	-0.2	0	0
scavo	-0.4	-0.04	-0.18
scavo	-0.6	-0.14	-0.53
scavo	-0.8	-0.35	-1.05
scavo	-1	-0.7	-1.75
scavo	-1.2	-1.23	-2.62
scavo	-1.4	-1.96	-3.67
scavo	-1.6	-2.94	-4.9
scavo	-1.8	-4.2	-6.3
scavo	-2	-5.77	-7.88
scavo	-2.2	-7.52	-8.71
scavo	-2.4	-9.53	-10.06
scavo	-2.6	-11.93	-11.98
scavo	-2.8	-14.82	-14.49
scavo	-3	-18.34	-17.57
scavo	-3.2	-22.58	-21.23
scavo	-3.4	-27.68	-25.47
scavo	-3.6	-33.73	-30.27
scavo	-3.8	-40.86	-35.64
scavo	-4	-47.97	-35.54
scavo	-4.2	-54.65	-33.4
scavo	-4.4	-60.1	-27.24
scavo	-4.6	-64.34	-21.24
scavo	-4.8	-67.44	-15.48
scavo	-5	-69.43	-9.93
scavo	-5.2	-70.34	-4.57
scavo	-5.4	-70.22	0.62
scavo	-5.6	-69.09	5.66
scavo	-5.8	-66.98	10.53
scavo	-6	-63.99	14.94
scavo	-6.2	-60.26	18.66
scavo	-6.4	-56.01	21.27
scavo	-6.6	-51.42	22.93
scavo	-6.8	-46.67	23.79
scavo	-7	-41.87	23.98
scavo	-7.2	-37.14	23.63
scavo	-7.4	-32.57	22.85
scavo	-7.6	-28.23	21.74
scavo	-7.8	-24.15	20.37
scavo	-8	-20.39	18.83
scavo	-8.2	-16.95	17.17
scavo	-8.4	-13.86	15.46
scavo	-8.6	-11.12	13.73
scavo	-8.8	-8.71	12.02
scavo	-9	-6.64	10.37
scavo	-9.2	-4.88	8.8
scavo	-9.4	-3.41	7.31
scavo	-9.6	-2.23	5.93
scavo	-9.8	-1.29	4.66
scavo	-10	-0.59	3.51
scavo	-10.2	-0.09	2.49
scavo	-10.4	0.23	1.62
scavo	-10.6	0.41	0.89
scavo	-10.8	0.47	0.31
scavo	-11	0.45	-0.12
scavo	-11.2	0.36	-0.42

Design Assumption: NTC2018: A2+M2+R1 Risultati Paratia		Muro: LEFT	
Stage	Z (m)	Momento (kN*m/m)	Taglio (kN/m)
scavo	-11.4	0.25	-0.57
scavo	-11.6	0.13	-0.58
scavo	-11.8	0.04	-0.46
scavo	-12	0	-0.2

4.3.3. Tabella Grafici dei Risultati







5. Normative adottate per le verifiche degli Elementi Strutturali

Normative Verifiche

Calcestruzzo	NTC
Acciaio	NTC
Tirante	NTC

Coefficienti per Verifica Tiranti

GEO FS	1
ξ_{a3}	1.8
γ_s	1.15

5.1. Riepilogo Stage / Design Assumption per Involuppo

Design Assumption	geoscavo
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	V
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	
NTC2018: A2+M2+R1	

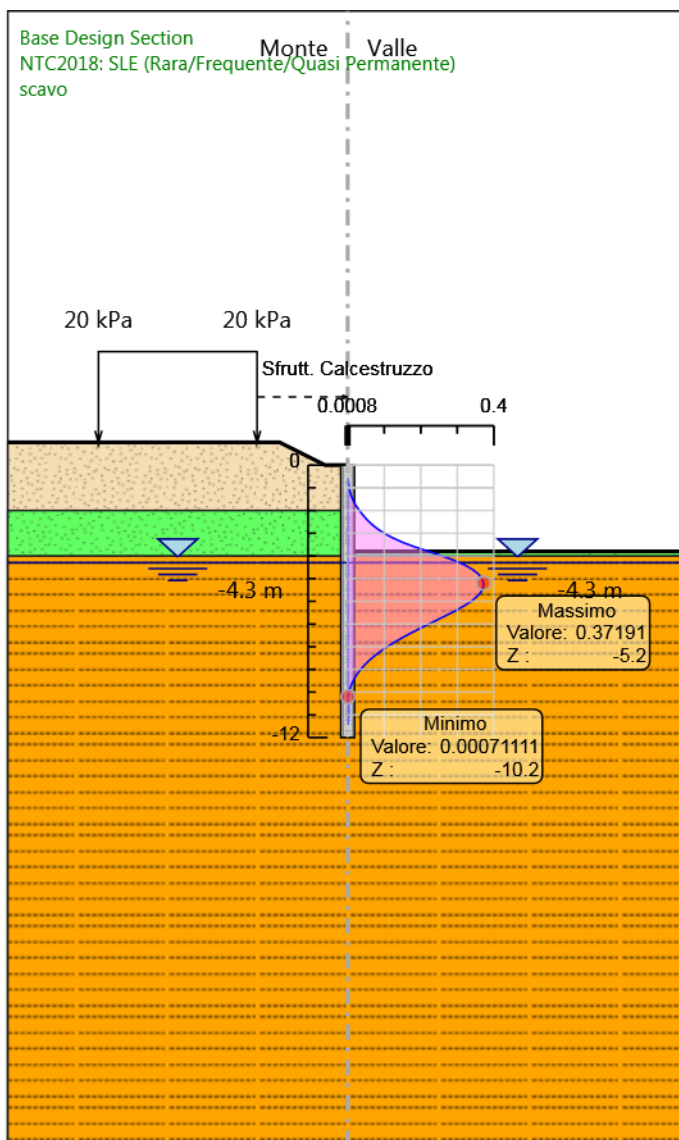
5.2. Risultati Cover

5.2.1. Tabella Involuppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Cover : LEFT

Involuppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Cover		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Cover	
-0.6	0.001	
-0.8	0.002	
-1	0.004	
-1.2	0.007	
-1.4	0.011	
-1.6	0.016	
-1.8	0.023	
-2	0.032	
-2.2	0.042	
-2.4	0.053	
-2.6	0.065	
-2.8	0.081	
-3	0.1	
-3.2	0.123	
-3.4	0.15	
-3.6	0.183	
-3.8	0.221	
-4	0.258	
-4.2	0.292	
-4.4	0.32	
-4.6	0.342	
-4.8	0.358	
-5	0.368	
-5.2	0.372	
-5.4	0.371	
-5.6	0.364	
-5.8	0.353	
-6	0.338	
-6.2	0.319	
-6.4	0.297	
-6.6	0.273	
-6.8	0.247	
-7	0.222	
-7.2	0.197	
-7.4	0.173	
-7.6	0.15	
-7.8	0.128	
-8	0.108	
-8.2	0.09	
-8.4	0.074	
-8.6	0.059	
-8.8	0.046	
-9	0.035	
-9.2	0.026	
-9.4	0.018	
-9.6	0.012	
-9.8	0.007	
-10	0.003	
-10.2	0.001	
-10.4	0.001	
-10.6	0.002	
-10.8	0.002	
-11	0.002	
-11.2	0.002	

Inviluppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver	
-11.4		0.001

5.2.2. Grafico Involuppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver

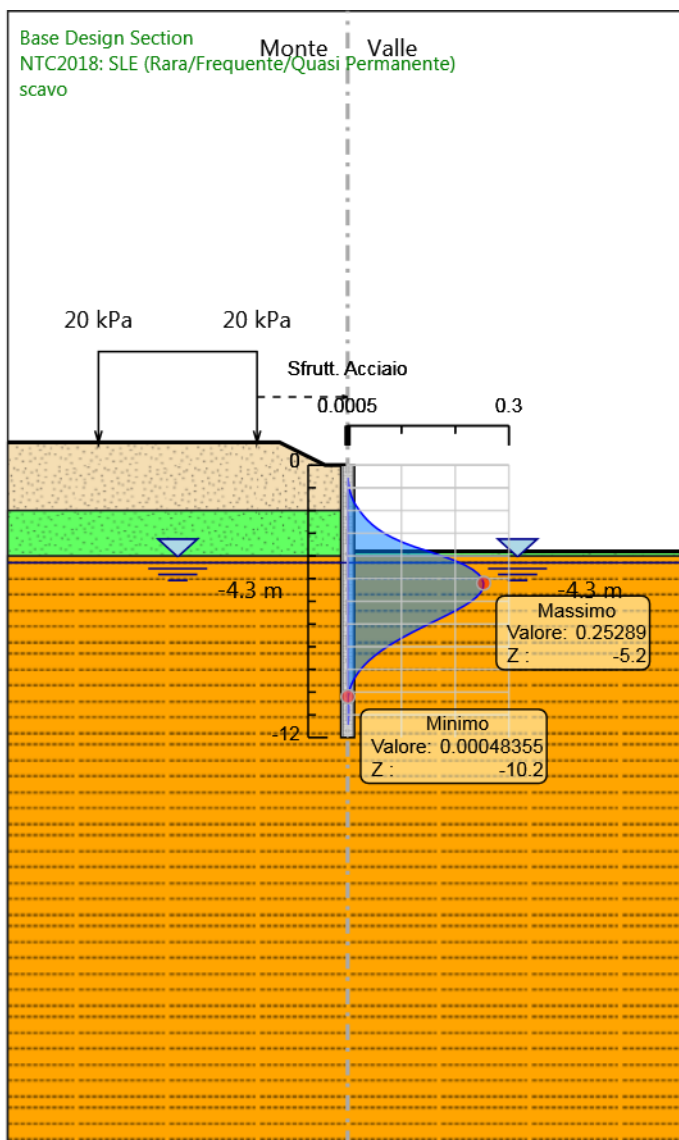


Involuppi
Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver

5.2.3. Tabella Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover : LEFT

Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Armature - Cover	
-0.6	0.001	
-0.8	0.001	
-1	0.003	
-1.2	0.005	
-1.4	0.007	
-1.6	0.011	
-1.8	0.016	
-2	0.022	
-2.2	0.028	
-2.4	0.036	
-2.6	0.044	
-2.8	0.055	
-3	0.068	
-3.2	0.083	
-3.4	0.102	
-3.6	0.124	
-3.8	0.151	
-4	0.175	
-4.2	0.199	
-4.4	0.218	
-4.6	0.232	
-4.8	0.243	
-5	0.25	
-5.2	0.253	
-5.4	0.252	
-5.6	0.248	
-5.8	0.24	
-6	0.23	
-6.2	0.217	
-6.4	0.202	
-6.6	0.185	
-6.8	0.168	
-7	0.151	
-7.2	0.134	
-7.4	0.118	
-7.6	0.102	
-7.8	0.087	
-8	0.074	
-8.2	0.061	
-8.4	0.05	
-8.6	0.04	
-8.8	0.032	
-9	0.024	
-9.2	0.018	
-9.4	0.012	
-9.6	0.008	
-9.8	0.005	
-10	0.002	
-10.2	0	
-10.4	0.001	
-10.6	0.001	
-10.8	0.002	
-11	0.002	
-11.2	0.001	
-11.4	0.001	

5.2.4. Grafico Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover

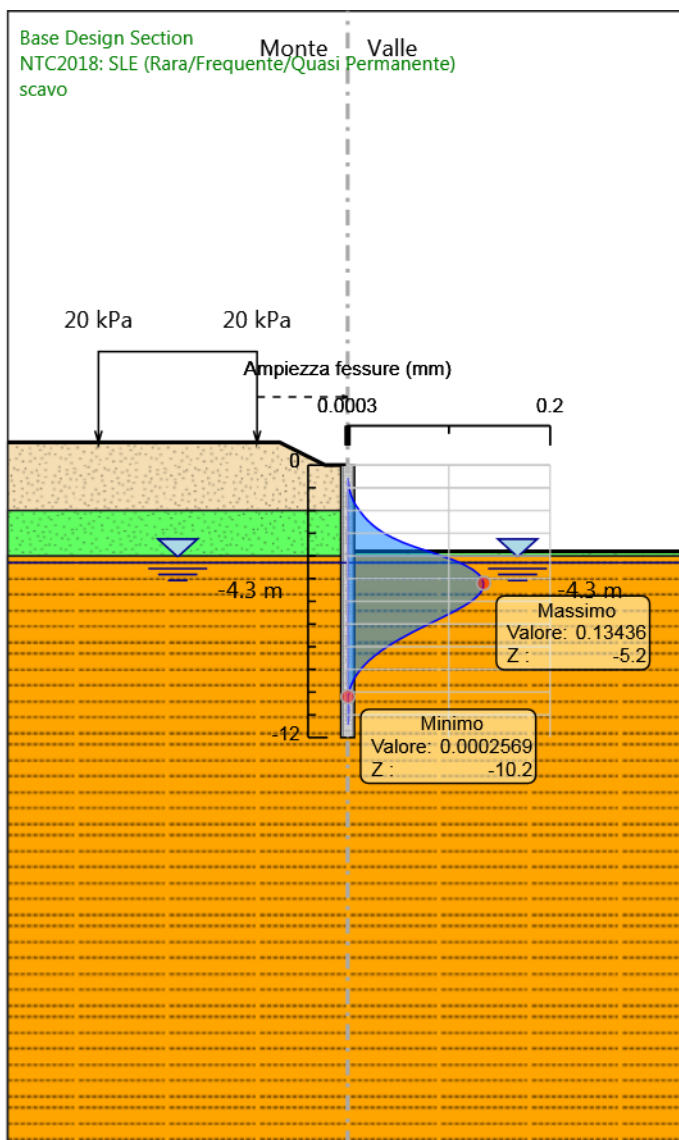


Involuppi
Tasso di Sfruttamento Armature - Cover

5.2.5. Tabella Involuppi Apertura Fessure - Caver : LEFT

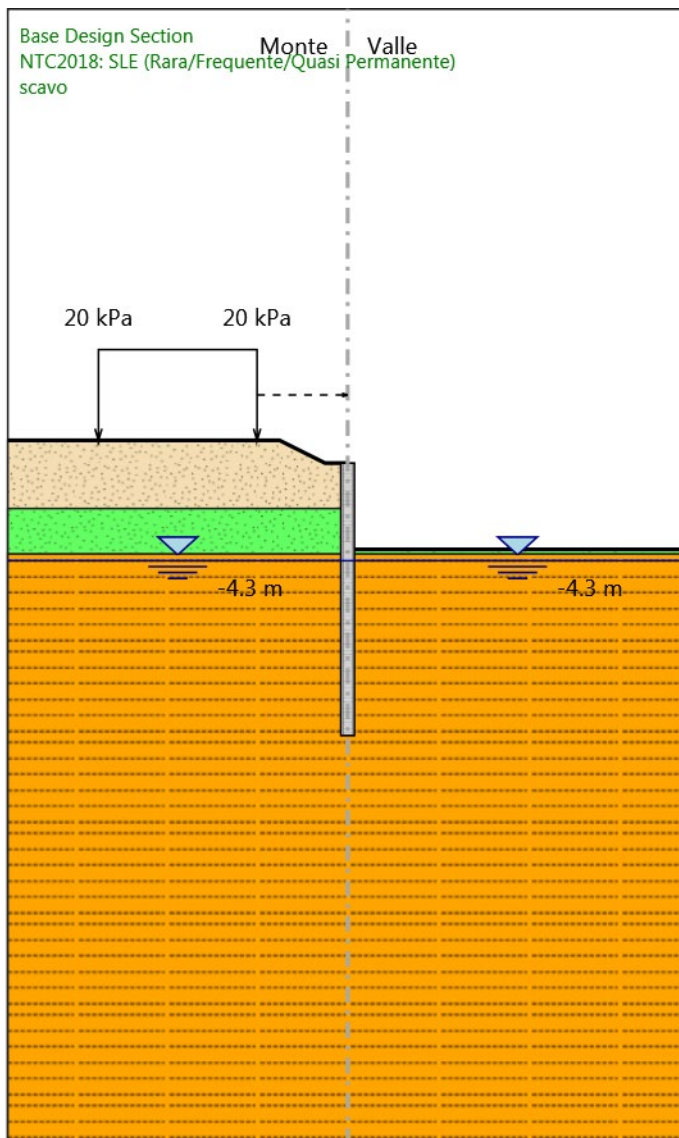
Involuppi Apertura Fessure - Caver	LEFT
Z (m)	Apertura Fessure - Caver (mm)
-0.6	0
-0.8	0.001
-1	0.001
-1.2	0.002
-1.4	0.004
-1.6	0.006
-1.8	0.008
-2	0.012
-2.2	0.015
-2.4	0.019
-2.6	0.024
-2.8	0.029
-3	0.036
-3.2	0.044
-3.4	0.054
-3.6	0.066
-3.8	0.08
-4	0.093
-4.2	0.106
-4.4	0.116
-4.6	0.124
-4.8	0.129
-5	0.133
-5.2	0.134
-5.4	0.134
-5.6	0.132
-5.8	0.128
-6	0.122
-6.2	0.115
-6.4	0.107
-6.6	0.098
-6.8	0.089
-7	0.08
-7.2	0.071
-7.4	0.062
-7.6	0.054
-7.8	0.046
-8	0.039
-8.2	0.033
-8.4	0.027
-8.6	0.021
-8.8	0.017
-9	0.013
-9.2	0.009
-9.4	0.007
-9.6	0.004
-9.8	0.003
-10	0.001
-10.2	0
-10.4	0
-10.6	0.001
-10.8	0.001
-11	0.001
-11.2	0.001
-11.4	0

5.2.6. Grafico Involuppi Apertura Fessure - Cover



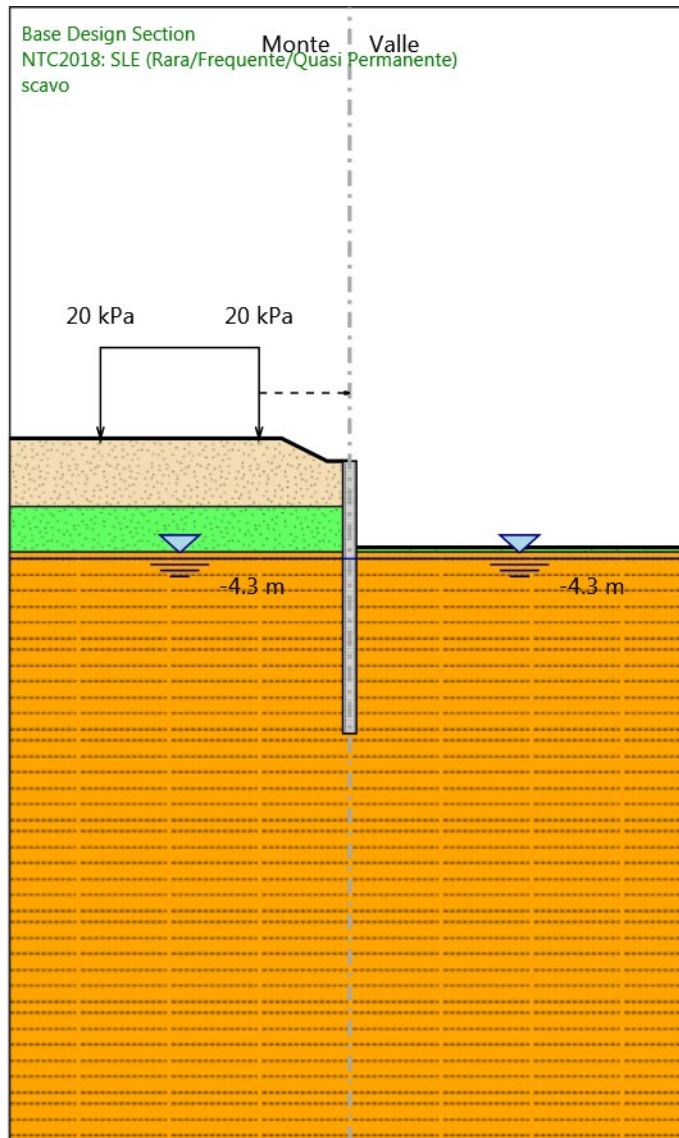
Involuppi
Apertura Fessure - Cover

5.2.8. Grafico Involuppi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver



Involuppi
Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver

5.2.10. Grafico Involuppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver



Involuppi
Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver

