

Nuovo svincolo autostradale di Santa Teresa Di Riva  
 Autostrada A18 Messina-Catania

## RELAZIONE DI CALCOLO

<b>1</b>	<b>PREMESSA .....</b>	<b>1</b>
<b>2</b>	<b>NORMATIVA DI RIFERIMENTO .....</b>	<b>1</b>
<b>3</b>	<b>CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI.....</b>	<b>2</b>
	3.1 Resistenze di progetto .....	2
	3.1.1 Calcestruzzo pali C28/35 .....	2
	3.1.2 Calcestruzzo solette cordoli e fodere C 32/40 .....	2
	3.1.3 Acciaio di armatura B450C .....	2
<b>4</b>	<b>CONDIZIONI GEOTECNICHE .....</b>	<b>4</b>
	4.1 Definizione delle unità geotecniche intercettate .....	4
	4.2 Parametri geotecnici di progetto .....	4
	4.3 Livello falda .....	4
<b>5</b>	<b>CARATTERIZZAZIONE SISMICA.....</b>	<b>5</b>
<b>6</b>	<b>DESCRIZIONE DELLE OPERE E SCELTE TIPOLOGICHE .....</b>	<b>7</b>
<b>7</b>	<b>METODOLOGIA DI CALCOLO DELL'OPERA DI SOSTEGNO .....</b>	<b>9</b>
	7.1 Analisi dei carichi .....	9
	7.1.1 Spinta delle terre.....	9
	7.1.2 Carico accidentale .....	10
	7.1.3 Spinta attiva in presenza di coesione .....	10
	7.1.4 Metodo di valutazione della spinta sismica .....	10
	7.2 Metodologia di calcolo .....	12
	7.3 Criteri di verifica delle opere .....	14
	7.3.1 Combinazioni di carico.....	14
	7.3.2 Verifiche geotecniche .....	16
	7.3.3 Criteri di verifica strutturale sezioni in cemento armato .....	16
	7.3.4 Verifiche strutturali allo SLU per la paratia.....	19
	7.3.5 Verifiche strutturali allo SLE per la paratia .....	19
<b>8</b>	<b>RISULTATI E VERIFICHE PARATIE .....</b>	<b>19</b>
	8.1 Sezione paratia di pali libera L=16m.....	20
	8.1.1 Parametri geotecnici di progetto .....	20
	8.1.2 Fasistica di modellazione.....	20
	8.1.3 Risultati.....	21
	8.1.4 Verifica delle travi di ripartizione .....	23
	8.1.5 Verifiche strutturali pali della paratia .....	24
	8.2 Sezione paratia di pali libera L=14m.....	27
	8.2.1 Parametri geotecnici di progetto .....	27
	8.2.2 Fasistica di modellazione.....	27
	8.2.3 Risultati.....	28
	8.2.4 Verifica delle travi di ripartizione .....	30
	8.2.5 Verifiche strutturali pali della paratia .....	32



<b>9</b>	<b>APPENDICE A: ANALISI PARATIE. TABULATI DI CALCOLO PARATIE.....</b>	<b>36</b>
9.1	Sezione paratia di pali libera L=16m.....	36
9.2	Sezione paratia di pali libera L=14m.....	72

## 1 PREMESSA

La presente relazione riporta il dimensionamento delle paratie definitive del RAMO CALL'ENTRATA SUD dello svincolo di interconnessione autostradale di Santa Teresa Di Rivadell'autostrada A18 Messina – Catania previste nel P.E. e corrispondenti collegamenti alla viabilità ordinaria.

In particolare nel presente documento sono stati affrontati i seguenti aspetti:

- breve richiamo delle condizioni geotecniche del sito;
- descrizione delle opere in progetto;
- dimensionamento e verifiche strutturali e geotecniche delle opere.

## 2 NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Nell'eseguire il dimensionamento delle opere di cui alla presente relazione, si è fatto riferimento alla seguente normativa tecnica:

[N\_01] D.M. 17.01.2018 Norme tecniche per le costruzioni.

[N\_02] Circolare n. 7 del 21/01/2019. "Istruzioni per l'applicazione delle Norme tecniche per le costruzioni di cui al D.M. del 17/01/2018.

### 3 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI

Le verifiche nel seguito esposte tengono conto dei seguenti materiali per la realizzazione delle sottostrutture.

#### 3.1 Resistenze di progetto

##### 3.1.1 Calcestruzzo pali C28/35

$R_{ck} = 35 \text{ MPa}$	resistenza caratteristica cubica a 28 giorni
$f_{ck} = 28 \text{ MPa}$	resistenza caratteristica cilindrica a 28 giorni
$f_{cm} = f_{ck} + 8 = 36 \text{ MPa}$	resistenza cilindrica valore medio
$f_{ctm} = 0.30 \cdot f_{ck}^{2/3} = 2.77 \text{ MPa}$	resistenza media a trazione semplice (assiale)
$f_{ctk} = 0.7 \cdot f_{ctm} = 1.93 \text{ MPa}$	resistenza caratteristica a trazione
$E_{cm} = 22000 [f_{cm}/10]^{0.3} = 32308 \text{ MPa}$	modulo elastico
$\gamma = 25.0 \text{ kN/m}^3$	peso per unità di volume
<u>Resistenze di progetto allo SLU</u>	
$f_{cd} = 0.85 \cdot f_{ck} / \gamma_c = 15.87 \text{ MPa}; \gamma_c = 1.50$	resistenza di progetto a compressione
$f_{ctd} = f_{ctk} / \gamma_c = 1.29 \text{ MPa}$	resistenza di progetto a trazione
<u>Resistenze di progetto allo SLE</u>	
$\sigma_{c,r} = 0.60 \cdot f_{ck} = 16.8 \text{ MPa}$	tensione limite in comb. caratteristica (rara)
$\sigma_{c,f} = 0.45 \cdot f_{ck} = 12.6 \text{ MPa}$	tensione limite in comb. quasi permanente
$\sigma_t = f_{ctm} / 1.2 = 2.31 \text{ MPa}$	tensione limite di fessurazione (trazione)

##### 3.1.2 Calcestruzzo solette cordoli e fodere C 32/40

$R_{ck} = 40 \text{ MPa}$	resistenza caratteristica cubica a 28 giorni
$f_{ck} = 32 \text{ MPa}$	resistenza caratteristica cilindrica a 28 giorni
$f_{cm} = f_{ck} + 8 = 40 \text{ MPa}$	resistenza cilindrica valore medio
$f_{ctm} = 0.30 \cdot f_{ck}^{2/3} = 3.02 \text{ MPa}$	resistenza media a trazione semplice (assiale)
$f_{ctk} = 0.7 \cdot f_{ctm} = 2.12 \text{ MPa}$	resistenza caratteristica a trazione
$E_{cm} = 22000 [f_{cm}/10]^{0.3} = 33346 \text{ MPa}$	modulo elastico
$\gamma = 25.0 \text{ kN/m}^3$	peso per unità di volume
<u>Resistenze di progetto allo SLU</u>	
$f_{cd} = 0.85 \cdot f_{ck} / \gamma_c = 18.1 \text{ MPa}; \gamma_c = 1.50$	resistenza di progetto a compressione
$f_{ctd} = f_{ctk} / \gamma_c = 1.41 \text{ MPa}$	resistenza di progetto a trazione
<u>Resistenze di progetto allo SLE</u>	
$\sigma_{c,r} = 0.60 \cdot f_{ck} = 19.2 \text{ MPa}$	tensione limite in comb. caratteristica (rara)
$\sigma_{c,f} = 0.45 \cdot f_{ck} = 14.4 \text{ MPa}$	tensione limite in comb. quasi permanente
$\sigma_t = f_{ctm} / 1.2 = 2.52 \text{ MPa}$	tensione limite di fessurazione (trazione)

##### 3.1.3 Acciaio di armatura B450C

$f_{yk} = 450 \text{ MPa}$	resistenza caratteristica di snervamento
$f_{tk} = 540 \text{ MPa}$	resistenza caratteristica a rottura
$E_s = 210000 \text{ MPa}$	modulo elastico
<u>Resistenza di progetto allo SLU</u>	
$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s = 391 \text{ MPa}; \gamma_s = 1.15$	resistenza di progetto a compressione
<u>Resistenza di progetto allo SLE</u>	

Mandataria



Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO

$$\sigma_{s,r} = 0.80 \cdot f_{yk} = 360 \text{ MPa}$$

tensione limite in comb. rara

## 4 CONDIZIONI GEOTECNICHE

Nel presente capitolo si riporta una breve sintesi delle condizioni geotecniche delle opere in esame. Per maggiori dettagli si rimanda alla Relazione geotecnica generale.

### 4.1 Definizione delle unità geotecniche intercettate

Lungo il tracciato dalle indagini eseguite sono state intercettate le seguenti unità geotecniche:

- Unità S: sabbie medie e sabbie ghiaiose

### 4.2 Parametri geotecnici di progetto

Per le unità interferenti con le opere si assumono i seguenti valori dei parametri caratteristici.

#### Unità S: sabbie medie e sabbie ghiaiose

$\gamma = 19 \div 20 \text{ kN/m}^3$	peso di volume naturale
$c' = 0 \div 5 \text{ kPa}$	coesione drenata
$\varphi' = 35 \div 38^\circ$	angolo di resistenza al taglio
$V_s = 150 \div 500 \text{ m/s}$	velocità delle onde di taglio
$G_o = 40 \div 480 \text{ MPa}$	modulo di deformazione a taglio iniziale (a piccole deformazioni)
$E_o = 110 \div 1200 \text{ MPa}$	modulo di deformazione elastico iniziale (a piccole deformazioni)

### 4.3 Livello falda

La falda si trova ad una profondità tale da non avere interazioni con l'opera di progetto.

## 5 CARATTERIZZAZIONE SISMICA

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

L'opera viene progettata in funzione di una vita nominale pari a 100 anni relativa a “costruzioni con livelli di prestazioni elevati” e rientra nella classe d'uso IV relativa a “reti viarie di tipo A o B, di cui al D.M. 5/11/2001, n. 6792 ”. Moltiplicando la vita nominale per il coefficiente di classe d'uso si valuta il periodo di riferimento per l'azione sismica:

$$V_R = V_N \cdot C_u = 100 \cdot 2 = 200 \text{ anni}$$

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

$$T_R = - \frac{V_R}{\ln(1 - P_{VR})} = - \frac{100}{\ln(1 - 0.10)} = 1898 \text{ anni}$$

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

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

- a<sub>g</sub> accelerazione orizzontale massima al sito;
- F<sub>o</sub> valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale;
- T<sub>C</sub> valore di riferimento per la determinazione del periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

Nel caso in esame, per la determinazione dei parametri di pericolosità sismica da utilizzare per le analisi, si è fatto riferimento al comune di Santa Teresa di Riva, di cui nel seguito si riporta la classificazione sismica nazionale nell'ambito del quale lo stesso ricade:

**FASE 1. INDIVIDUAZIONE DELLA PERICOLOSITÀ DEL SITO**

Ricerca per coordinate

LONGITUDINE: 15.3685      LATTITUDINE: 37.948

Ricerca per comune

REGIONE: Sicilia      PROVINCIA: Messina      COMUNE: Santa Teresa di Riv.

Elaborazioni grafiche

Grafici spettri di risposta

Variabilità dei parametri

Elaborazioni numeriche

Tabella parametri

Nodi del reticolo intorno al sito



Reticolo di riferimento



Controllo sul reticolo

Sito esterno al reticolo

Interpolazione su 3 nodi

Interpolazione corretta

Interpolazione

superficie rigata

La "Ricerca per comune" utilizza le coordinate ISTAT del comune per identificare il sito. Si sottolinea che all'interno del territorio comunale le azioni sismiche possono essere significativamente diverse da quelle così individuate e si consiglia, quindi, la "Ricerca per coordinate".

INTRO
FASE 1
FASE 2
FASE 3

**Figura 1: Localizzazione del punto di riferimento per la valutazione dei parametri di pericolosità sismica nel reticolo della Classificazione sismica nazionale**

Con riferimento allo stato limite di Verifica SLV, si determinano pertanto per il punto in esame, e per un periodo di ritorno dell'azione sismica  $T_R = 1998$  anni, i seguenti parametri di pericolosità sismica:

STATO LIMITE	$T_R$ [anni]	$a_g$ [g]	$F_0$ [-]	$T_{C^*}$ [s]
SLO	120	0.1277	2.3616	0.3119
SLD	201	0.1634	2.3885	0.3228
SLV	1998	0.4198	2.4759	0.4036
SLC	3900	0.4653	2.4808	0.4178

**Tabella 1: parametri sismici Santa Teresa di Riva (ME)**

Ai fini della definizione dell'azione sismica di progetto, si rende infine necessario valutare l'effetto della risposta sismica locale mediante specifiche analisi. In assenza di tali analisi, si può fare riferimento ad un approccio semplificato, che si basa sull'individuazione delle categorie di sottosuolo e categorie topografiche di riferimento

Relativamente alla definizione della categoria di sottosuolo sismica, sono state reperite indagini sismiche Masw, i cui risultati sono riportati nella Relazione geologica e idrogeologica. Quindi per i terreni, dalle indagini sismiche attualmente disponibili, si attribuisce una **Categoria di sottosuolo C** - Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti con profondità del substrato superiori a 30 m, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi tra 180 m/s e 360 m/s.

La topografia dell'area e delle zone circostanti permettono di definire, la **Categoria topografica T1** - Superfici pianeggianti, pendii e rilievi isolati con inclinazione media  $< 15^\circ$ .

Nel caso in esame si è dunque ottenuto per lo stato limite SLV:



ag (g)				0.4198
F0				2.4759
T*c				0.4036
Ss				1.0764
St				1
Cc				1.4165

Latitudine	<input type="text" value="37.949"/>	Longitudine	<input type="text" value="15.371"/>	Santa Teresa di Riva (ME)
	37° 56' 56.4" N		15° 22' 15.6" E	<input type="button" value="Maps"/>
Vita nominale (anni)	<input type="text" value="100"/>	Classe d'uso	<input type="text" value="IV"/>	Cu 2
Stato Limite	<input type="text" value="SLV"/>	Cat. Sottosuolo	<input type="text" value="C"/>	Cat. topografica <input type="text" value="T1"/>

**Figura 2: riepilogo parametri sismici allo SLV**

## 6 DESCRIZIONE DELLE OPERE E SCELTE TIPOLOGICHE

In corrispondenza dello svincolo di interconnessione autostradale di Santa Teresa Di Rivadell'autostrada A18 Messina - Catania è prevista la realizzazione di diverse opere tra cui paratie di pali.

Nello specifico sono state dimensionate le paratie di pali in corrispondenza della seguente progressiva dello svincolo stesso da km 0+004.61 a km. 0+021.08.

Delle suddette sono state analizzate le sezioni di calcolo ritenute le più rappresentative in funzione dell'altezza di scavo, delle geometrie e dei carichi al contorno.

In particolare sono state analizzate 2 sezioni di calcolo della porzione di paratia di pali in corrispondenza del ramo C - rampa entrata asse sud (prospetto A FIG.3):

- Sezione S1: costituita da pali Ø1000mm, interasse 1.2 m, lunghezza L= 16 m, con cordolo in sommità in c.a.
- Sezione S1: costituita da pali Ø1000mm, interasse 1.2 m, lunghezza L= 14 m, con cordolo in sommità in c.a.

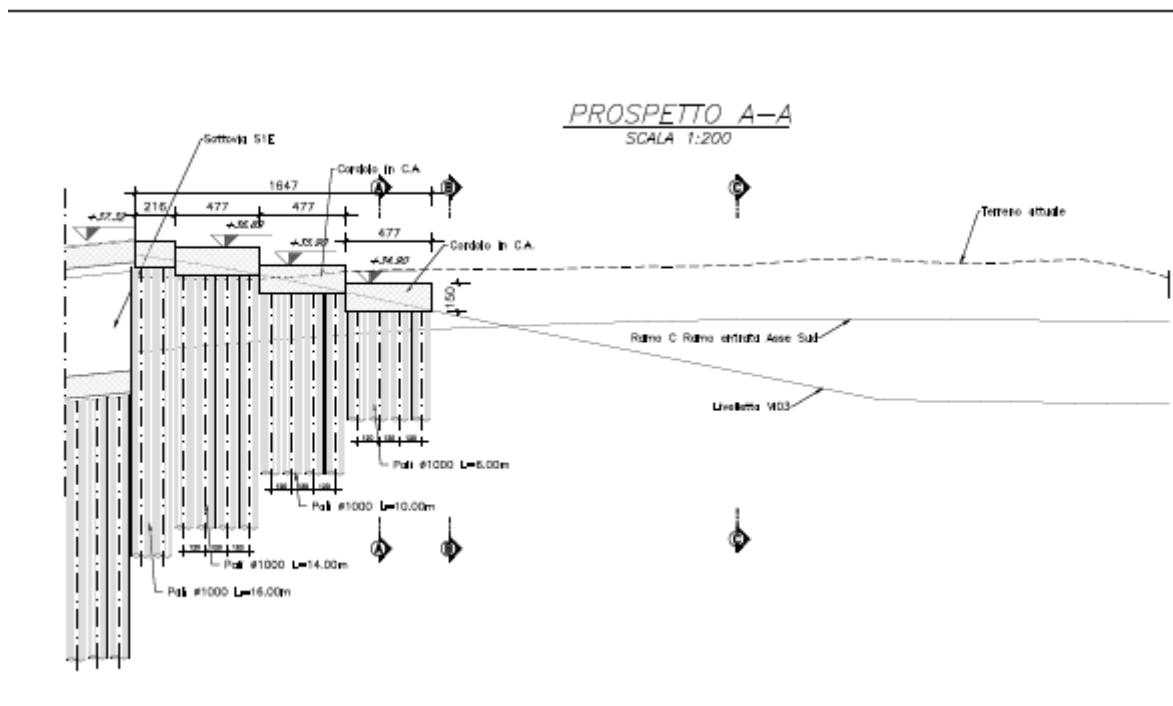
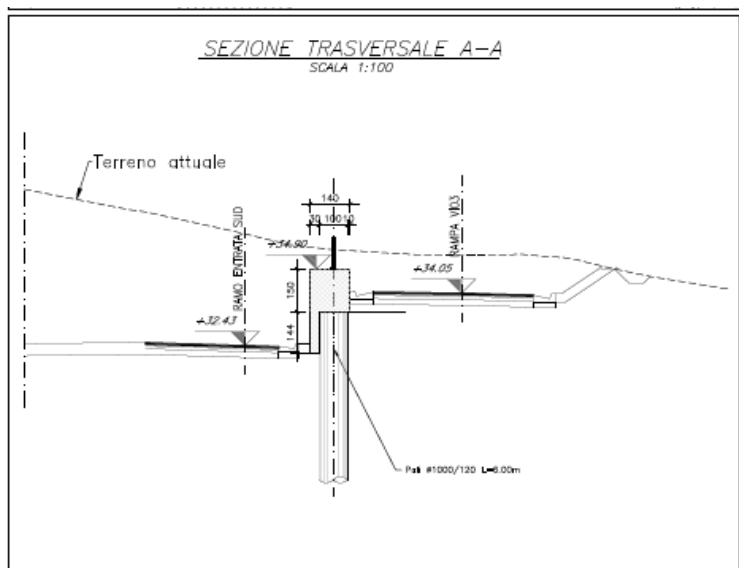


Figura 3 – Paratia di pali

## 7 METODOLOGIA DI CALCOLO DELL'OPERA DI SOSTEGNO

Nel presente capitolo sono descritte l'analisi dei carichi, la metodologia di calcolo ed i criteri di verifica delle opere.

### 7.1 Analisi dei carichi

#### 7.1.1 Spinta delle terre

La spinta sulla parete si determina come risultante delle pressioni orizzontali calcolate come:

$$\sigma_h = \sigma_v \cdot K \cdot \cos \delta$$

dove:

$\sigma_h$  = pressione orizzontale;

$\sigma_v$  = pressione verticale;

K = coefficiente di spinta dello strato di calcolo;

$\delta$  = coeff. di attrito terreno-parete;

La pressione verticale è data dal peso del terreno sovrastante:

in termini di tensioni totali:

$$\sigma_v = \gamma z$$

$\gamma$  = peso dell'unità di volume del terreno

z = generica quota di calcolo della pressione a partire dal piano campagna

in termini di tensioni efficaci in assenza di filtrazione:

$$\sigma_v = \gamma' z$$

$\gamma'$  = peso dell'unità di volume efficace del terreno

in termini di tensioni efficaci in presenza di filtrazione:

$$\sigma_v = [\gamma - \gamma_w(1 + lw)] z$$

lw = gradiente idraulico.

#### *Coefficiente di spinta a riposo*

Il coefficiente di spinta a riposo normal – consolidato può essere valutato come:

$$K_0^{NC} = 1 - \text{sen}(\phi'_{peak}) \quad \text{nelle sabbie}$$

Il coefficiente di spinta a riposo, nel caso di deposito sovraconsolidato, viene stimato dalla relazione seguente:

$$K_0 = K_0^{NC} \cdot OCR^n$$

con n = 0.5 come valore tipico valido sia per argille che per sabbie.

I coefficienti di spinta attiva  $K_a$  e passiva  $K_p$ , corrispondenti alle condizioni di equilibrio limite attivo e passivo; essi possono essere calcolati automaticamente dal programma o definiti dall'utente in funzione delle esigenze.

Tali coefficienti sono funzione dei seguenti parametri:

- angolo di resistenza a taglio del terreno;
- angolo di attrito muro – terreno;

- angolo di inclinazione del piano campagna rispetto all'orizzontale.

Nel caso in oggetto i coefficienti di spinta attiva sono stati calcolati automaticamente dal programma di calcolo Paratie Plus, considerando  $\delta' = 0.66 \cdot \varphi'$ .

### 7.1.2 Carico accidentale

Le eventuali azioni accidentali dovute alla presenza di viabilità a monte dell'opera, sono state tenute in conto con un carico verticale uniformemente distribuito agente a monte della paratia valutato in relazione alla distribuzione dei carichi stradali (Q1k e q1k) di norma, opportunamente distribuiti in direzione longitudinale tenuto conto dell'altezza dell'opera e della distanza della viabilità dall'opera stessa.

**In particolare, è stato considerato un carico stradale a monte di 30KPa.**

### 7.1.3 Spinta attiva in presenza di coesione

Nel caso di regime di spinta attivo, la presenza della coesione comporta una controspinta sulla parete, che vale:

$$\sigma_h = -2 \cdot c \cdot \sqrt{K_a}$$

essendo c la coesione dello strato.

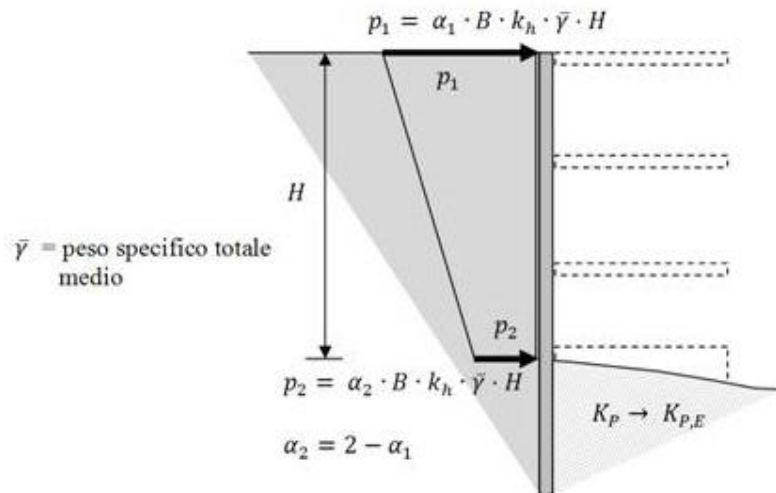
### 7.1.4 Metodo di valutazione della spinta sismica

In condizioni sismiche l'entità e la distribuzione delle spinte del terreno sulla parete dipendono dall'intensità del sisma, dalla risposta locale del terreno di fondazione, dalla deformabilità dell'opera.

Il D.M. 14 Gennaio 2008 "Nuove norme tecniche per le costruzioni", consente l'utilizzo di metodi pseudostatici in cui l'azione sismica è definita mediante una accelerazione equivalente costante nello spazio e nel tempo. In sede di progettazione viene utilizzato il metodo pseudostatico di Mononobe-Okabe, specializzato con le ipotesi di Seed & Whitman (1970) circa la determinazione del coefficiente B, potendo far riferimento all'ipotesi di opera flessibile in relazione alle condizioni di vincolo presenti. Questo metodo consente la determinazione di un incremento di spinta sismica da applicare all'opera.

Esso è basato sull'equilibrio limite globale di un cuneo di terreno soggetto alle forze indotte dal sisma, ipotizzando che l'opera possa subire movimenti tali da produrre nel terreno retrostante un regime di spinta attiva e che il terreno interno al cuneo di spinta si comporta come un corpo rigido, per cui le componenti verticali ed orizzontali dell'azione sismica sono considerate costanti in tutti i punti della massa.

Il modello citato prevede la valutazione delle sovraspinte sismiche sull'opera come funzione dell'accelerazione ridotta  $k_h$  (coefficiente sismico orizzontale), come di seguito descritto:



Nel caso specifico si è assunto in particolare

$\alpha_1 = \alpha_2 = 1$  (distribuzione di pressioni uniforme lungo la paratia)

$H$  = intera altezza della paratia (tratto interrato + tratto fuori terra)

$B = 0.375$  (Seed & Whitman)

In particolare la spinta sismica SE (statica + dinamica) vale:

$$S_E = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot H^2 \cdot (1 \pm k_v) \cdot K'_a$$

dove se  $\eta \leq \varphi - q$ :

$$K'_a = \frac{\sin^2(\eta + \varphi - \theta)}{\cos \theta \cdot \sin^2 \eta \cdot \sin(\eta - \delta - \theta) \cdot \left[ 1 + \left( \frac{\sin(\varphi + \delta) \cdot \sin(\varphi - \varepsilon - \theta)}{\sin(\varphi - \delta - \theta) \cdot \sin(\eta + \varepsilon)} \right)^{0.5} \right]^2}$$

altrimenti se  $\eta > \varphi - \theta$ :

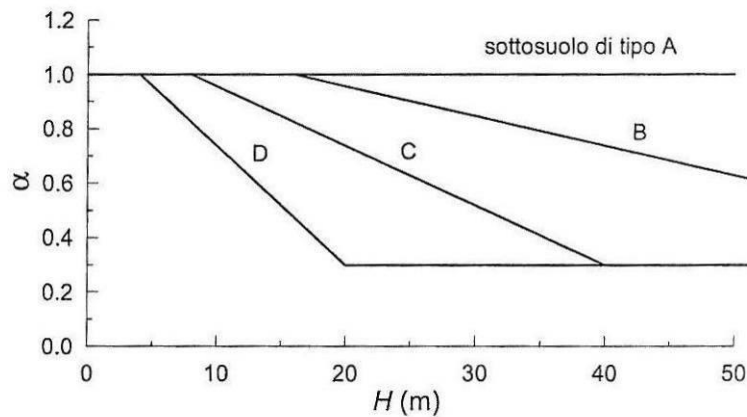
$$K'_a = \frac{\sin^2(\eta + \varphi - \theta)}{\cos \theta \cdot \sin^2 \eta \cdot \sin(\eta - \theta - \delta)}$$

essendo:

- $\eta$  = angolo tra intradosso parete e la verticale;
- $\theta$  = angolo definito come ;
- $K_h = \alpha \cdot \beta \cdot \frac{a_{\max}}{g}$  = coefficiente di intensità sismica orizzontale;
- $K_v = 0.5 \cdot K_h$  = coefficiente di intensità sismica verticale;
- $g$  = accelerazione di gravità;
- $a_{\max} = S_S S_T a_{\max}$  = accelerazione di picco massima;
- $S_S$  = coefficiente di amplificazione stratigrafica;
- $S_T$  = coefficiente di amplificazione topografica;
- $a_g$  = accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido;
- $\alpha$  = coefficiente che tiene conto della deformabilità dei terreni interagenti con l'opera;

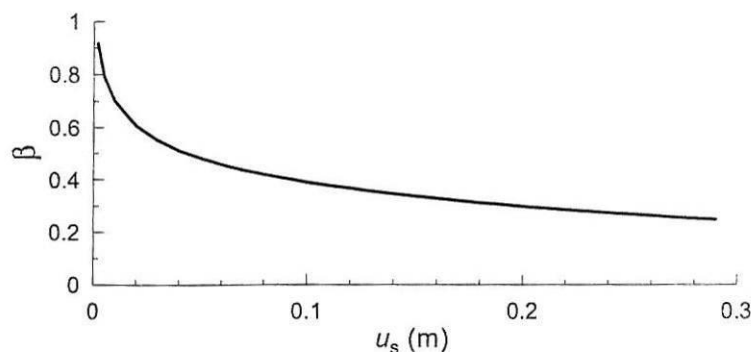
- $\beta$  = coefficiente che tiene conto della capacità dell'opera di subire spostamenti senza significative cadute di resistenza.

Il coefficiente  $\alpha$  può essere ricavato a partire dall'altezza complessiva  $H$  della paratia e dalla categoria di sottosuolo mediante il diagramma seguente ed è stato assunto pari a 0.84:



**Figura 4 - Diagramma per la valutazione del coefficiente di deformabilità  $\alpha$**

Il coefficiente  $\beta$  può essere ricavato attraverso il diagramma seguente, in funzione del massimo spostamento  $u_s$  che l'opera può tollerare senza riduzioni di resistenza. Considerando uno spostamento massimo della paratia sotto sisma pari a 0.02m, esso è stato assunto pari a 0.73:



**Figura 5 - Diagramma per la valutazione del coefficiente di spostamento  $\beta$**

Deve risultare comunque che:

$$u_s \leq 0.005 \cdot H$$

$$\alpha \cdot \beta \geq 0.2$$

## 7.2 Metodologia di calcolo

Le analisi di stabilità locale delle opere di sostegno e quelle per la valutazione delle sollecitazioni negli elementi resistenti, sono state condotte mediante l'ausilio del codice di calcolo PARATIE PLUS 20.

In tale codice la schematizzazione dell'interazione tra paratia e terreno avviene considerando:

- la paratia come una serie di elementi il cui comportamento è caratterizzato dalla rigidità flessionale  $EJ$ ;

- il terreno come una serie di molle di tipo elasto-plastico connesse ai nodi della paratia.

Questo modello numerico consente una simulazione del comportamento del terreno adeguata agli scopi progettuali. In particolare vengono superate le limitazioni dei più tradizionali metodi dell'equilibrio limite, non idonei a seguire il comportamento della struttura al variare delle configurazioni di carico, delle fasi esecutive e di esercizio.

Nel caso in esame, in una generica fase di calcolo dell'analisi di interazione tra paratia e terreno, la soluzione dipende dal percorso tenso-deformativo seguito dagli elementi schematizzanti il terreno nelle fasi precedenti; dalle variazioni di spinta o reazione del terreno indotte dalla progressione degli scavi, dall'inserimento di tiranti, dalle variazioni delle condizioni idrostatiche e di sovraccarico, etc.

La realizzazione dello scavo sostenuto da una paratia viene seguita in tutte le varie fasi attraverso un'analisi statica incrementale: ogni passo di carico coincide con una ben precisa configurazione caratterizzata da una certa quota di scavo, da un certo insieme di tiranti applicati, da una ben precisa disposizione di carichi applicati.

Poiché il comportamento degli elementi finiti è di tipo elasto-plastico, ogni configurazione dipende in generale dalle configurazioni precedenti e lo sviluppo di deformazioni plastiche ad un certo passo condiziona la risposta della struttura nei passi successivi. La soluzione ad ogni nuova configurazione (step) viene raggiunta attraverso un calcolo iterativo alla Newton-Raphson (Bathe, 1996).

La legge costitutiva, rappresentativa del comportamento elasto-plastico del terreno, è identificata dai parametri di spinta e di deformabilità del terreno.

I parametri di spinta del terreno sono:

- il coefficiente di spinta a riposo  $K_0$ , corrispondente alla condizione iniziale indeformata, calcolato mediante l'espressione  $K_0 = 1 - \sin \varphi'$ ;
- i coefficienti di spinta attiva  $K_a$  e passiva  $K_p$ , corrispondenti alle condizioni di equilibrio limite attivo e passivo, calcolati rispettivamente mediante le espressioni di Coulomb, Caquot e Kerisel, tenendo conto di un angolo di attrito tra terreno e paratia pari a  $2/3$  dell'angolo di attrito del terreno stesso.
- i parametri di deformabilità del terreno, che compaiono nella definizione della rigidità delle molle, sono assegnati sulla base dei valori di modulo di Young ( $E$ ) dei vari strati, tenendo conto della diversa rigidità in fase di carico vergine oppure di scarico e ricarico. In particolare, il modulo di ricarico è assunto pari al doppio del modulo vergine.

Le componenti di sforzo verticale ed orizzontale vengono intese come sforzi principali. Viene introdotta una funzione di plasticità dipendente da esse, che definisce i confini di una regione entro la quale è determinato lo stato tensionale. A seconda dello stato in cui l'elemento si trova, questo reagisce con differenti caratteristiche di rigidità. Sono possibili tre situazioni:

- Fase elastica: l'elemento si comporta elasticamente; questa fase corrisponde ad una porzione di terreno in fase di scarico-ricarico, sollecitato a livelli di sforzo al di sotto dei massimi livelli precedentemente sperimentati e viene identificata con la sigla UL-RL (Unloading-Reloading).
- Fase incrudente: l'elemento viene sollecitato a livelli di tensione mai prima sperimentati; la fase incrudente è identificata dalla sigla V - C (Virgin Compression).
- Collasso: il terreno è sottoposto ad uno stato di sollecitazione coincidente con i limiti minimo o massimo dettati dalla resistenza del materiale; questa fase corrisponde a quelle che solitamente vengono chiamate condizioni di spinta attiva o passiva; il collasso viene identificato attraverso la parola Active o Passive.

Nel caso di applicazione di un tirante, lo step di installazione dello stesso viene preceduto da una fase nella quale lo scavo è approfondito appena al di sotto della quota di inserimento dell'ancoraggio. In questo modo il vero processo realizzativo è simulato in modo abbastanza fedele.

### 7.3 Criteri di verifica delle opere

Il progetto e la verifica della paratia richiede la verifica dei seguenti stati limite:

SLU di tipo geotecnico (GEO) e di tipo idraulico (UPL e HYD):

- collasso per rotazione intorno ad un punto dell'opera (moto rigido) (GEO);
- collasso per carico limite verticale (GEO);
- sfilamento di uno o più ancoraggi (GEO);
- instabilità di fondo scavo in terreni a grana fine in condizioni non drenate (UPL);
- instabilità del fondo scavo per sollevamento (UPL);
- sifonamento del fondo scavo (HYD);
- instabilità globale dell'insieme terreno-opera (GEO);

SLU di tipo strutturale (STR):

- raggiungimento della resistenza di uno o più ancoraggi;
- raggiungimento della resistenza di uno o più puntoni o del sistema di contrasto;
- raggiungimento della resistenza strutturale della paratia.

Per ognuno degli stati limite sopra definiti si adotteranno le combinazioni di carico definite nei paragrafi di seguito.

#### 7.3.1 Combinazioni di carico

Combinazioni di carico allo Stato limite ultimo – SLU

Per ogni stato limite ultimo deve essere rispettata la condizione:

$$E_d \leq R_d$$

dove  $E_d$  è il valore di progetto dell'effetto delle azioni:

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

e dove  $R_d$  è il valore di progetto della resistenza del sistema geotecnico:

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

Effetto delle azioni e della resistenza sono espresse in funzione delle azioni di progetto  $E_d = F_k \cdot \gamma_E$ , dei parametri di progetto  $X_k / \gamma_M$  e della geometria di progetto  $a_d$ . Nella formulazione della resistenza appare esplicitamente il coefficiente  $\gamma_R$  che opera direttamente sulla resistenza.

La verifica della suddetta condizione deve essere effettuata impiegando diverse combinazioni di gruppi di coefficienti parziali, rispettivamente definiti per le azioni (A1 e A2), per i parametri geotecnici (M1 e M2) e per le resistenze (R1, R2 ed R3).

Nella seguente tabella si riportano i coefficienti parziali indicati dalla normativa (moltiplicativi per le azioni e riduttivi per i parametri di resistenza del terreno).



I coefficienti parziali  $\gamma_R$  da applicare alle resistenze caratteristiche relativamente ad ogni singolo SLU precedentemente analizzato sono di seguito indicati:

**Tabella 2 - Coefficienti parziali delle azioni e dei terreni**

Combinazioni per analisi statiche SLU							
	Azioni ( $\gamma_F$ )				Proprietà del terreno ( $\gamma_M$ )		
	Permanenti		Variabili		$\tan\varphi'$	$c'$	$C_u$
	Sfavorevoli	Favorevoli	Sfavorevoli	Favorevoli			
STR (A1+M1)	1.3	1.0	1.5	0.0	1.00	1.00	1.00
GEO (A2+M2)	1.0	1.0	1.3	0.0	1.25	1.25	1.40

I coefficienti parziali  $\gamma_R$  da applicare alle resistenze caratteristiche relativamente ad ogni singolo SLU precedentemente analizzato sono di seguito indicati:

**Tabella 3 - Coefficienti parziali per le verifiche agli SLU**

Verifica	Coefficiente	
Raggiungimento della resistenza in uno o più ancoraggi	$\gamma_R=1.0$	
Raggiungimento della resistenza strutturale della paratia	$\gamma_R=1.0$	
Collasso per rotazione intorno ad un punto dell'opera	$\gamma_R=1.0$	
Instabilità del fondo scavo per sollevamento	$\gamma_R=1.0$	
Sfilamento di uno o più ancoraggi	Temporanei	$\gamma_R=1.1$
	Permanenti	$\gamma_R=1.2$

#### Combinazioni di carico agli Stati limite di esercizio - SLE

Le opere ed i sistemi geotecnici devono essere verificati nei confronti degli stati limite di esercizio. Per ciascuno stato limite di esercizio deve essere rispettata la condizione:

$$E_d \leq C_d$$

dove  $E_d$  è il valore di progetto dell'effetto delle azioni e  $C_d$  è il prescritto valore limite dell'effetto delle azioni.

Nello specifico le analisi S.L.E. consentono di valutare gli spostamenti dell'opera per verificarne la compatibilità con la funzionalità attesa per l'opera stessa.

Secondo quanto prescritto dalle N.T.C., l'analisi allo Stato Limite di Esercizio viene condotta mantenendo pari all'unità i vari coefficienti parziali definiti per le verifiche a S.L.E., sia per quanto concerne le azioni che per i parametri di resistenza secondo le seguenti combinazioni di carico:

Combinazione caratteristica rara  $G_1 + G_2 + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$

Combinazione frequente  $G_1 + G_2 + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$

Combinazione quasi permanente  $G_1 + G_2 + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$

I coefficienti di combinazione  $\psi$  assumono i seguenti valori:

$$\psi_0 = \psi_1 = 0.75;$$

$$\psi_2 = 0$$

### Modello geometrico di riferimento (NTC 2018)

Secondo quanto prescritto da normativa vigente al paragrafo 6.5.2.2 (modello geometrico di riferimento), il calcolo dell'opera di sostegno deve essere eseguito incrementando l'altezza di scavo di una quantità pari al minore dei seguenti valori:

- 10% dell'altezza di terreno da sostenere nel caso di opere a sbalzo;
- 10% della differenza di quota tra il livello inferiore di vincolo e il fondo scavo nel caso di opere vincolate;
- 0.50 m.

Per la sezione della galleria artificiale si è tenuto conto del 10% della differenza di quota tra il livello inferiore di vincolo e il fondo scavo nel caso di opera vincolata. Mentre per la sezione della paratia tirantata si è considerato una maggiorazione dello scavo di 0.5 m.

### 7.3.2 Verifiche geotecniche

Nelle verifiche agli stati limite ultimi per il dimensionamento geotecnico (GEO) si considera lo sviluppo di meccanismi di collasso determinati dalla mobilitazione della resistenza del terreno e, specificatamente, dal raggiungimento delle condizioni di equilibrio limite nel terreno interagente con la paratia. L'analisi sarà condotta con riferimento alla Combinazione 2 (A2+M2+R1), nella quale i parametri di resistenza del terreno sono ridotti tramite i coefficienti parziali del gruppo M2, i coefficienti  $\gamma_R$  sulla resistenza globale (R1) sono unitari e le sole azioni variabili sono amplificate con i coefficienti del gruppo A2. I parametri di resistenza di progetto sono perciò inferiori a quelli caratteristici e di conseguenza il valore di progetto delle spinte attiva e passiva risultano rispettivamente maggiore e minore, se riferiti a quelli calcolati con i parametri caratteristici.

#### Collasso per rotazione intorno ad un punto dell'opera

La verifica all'equilibrio globale alla rotazione viene implicitamente soddisfatta mediante l'analisi di interazione terreno struttura, condotta mediante il programma di calcolo PARATIE Plus 20.0, che nell'analizzare il sistema di sollecitazioni e deformazioni verifica tutte le condizioni di equilibrio del sistema.

### 7.3.3 Criteri di verifica strutturale sezioni in cemento armato

Le verifiche di resistenza delle sezioni sono eseguite secondo il metodo semiprobabilistico agli stati limite. I coefficienti di sicurezza adottati sono:

- coefficiente parziale di sicurezza per il calcestruzzo: 1,50;
- coefficiente parziale di sicurezza per l'acciaio in barre: 1,15.

### Verifiche agli stati limite ultimi per pressoflessione e taglio

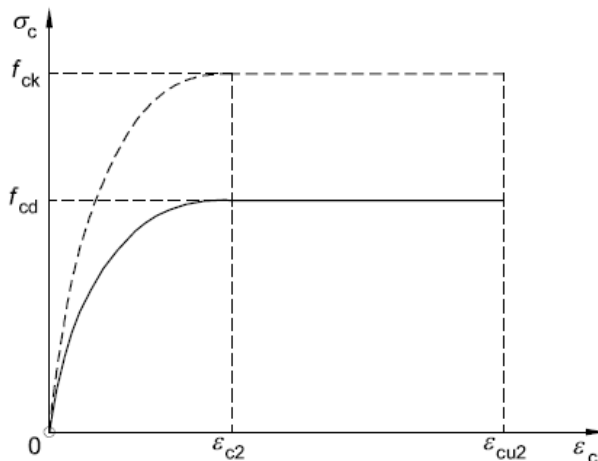
Per il calcolo della resistenza delle sezioni si assumono le seguenti ipotesi:

conservazione delle sezioni piane con assenza di scorrimento relativo tra acciaio e calcestruzzo;

- deformazione limite nel calcestruzzo pari al 3,5‰;

- deformazione limite nell'acciaio ordinario pari al 10‰.

Per quanto attiene la legge  $\sigma$ - $\varepsilon$  del calcestruzzo si utilizza una curva parabola-rettangolo, considerando solo la porzione compressa. Il vertice della parabola corrisponde ad una deformazione di -2‰, mentre l'estremità del tratto orizzontale ha ascissa pari al -3,5‰.



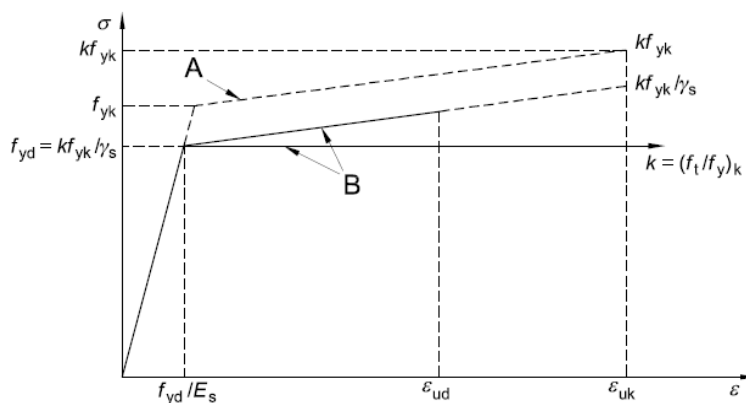
**Figura 6 - Legame costitutivo di progetto del calcestruzzo**

L'ordinata massima del diagramma è pari alla resistenza a compressione di progetto:

$$f_{cd} = 0,85 \cdot \frac{f_{ck}}{\gamma_c} = 18,81 \text{ MPa.}$$

Per l'acciaio dell'armatura ordinaria si impiega una bilatera simmetrica rispetto all'origine, con ordinata massima e minima pari a  $f_{yd}$  e modulo elastico di 200000 MPa:

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s} = \frac{450}{1,15} = 391,30 \text{ MPa.}$$



**Figura 7 Legame costitutivo di progetto per l'acciaio**

in cui  $k = (f_t / f_y)_k$ , A = caratteristico e B = calcolo

Allo stato limite ultimo, la verifica a pressoflessione è condotta confrontando il momento flettente MEd (derivante dall'analisi) ed il momento resistente MRd della sezione.

Per ogni sezione si verifica che il punto identificativo dello stato di sollecitazione per ciascuna combinazione risulti interno al dominio di rottura e dunque che la verifica porti ad esito positivo. A partire da questo punto, si ipotizza che la rottura possa avvenire mantenendo costante sia lo sforzo normale sia il rapporto dei momenti nelle due direzioni.

La verifica allo stato limite ultimo per azioni di taglio è condotta secondo quanto prescritto dalla norma UNI EN 1992-1-1:2005, per elementi con armatura a taglio verticali.

Si fa, pertanto, riferimento ai seguenti valori della resistenza di calcolo:

$V_{Rd,c} = \max \left\{ \left[ C_{Rd,c} k (100 \rho_1 f_{ck})^{1/3} + k_1 \sigma_{cp} \right] b_w d; (v_{\min} + k_1 \sigma_{cp}) b_w d \right\}$ , resistenza di calcolo dell'elemento privo di armatura a taglio;

$V_{Rd,s} = \frac{A_{sw}}{s} z f_{ywd} \cot \vartheta$ , valore di progetto dello sforzo di taglio che può essere sopportato dall'armatura a taglio alla tensione di snervamento;

$V_{Rd,max} = \frac{\alpha_{cw} b_w z v_1 f_{cd}}{\cot \vartheta + \tan \vartheta}$ , valore di progetto del massimo sforzo di taglio che può essere sopportato dall'elemento, limitato dalla rottura delle bielle compresse.

Nelle espressioni precedenti, i simboli hanno i seguenti significati:

- $k = 1 + \sqrt{\frac{200}{d}} \leq 2,0$  con  $d$  in mm;
- $\rho_1 = \frac{A_{sl}}{b_w d} \leq 0,02$ ;
- $A_{sl}$  è l'area dell'armatura tesa;
- $b_w$  è la larghezza minima della sezione in zona tesa;
- $\sigma_{cp} = \frac{N_{Ed}}{A_c} < 0,2 \cdot f_{cd}$ ;
- $N_{Ed}$  è la forza assiale nella sezione dovuta ai carichi;
- $A_c$  è l'area della sezione di calcestruzzo;
- $C_{Rd,c} = \frac{0,18}{\gamma_c}$ ;
- $k_1 = 0,15$ ;
- $v_{\min} = 0,035 \cdot k^{3/2} \cdot f_{ck}^{1/2}$ ;
- $v = 0,5$  per calcestruzzi fino a C70/85;
- $1 \leq \cot \vartheta \leq 2,5$ ;
- $A_{sw}$  è l'area della sezione trasversale dell'armatura a taglio;
- $s$  è il passo delle staffe;
- $f_{ywd}$  è la tensione di snervamento di progetto dell'armatura a taglio;
- $v_1 = v$  è il coefficiente di riduzione della resistenza del calcestruzzo fessurato per taglio;

- $\alpha_{cw} = 1$  è un coefficiente che tiene conto dell'interazione tra la tensione nel corrente compresso e qualsiasi tensione di compressione assiale.

### Verifica allo stato limite di fessurazione

In funzione delle condizioni del sito in cui sorge l'opera si verifica che il valore limite di apertura della fessura, calcolato per armature poco sensibili, sia maggiore delle dimensioni delle fessure calcolate nel progetto.

Il valore di calcolo di apertura delle fessure  $w_d$  non deve superare i valori nominali  $w_1$ ,  $w_2$ ,  $w_3$  secondo quanto riportato nella Tab 4.1.IV del DM2018. Il valore di calcolo è dato da:

$$w_d = 1.7 w_m$$

dove  $w_m$  rappresenta l'ampiezza media delle fessure.

L'ampiezza media delle fessure  $w_m$  è calcolata come prodotto della deformazione media delle barre d'armature  $\epsilon_{sm}$  per la distanza media delle fessure  $\Delta s_m$ :

$$w_m = \epsilon_{sm} \times \Delta s_m$$

Per il calcolo di  $\epsilon_{sm}$  e  $\Delta s_m$  si fa riferimento ai criteri consolidati nella letteratura tecnica.

### Verifica alle tensioni di esercizio

In funzione delle condizioni del sito in cui sorge l'opera si verifica che il valore limite di tensione agente sul calcestruzzo e sull'acciaio, al variare delle combinazioni agli stati limite di esercizio, risulti inferiore al limite fissato dalla normativa.

#### 7.3.4 Verifiche strutturali allo SLU per la paratia

Nelle verifiche agli stati limite ultimi per il dimensionamento strutturale l'analisi sarà condotta con riferimento all'Approccio 1 (A1+M1+R1 e A2+M2+R1).

##### *Raggiungimento della resistenza strutturale della paratia*

La verifica strutturale dei pali in c.a. sarà soddisfatta se il valore del momento resistente ultimo del palo  $M_{ru}$  e del taglio resistente ultimo  $V_{Rcd}$  risultano maggiori del momento di calcolo agente  $M_d$  e del taglio di calcolo agente  $V_d$ .

#### 7.3.5 Verifiche strutturali allo SLE per la paratia

In corrispondenza delle medesime sezioni sono state effettuate le verifiche sulla massima ampiezza delle fessure secondo le combinazioni di carico definite dalla normativa NTC § 2.5.8 (verifica allo stato limite di fessurazione) e sulle massime tensioni nel calcestruzzo e nelle armature (verifica delle tensioni in esercizio).

In conseguenza alle condizioni ambientali già definite, occorre verificare che l'ampiezza delle fessure  $w_k$  sia al di sotto del valore limite fissato pari a 0.2 mm per la combinazione di carico quasi permanente e 0.3 mm per la combinazione di carico frequente.

## 8 RISULTATI E VERIFICHE PARATIE

Di seguito si riportano le verifiche strutturali e geotecniche condotte per tutte le sezioni sopra descritte (cfr. § 5).

## 8.1 Sezione paratia di pali libera L=16m

### 8.1.1 Parametri geotecnici di progetto

Nella seguente tabella si riportano i parametri geotecnici utilizzati nella modellazione.

**Tabella 4 Caratteristiche meccaniche dei terreni interferenti con lo scavo**

Litotipo	$\gamma$ [kN/m <sup>3</sup> ]	c' [kPa]	$\phi'$ [°]	Evc [kPa]	Eur [kPa]
sabbie medie e sabbie ghiaiose (S)	19	0	35	35000	56000

### 8.1.2 Fasistica di modellazione

Il software Paratie Plus prevede la possibilità di modellare la paratia secondo la tecnica stage by stage; questo consente di riprodurre fedelmente il processo costruttivo dell'opera.

Per la paratia in oggetto è stata adottata la seguente fasistica:

Fase n.	Lavorazioni previste
Fase 0	Inizializzazione delle condizioni litostratigrafiche
Fase 1	Realizzazione della paratia di pali
Fase 2	Scavo fino a quota 2.75 m da p.c.
Fase 3	Scavo fino a quota massima 5.5 m da p.c. ed applicazione del carico accidentale stradale di 30 kPa a monte
Fase 4	Applicazione dell'azione sismica

Nella seguente immagine si riporta la fase di calcolo corrispondente allo scavo massimo.

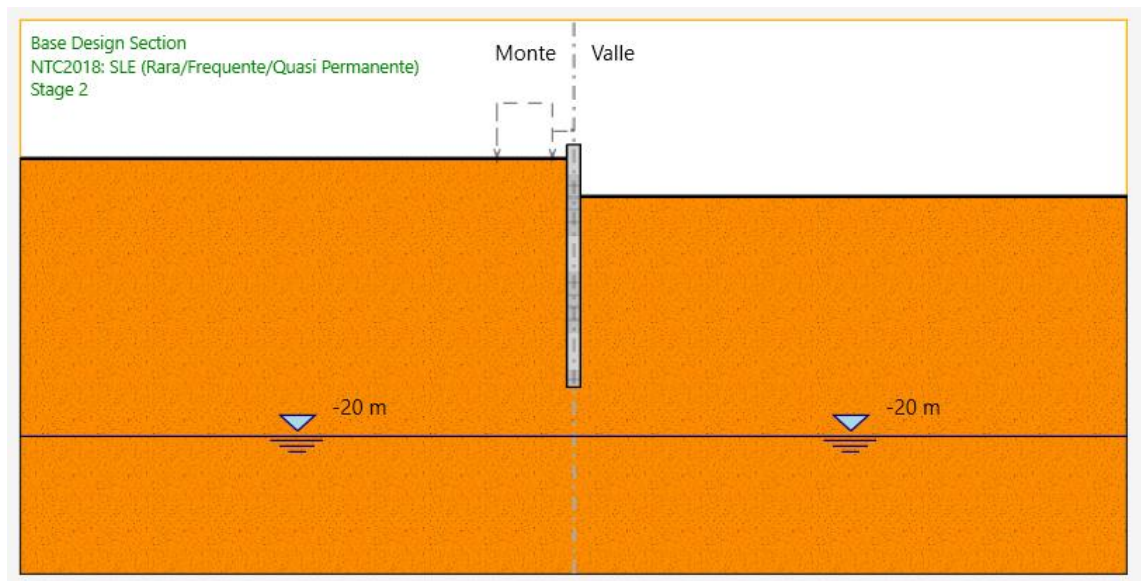


Figura 8 – Fase 3

### 8.1.3 Risultati

Nelle seguenti immagini si riportano i principali risultati dell'analisi in termini di:

- Spostamenti orizzontali della paratia allo SLE;
- Diagrammi di involuppo dei momenti flettenti e tagli allo SLE;
- Diagrammi di involuppo dei momenti flettenti e tagli allo SLU/SLV, con relativa verifica di resistenza tramite calcolo del momento resistente e del taglio resistente e sollecitazione massima sul tirante.

Per i pali della paratia in oggetto si dispongono le seguenti armature:

- Armatura longitudinale: 24Ø30 mm
- Armatura a taglio: Spirale Ø16mm a passo 10 cm.

Lo spostamento massimo in testa alla paratia allo SLE è di 11.7 mm.

Dalle seguenti figure si osserva che i tassi di sfruttamento relativi al taglio e momento sono inferiori dell'unità e in particolare a 0.8. Pertanto, essendo le resistenze a flessione e a taglio maggiori delle massime sollecitazioni di taglio e momento allo SLU, le verifiche strutturali sono soddisfatte.

Nell'appendice di calcolo A sono riportati i tabulati di calcolo completi.

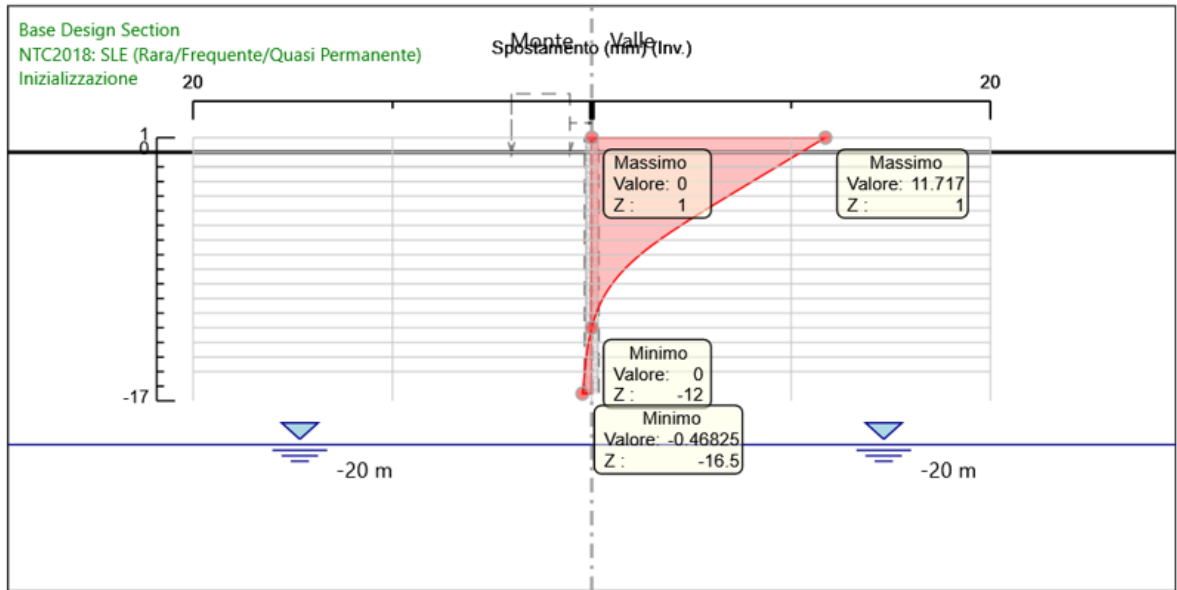


Figura 9 Involupto spostamenti allo SLE.  $|u_{max}|=11.7$  mm

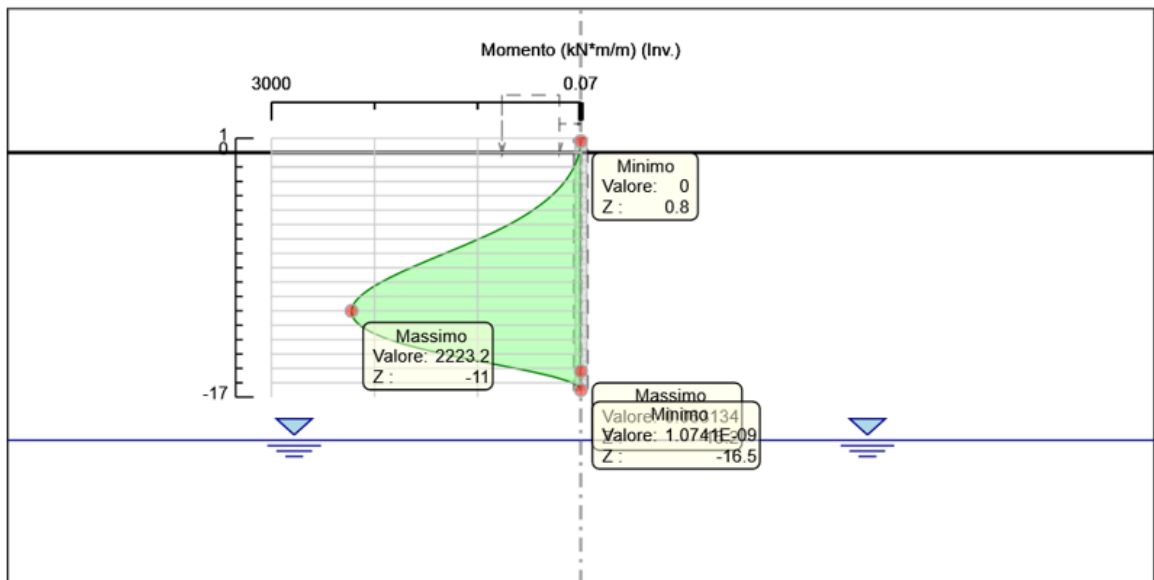


Figura 10 Involupto momento flettente SLU-SLV



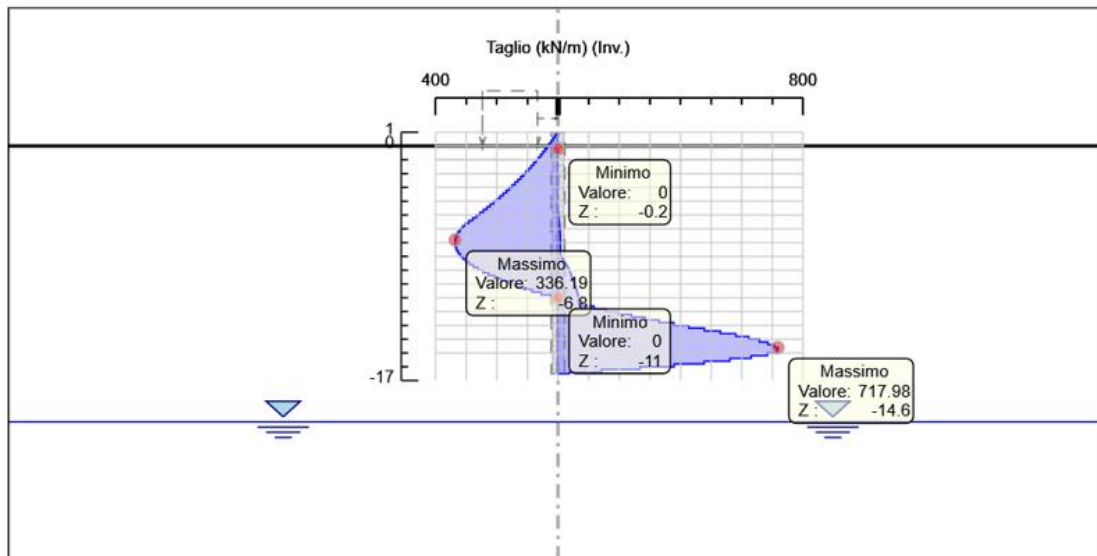


Figura 11 Involucro taglio SLU-SLV

#### 8.1.4 Verifica delle travi di ripartizione

Nel caso di paratie libere, come nel caso in esame, la trave di ripartizione in testa ai pali svolge esclusivamente il compito di collegamento al fine di garantire una migliore collaborazione ed una eguale reazione dei pali alla spinta del terreno a tergo.

Di seguito si riportano i valori del momento e del taglio resistente della sezione in c.a. calcolati tramite il codice VCAslu.

Si prevede un'armatura longitudinale  $\varnothing 30/20\text{mm}$  esternamente ed internamente ed una armatura a taglio costituita da staffe  $\varnothing 16/20\text{mm}$ .

**Titolo :** \_\_\_\_\_

N\* figure elementari  Zoom N\* strati barre  Zoom

N*	b [mm]	h [mm]
1	1500	1500

N*	As [mm <sup>2</sup> ]	d [mm]
1	3534	70
2	3534	1430

**Tipo Sezione**  
 Rettan.re  Trapezi  
 a T  Circolare  
 Rettangoli  Coord.

**Sollecitazioni**  
 S.L.U.  Metodo n

**P.to applicazione N**  
 Centro  Baricentro cls  
 Coord.[mm] xN  yN

**Metodo di calcolo**  
 S.L.U.+  S.L.U.-  
 Metodo n

**Tipo rottura**  
 Lato acciaio - Acciaio snervato

**Tipo flessione**  
 Retta  Deviata

**Materiali**

B450C		C32/40	
$\epsilon_{su}$	67.5 ‰	$\epsilon_{c2}$	2 ‰
$f_{yd}$	391.3 N/mm <sup>2</sup>	$\epsilon_{cu}$	3.5 ‰
$E_s$	200,000 N/mm <sup>2</sup>	$f_{cd}$	18.13
$E_s/E_c$	15	$f_{cc}/f_{cd}$	0.8
$\epsilon_{syd}$	1.957 ‰	$\sigma_{c,adm}$	12.25
$\sigma_{s,adm}$	255 N/mm <sup>2</sup>	$\tau_{co}$	0.7333
		$\tau_{cl}$	2.114

**M<sub>xRd</sub>**  kN m

$\sigma_c$   N/mm<sup>2</sup>  
 $\sigma_s$   N/mm<sup>2</sup>  
 $\epsilon_c$   ‰  
 $\epsilon_s$   ‰  
 d  mm  
 x  x/d   
 $\delta$

**N\* rett.**   
   
 L<sub>0</sub>  mm   
 Precompresso

Figura 12: Momento resistente

Si prevede un'armatura a taglio staffe  $\varnothing 16/20$ mm. Si riporta in seguito la verifica a taglio.

SEZIONE CLS			ARMATURA A TAGLIO				CALCOLO DEI TAGLI RESISTENTI		
h	d	b	$\Phi_{legat}$	Bracci	$A_\phi$	$A_{sw}$	S	$V_{Rsd}$	$V_{Rcd}$
[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[-]	[mm <sup>2</sup> ]	[mm <sup>2</sup> ]	[mm]	[kN]	[kN]
1500	1440	1500	16	2	201	402	200.0	1132.9	10159

Tabella 5: Taglio resistente

### 8.1.5 Verifiche strutturali pali della paratia

La verifica strutturale del palo è stata eseguita direttamente dal programma PARATIE PLUS 20 con le armature precedentemente indicate (armatura longitudinale: 24  $\varnothing 30$ mm, armatura a taglio: Spirale  $\varnothing 16$ mm a passo 10cm) e le massime sollecitazioni derivanti dal calcolo. Di seguito, sono riportate le verifiche allo SLV, con riferimento all'Approccio 1 (A1+M1+R1): la verifica è soddisfatta in quanto i tassi di sfruttamento sono inferiori ad 1.

Si riportano, inoltre, le verifiche delle tensioni di esercizio sul calcestruzzo e sull'acciaio agli SLE, che risultano soddisfatte, essendo anche in questo caso il tasso di sfruttamento in termini tensionali minore di 1.

Infine si riporta la verifica a fessurazione agli SLE, la quale è soddisfatta in quanto l'ampiezza delle fessure è inferiore a 0.3 mm.

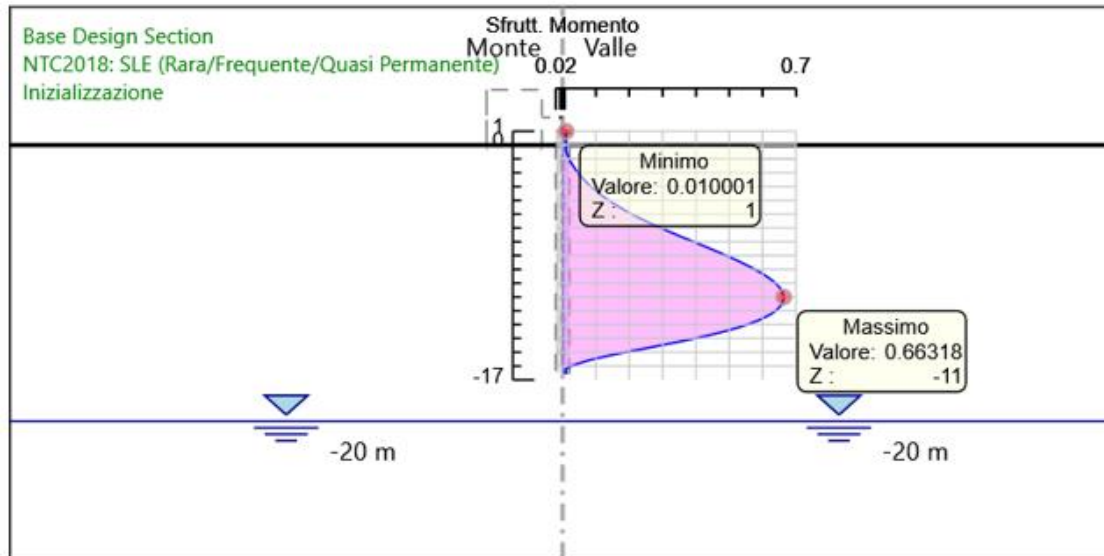


Figura 13: Verifica strutturale palo-tasso di sfruttamento Momento

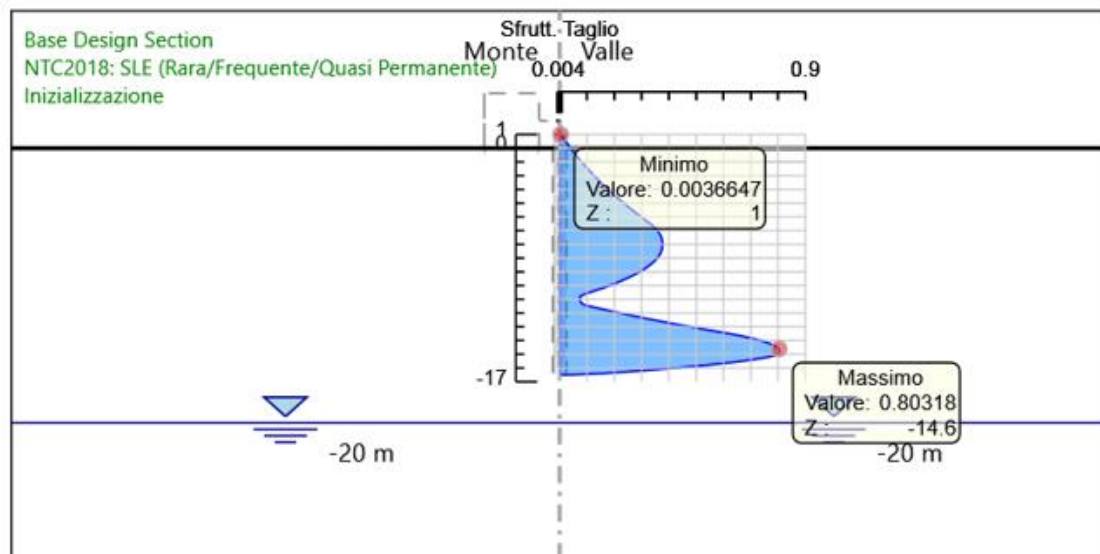


Figura 14 Verifica strutturale palo-tasso di sfruttamento Taglio

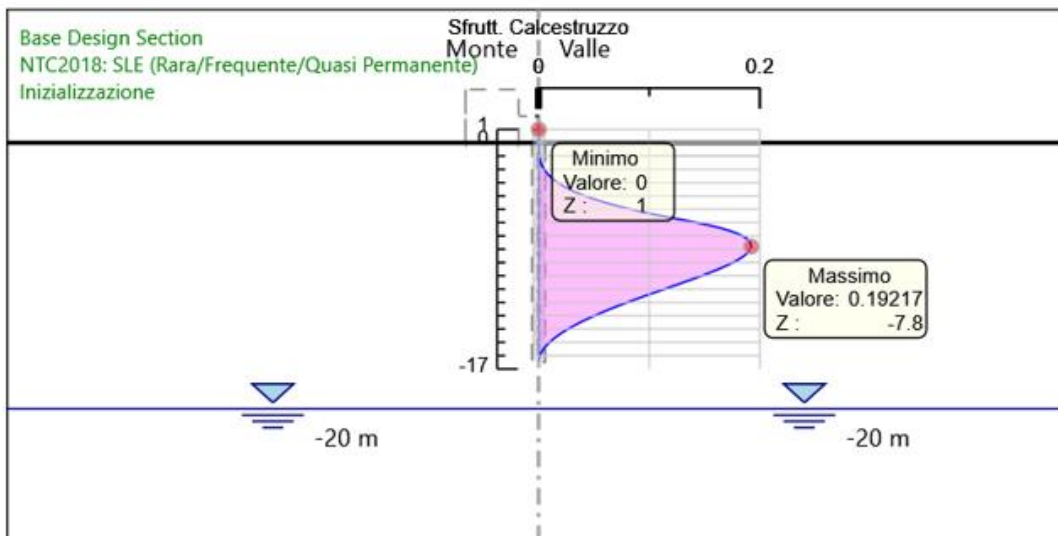


Figura 15 Verifica tensioni di esercizio- tasso di sfruttamento calcestruzzo

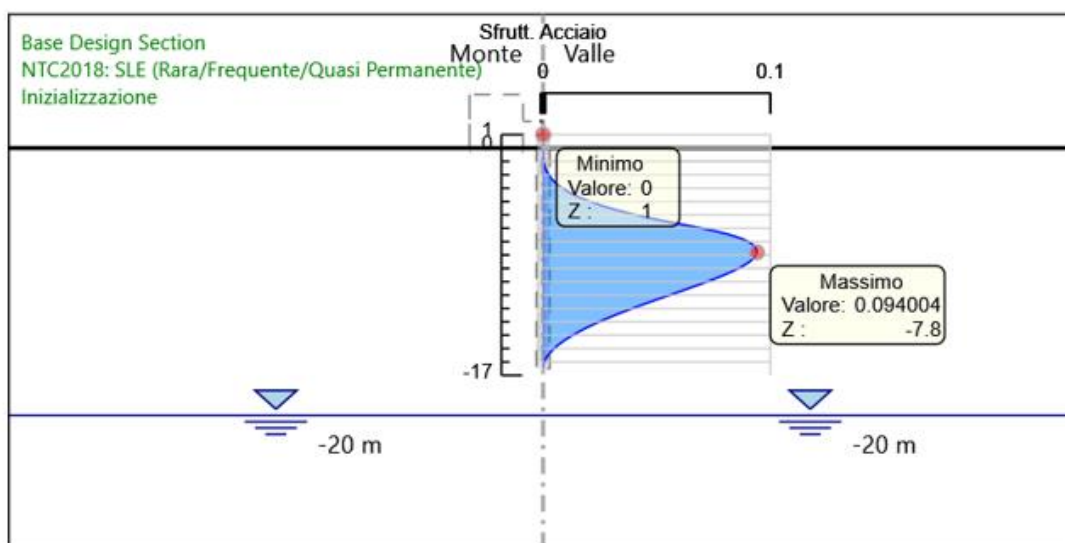


Figura 16 Verifica tensioni di esercizio- tasso di sfruttamento nell'acciaio

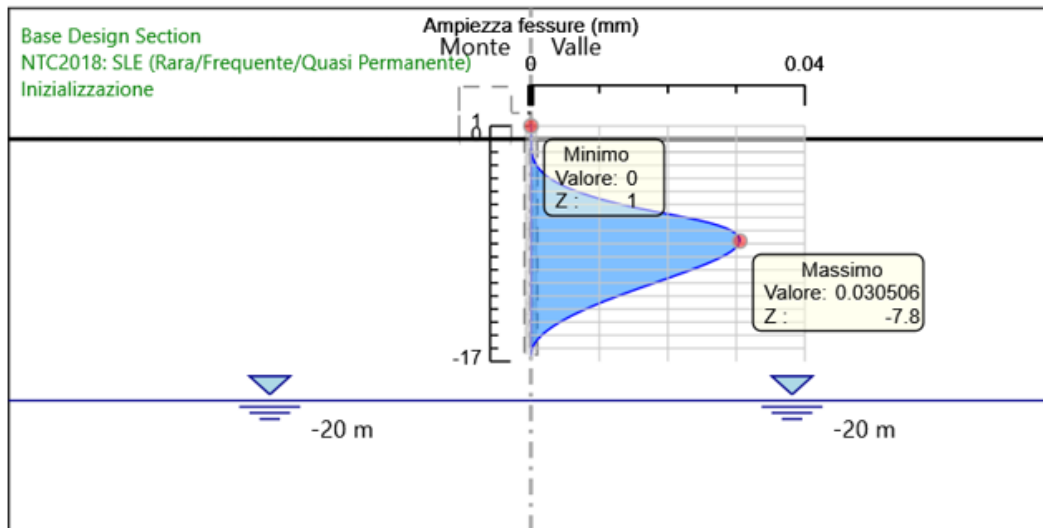


Figura 17 Verifica a fessurazione SLE

## 8.2 Sezione paratia di pali libera L=14m

### 8.2.1 Parametri geotecnici di progetto

Nella seguente tabella si riportano i parametri geotecnici utilizzati nella modellazione.

Tabella 6 Caratteristiche meccaniche dei terreni interferenti con lo scavo

Litotipo	$\gamma$ [kN/m <sup>3</sup> ]	$c'$ [kPa]	$\phi'$ [°]	Evc [kPa]	Eur [kPa]
sabbie medie e sabbie ghiaiose (S)	19	0	35	35000	56000

### 8.2.2 Fasistica di modellazione

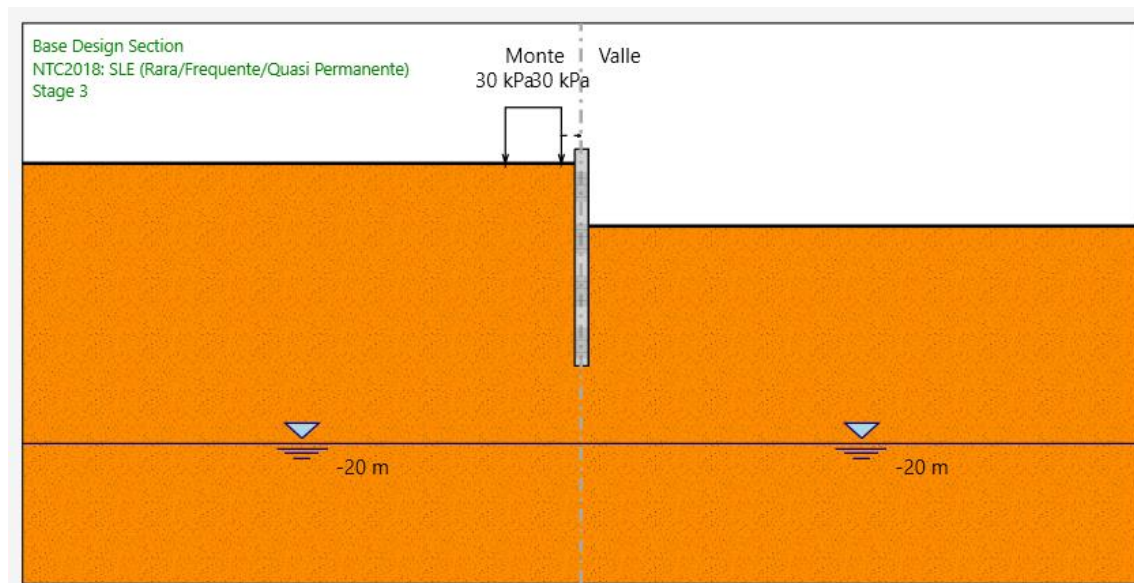
Il software Paratie Plus prevede la possibilità di modellare la paratia secondo la tecnica stage by stage; questo consente di riprodurre fedelmente il processo costruttivo dell'opera.

Per la paratia in oggetto è stata adottata la seguente fasistica:

Fase n.	Lavorazioni previste
Fase 0	Inizializzazione delle condizioni litostratigrafiche
Fase 1	Realizzazione della paratia di pali

Fase 2	Scavo fino a quota 2.25 m da p.c.
Fase 3	Scavo fino a quota massima 4.5 m da p.c. ed applicazione del carico accidentale stradale di 30 kPa a monte
Fase 4	Applicazione dell'azione sismica

Nella seguente immagine si riporta la fase di calcolo corrispondente allo scavo massimo.



**Figura 18 – Fase 3**

### 8.2.3 Risultati

Nelle seguenti immagini si riportano i principali risultati dell'analisi in termini di:

- Spostamenti orizzontali della paratia allo SLE;
- Diagrammi di involuppo dei momenti flettenti e tagli allo SLE;
- Diagrammi di involuppo dei momenti flettenti e tagli allo SLU/SLV, con relativa verifica di resistenza tramite calcolo del momento resistente e del taglio resistente e sollecitazione massima sul tirante.

Per i pali della paratia in oggetto si dispongono le seguenti armature:

- Armatura longitudinale: 24Ø30 mm
- Armatura a taglio: Spirale Ø14mm a passo 10 cm.

Lo spostamento massimo allo SLE è di 5.65 mm in testa alla paratia.

Dalle seguenti figure si osserva che i tassi di sfruttamento relativi al taglio e momento sono inferiori dell'unità e in particolare a 0.8. Pertanto, essendo le resistenze a flessione e a taglio maggiori delle massime sollecitazioni di taglio e momento allo SLU, le verifiche strutturali sono soddisfatte.

Nell'appendice di calcolo A sono riprotati i tabulati di calcolo completi.

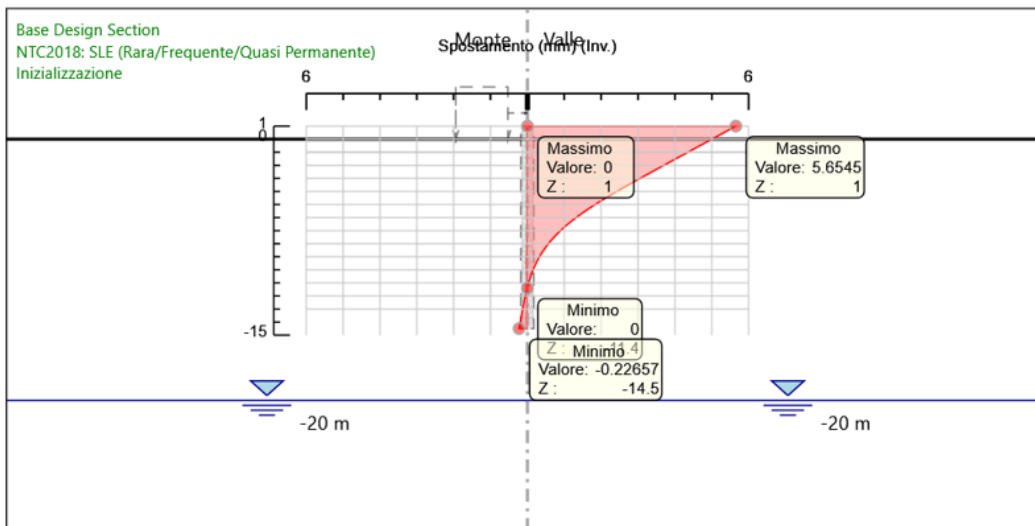


Figura 19 Involupto spostamenti allo SLE.  $|u_{max}|=5.65$  mm

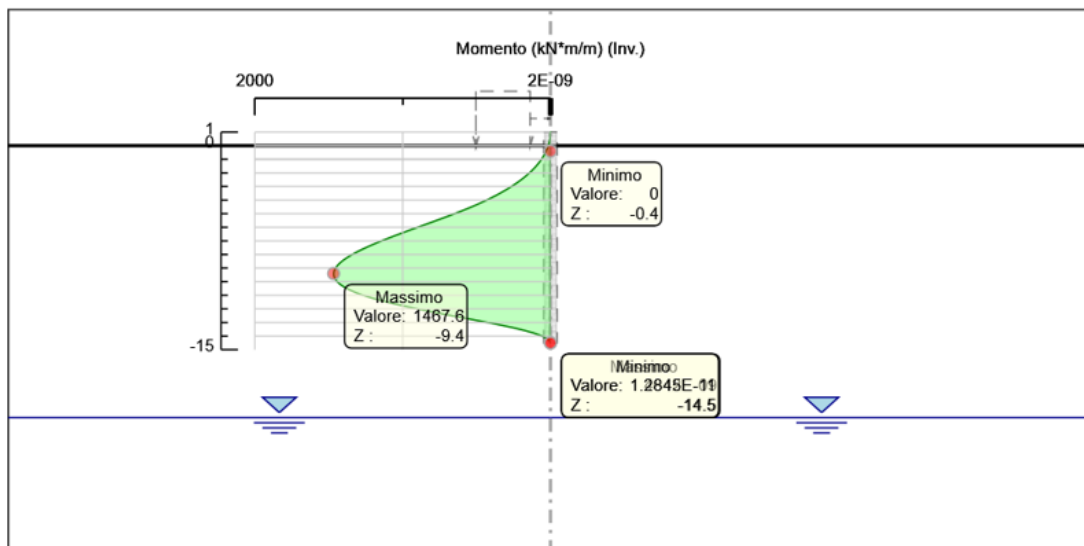


Figura 20 Involupto momento flettente SLU-SLV

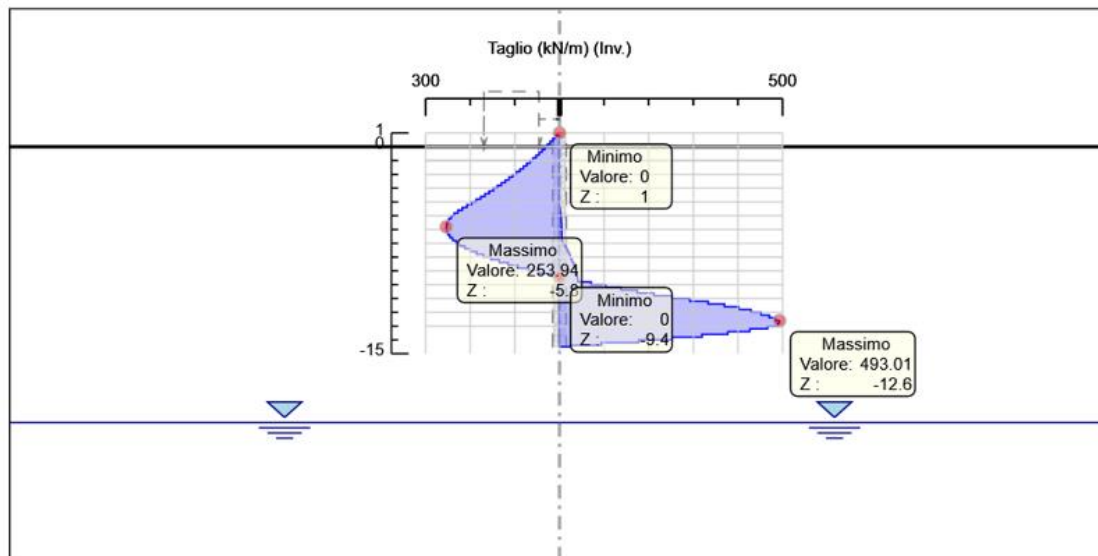


Figura 21 Involucro taglio SLU-SLV

#### 8.2.4 Verifica delle travi di ripartizione

Di seguito sono riportate le azioni interne di progetto agli SLU/SLV.

Tabella 7. Azioni interne trave di ripartizione

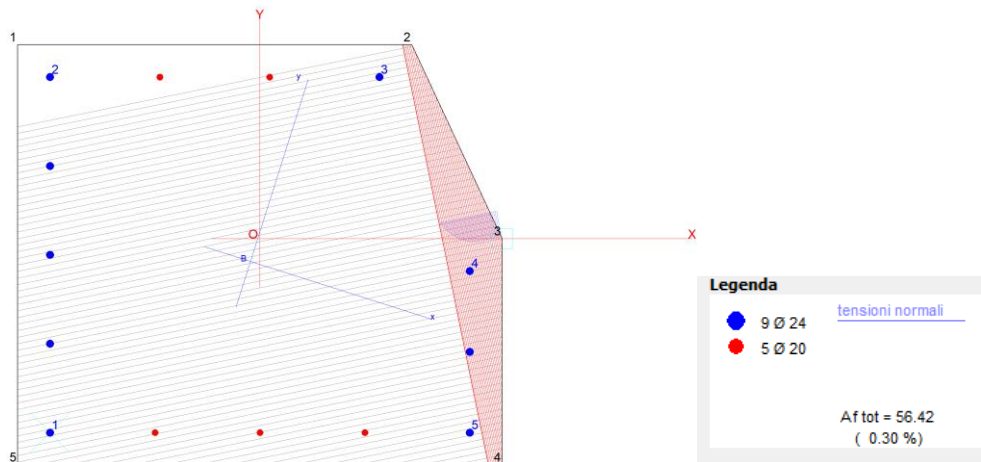
ANCHOR DATA				DESIGN ACTIONS ( $F_{Ed}$ )		
Section	Order	$N_Q$	$i$	$N_{Ed}$	$M_{Ed}$	$V_{Ed}$
-	-	kN	m	kN	kNm	kN
B	1	822	2.40	0	198	412

Nel seguito si espongono le verifiche della sezione in c.a. effettuate tramite il codice RC-Sec (GeoStru, v2018), di cui nel seguito si riporta uno stralcio.

Si prevede un'armatura longitudinale 9 Ø24 + 5 Ø20. Nel seguito si espongono le verifiche delle sezioni in c.a., effettuate tramite il codice RC-Sec (GeoStru, v2018), per le azioni interne agenti in direzione verticale. Le verifiche sono soddisfatte.



Nome sezione: Trave di rip sup. Comb. n. 1 (S.L.U.)  
 Coprif. netto minimo barre long. 3.8 cm Coprif. netto staffe: 7.6 cm



### ST.LIM.ULTIMI - SFORZI PER OGNI COMBINAZIONE ASSEGNATA

N Sforzo normale [kN] nell'origine O del sist. di rif. X,Y,O  
 MX Coppia concentrata [kNm] intorno all'asse X del rif. X,Y,O  
 con verso positivo se tale da comprimere il lembo sup. della sezione  
 MY Coppia concentrata in daNm intorno all'asse Y del rif. X,Y,O  
 con verso positivo se tale da comprimere il lembo destro della sezione  
 VY Componente del Taglio [kN] parall. all'asse Y del rif. X,Y,O  
 VX Componente del Taglio [kN] parall. all'asse X del rif. X,Y,O

N°Comb.	N	MX	MY	VY	VX
1	0.00	0.00	198.00	124.82	392.64

### METODO AGLI STATI LIMITE ULTIMI - RISULTATI PRESSO-TENSO FLESSIONE

Ver S = combinazione verificata / N = combin. non verificata  
 N Sforzo normale assegnato [kN] nell'Origine assi X,Y coordinate (positivo se di compressione)  
 MX Momento flettente assegnato [kNm] rifer. assi X,Y,O delle coordinate  
 MY Momento flettente assegnato [kNm] rifer. assi X,Y,O delle coordinate  
 N ult Sforzo normale ultimo [kN] nell'Origine assi X,Y coordinate (positivo se di compressione)  
 MX ult Momento flettente ultimo [kNm] rif. X,Y,O (tra parentesi rif. assi princ. inerzia)  
 MY ult Momento flettente ultimo [kNm] rif. X,Y,O (tra parentesi rif. assi princ. inerzia)  
 Mis.Sic. Misura sicurezza = rapporto vettoriale tra (N ult,Mx ult,My ult) e (N,Mx,My)  
 Verifica positiva se tale rapporto risulta >=1.000  
 As Tesa Area armature [cm<sup>2</sup>] in zona tesa (solo travi). Tra parentesi l'area minima di normativa

N°Comb	Ver	N	MX	MY	N ult	MX ult	MY ult	Mis.Sic.	As Tesa
1	S	0.00	0.00	198.00	0.00	-0.11(496.18)	1638.06(1561.11)		8.273
									42.9(30.0)

### METODO AGLI STATI LIMITE ULTIMI - VERIFICHE A TAGLIO

Passo staffe: 20.0 cm [Passo massimo di normativa = 33.0 cm]

Ver	S = comb. verificata a taglio / N = comb. non verificata
Vsdu	Taglio di progetto [kN] = proiez. di VX e VY sulla normale all'asse neutro
Vcd	Taglio resistente ultimo [kN] lato conglomerato compresso [(4.1.19) NTC]
Vwd	Taglio resistente [kN] assorbito dalle staffe [(4.1.18) NTC]
Dmed	Altezza utile media pesata [cm] valutata lungo strisce ortog. all'asse neutro. Vengono prese nella media le strisce con almeno un estremo compresso. I pesi della media sono costituiti dalle stesse lunghezze delle strisce.
bw	Larghezza media resistente a taglio [cm] misurate parallel. all'asse neutro E' data dal rapporto tra l'area delle sopradette strisce resistenti e Dmed.
Teta	Angolo [gradi sessadec.] di inclinazione dei puntoni di conglomerato
Acw	Coefficiente maggiorativo della resistenza a taglio per compressione
Ast	Area staffe+legature strettam. necessarie a taglio per metro di pil.[cm <sup>2</sup> /m]
A.Eff	Area staffe+legature efficaci nella direzione del taglio di combinaz.[cm <sup>2</sup> /m] Tra parentesi è indicata la quota dell'area relativa alle sole legature. L'area della legatura è ridotta col fattore L/d_max con L=lungh.legat.proietta- ta sulla direz. del taglio e d_max= massima altezza utile nella direz.del taglio.

N°Comb	Ver	Vsdu	Vcd	Vwd	Dmed	bw	Teta	Acw	Ast	A.Eff
1	N	403.68	4076.16	1334.74		134.0	123.6	21.80°	1.000	3.4
11.3(0.0)										

### 8.2.5 Verifiche strutturali pali della paratia

La verifica strutturale del palo è stata eseguita direttamente dal programma PARATIE PLUS 20 con le armature precedentemente indicate (armatura longitudinale: 24 Ø30mm, armatura a taglio: Spirale Ø14mm a passo 10cm) e le massime sollecitazioni derivanti dal calcolo. Di seguito, sono riportate le verifiche allo SLV, con riferimento all'Approccio 1 (A1+M1+R1): la verifica è soddisfatta in quanto i tassi di sfruttamento sono inferiori ad 1.

Si riportano, inoltre, le verifiche delle tensioni di esercizio sul calcestruzzo e sull'acciaio agli SLE, che risultano soddisfatte, essendo anche in questo caso il tasso di sfruttamento in termini tensionali minore di 1.

Infine si riporta la verifica a fessurazione agli SLE, la quale è soddisfatta in quanto l'ampiezza delle fessure è inferiore a 0.3 mm.

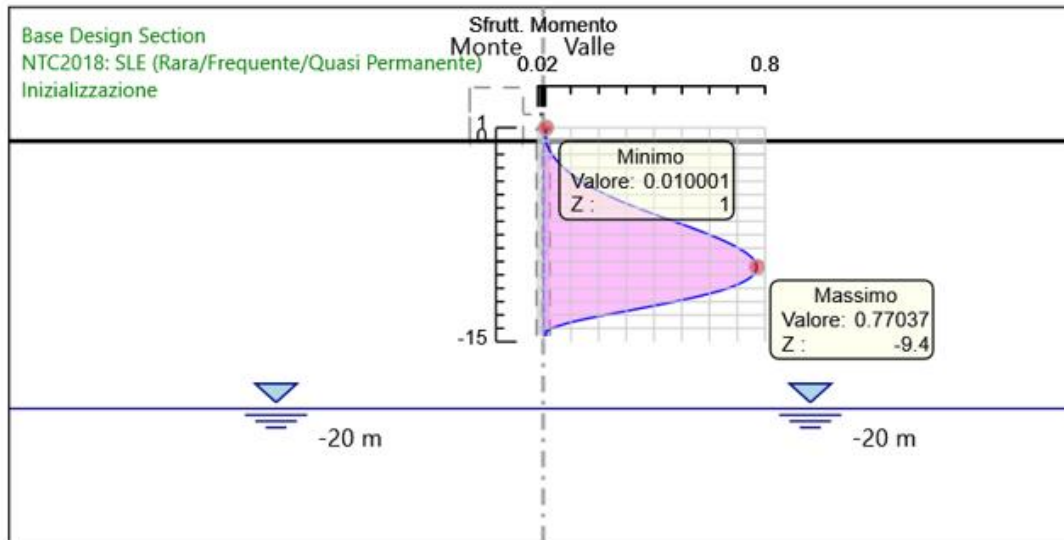


Figura 22: Verifica strutturale palo- tasso di sfruttamento Momento Flettente

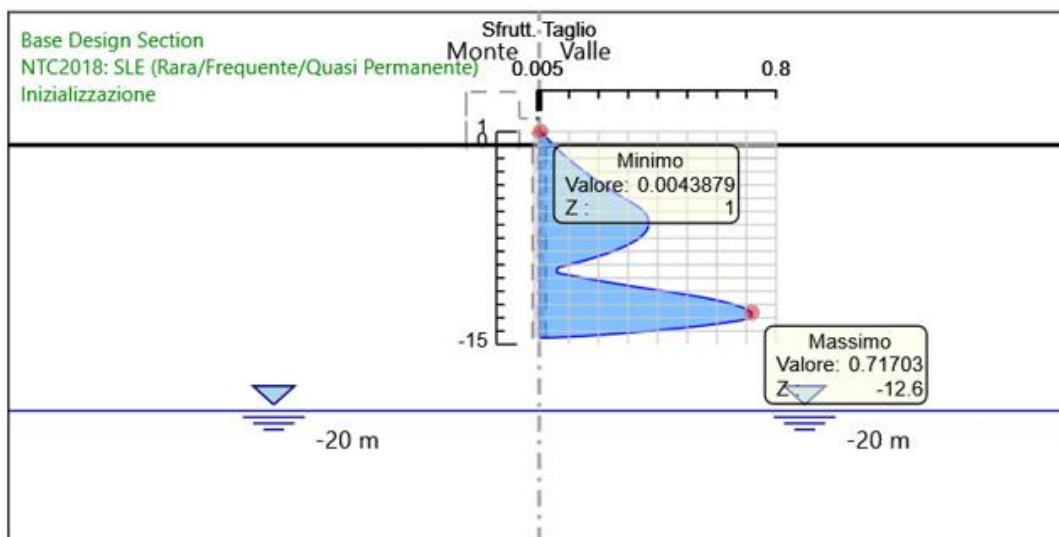


Figura 23 Verifica strutturale palo- tasso di sfruttamento Taglio

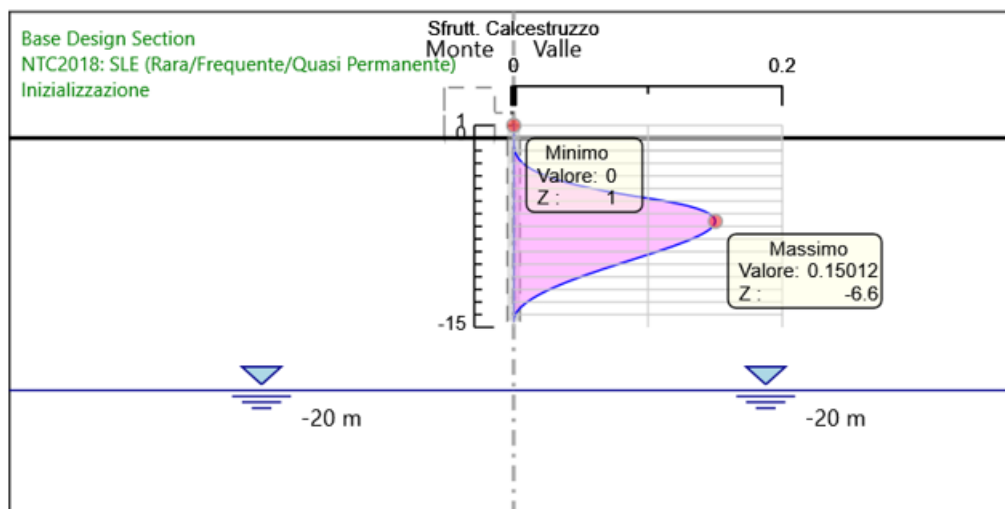


Figura 24 Verifica tensioni di esercizio- tasso di sfruttamento del calcestruzzo

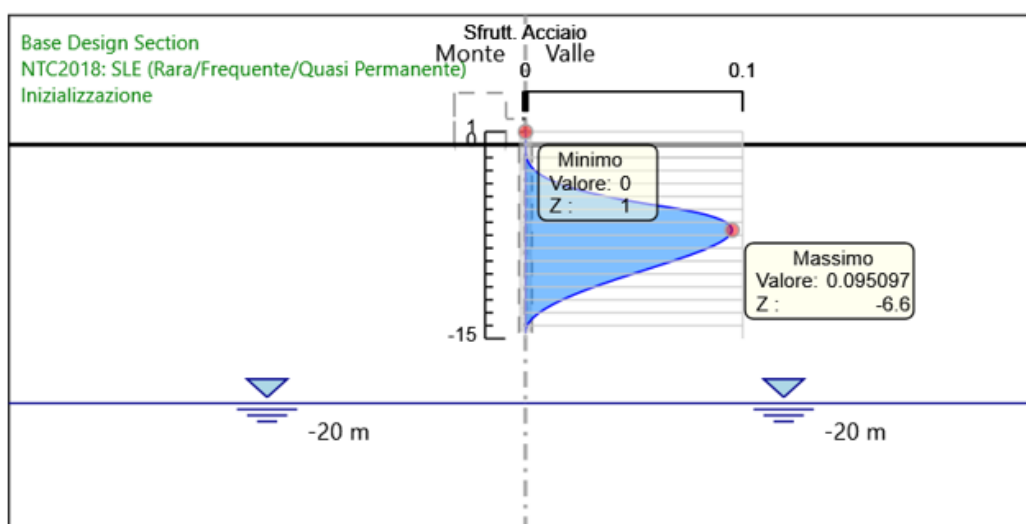


Figura 25 Verifica tensioni di esercizio- tasso di sfruttamento dell'acciaio

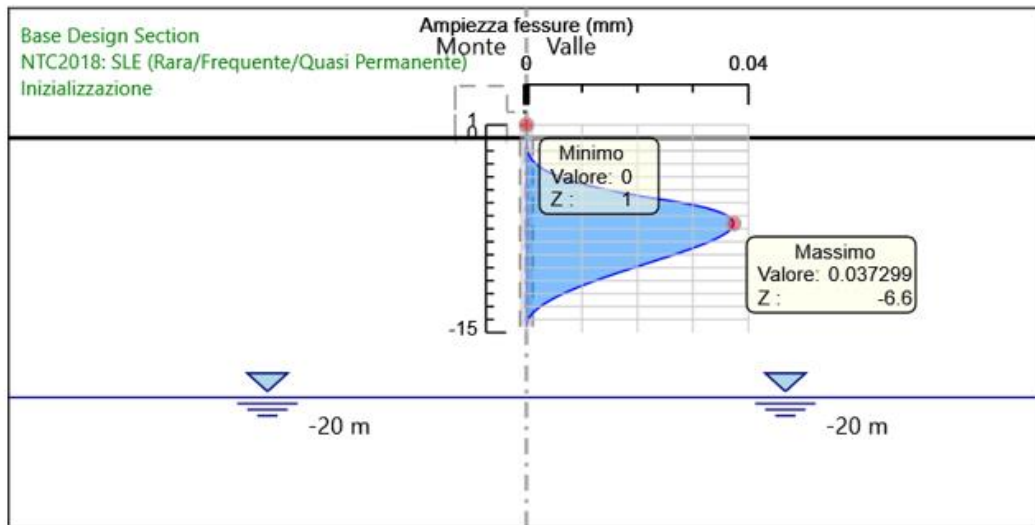


Figura 26 Verifica a fessurazione SLE

## 9 APPENDICE A: ANALISI PARATIE. TABULATI DI CALCOLO PARATIE

### 9.1 Sezione paratia di pali libera L=16m

#### *Descrizione del Software*

ParatiePlus è un codice agli elementi finiti che simula il problema di uno scavo sostenuto da diaframmi flessibili e permette di valutare il comportamento della parete di sostegno durante tutte le fasi intermedie e nella configurazione finale.



## 2. Descrizione della Stratigrafia e degli Strati di Terreno

Tipo : HORIZONTAL

Quota : 4.2 m

OCR : 1

Strato di Terreno	Terreno	$\gamma$ dry	$\gamma$ sat	$\phi'$	$\phi$	$c$	$S_u$	Modulo Elastico	Eu	Evc	Eur	Ah	Av	exp Pa	Rur/Rvc	Rvc	Ku	Kvc	Kur	
		kN/m <sup>3</sup>	kN/m <sup>3</sup>	°	°	kPa	kPa		kPa	kPa	kPa			kPa			kPa	kN/m <sup>3</sup>	kN/m <sup>3</sup>	kN/m <sup>3</sup>
1	SL--sabbie medie sabbie ghiaiose	19	19	35		0		Constant	35000	56000										

### 3. Descrizione Pareti

X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -16.5 m

Muro di sinistra

Armatura Lunghezza segmenti : 1 m

Rinforzo longitudinale 1

Lunghezza : 17.5 m

Materiale : B450C

Quota iniziale : 1 m

Barre 1

Numero di barre : 24

Diametro : 0.03 m

Distanza dal bordo : 0.081 m

Barre 2

Numero di barre : 24

Diametro : 0.03 m

Distanza dal bordo : 0.111 m

Staffe 1

Numero di staffe : 2

Copertura : 0.05 m

Diametro : 0.016 m

Lunghezza : 17.5 m

Quota iniziale : 1 m

Passo : 0.1 m

Sezione : Pali D1000

Area equivalente : 0.654498469497874 m

Inerzia equivalente : 0.0409 m<sup>4</sup>/m

Materiale calcestruzzo : C28/35

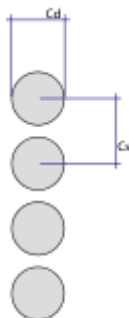
Tipo sezione : Tangent

Spaziatura : 1.2 m

Diametro : 1 m

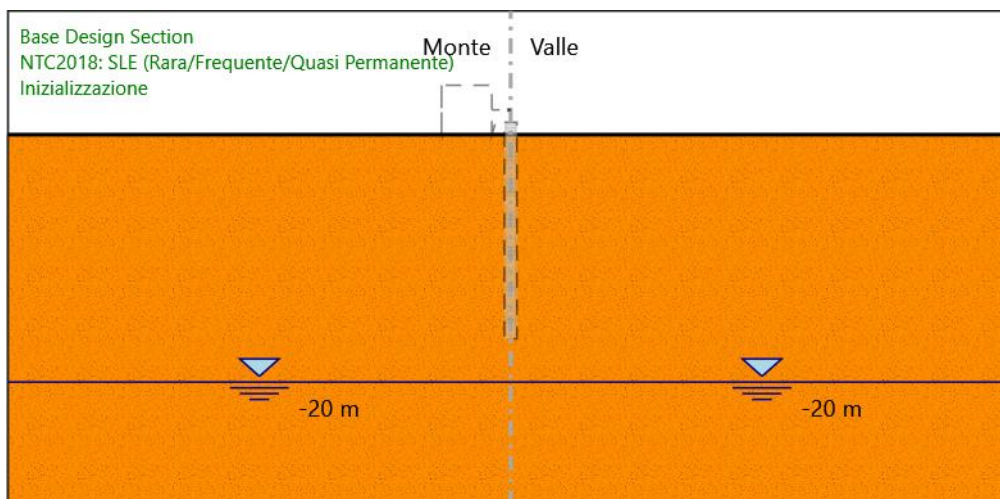
Efficacia : 1





## 4. Fasi di Calcolo

### 4.1. Inizializzazione



Inizializzazione

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : 0 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

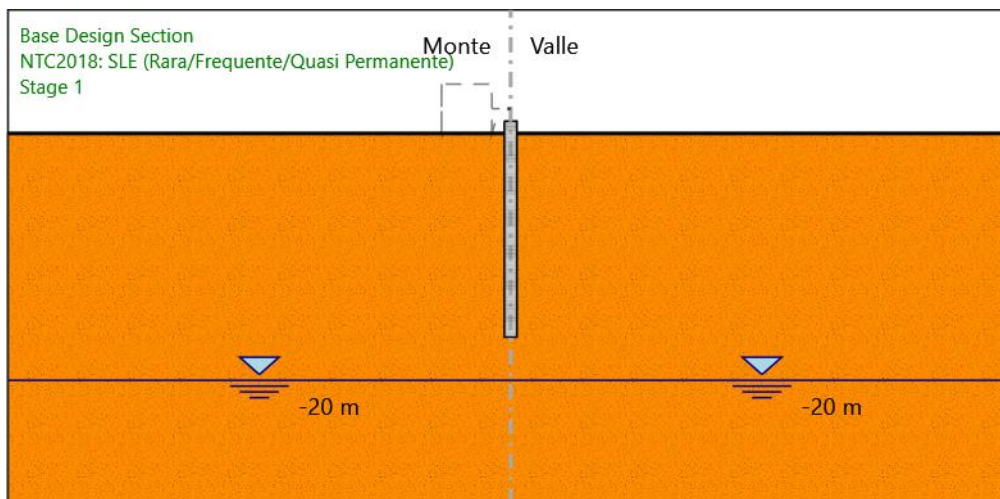
0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

## 4.2. Stage 1



### Stage 1

#### Scavo

##### Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : 0 m

##### Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

##### Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

#### Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

#### Elementi strutturali

##### Paratia : WallElement

X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -16.5 m

Mandataria



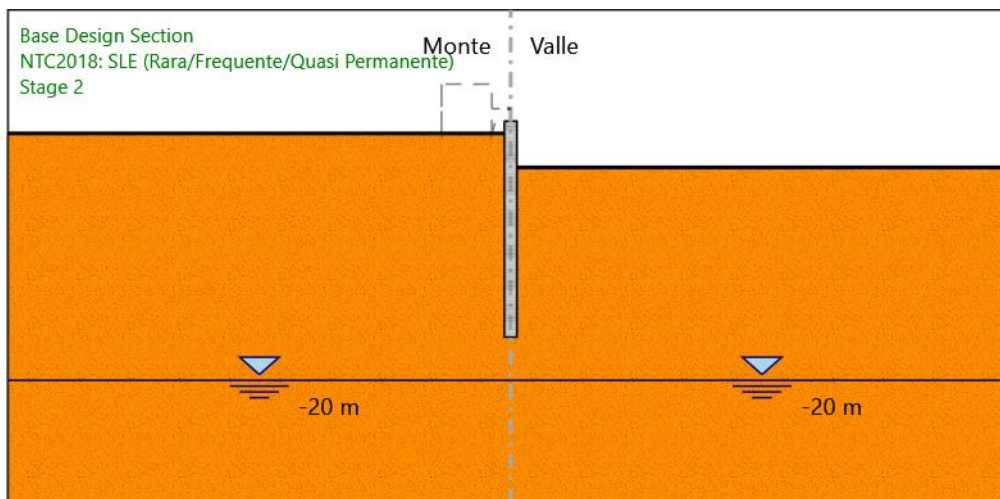
Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO

Sezione : Pali D1000

### 4.3. Stage 2



#### Stage 2

##### Scavo

###### Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : -2.75 m

###### Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

###### Linea di scavo di destra (Orizzontale)

-2.75 m

##### Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

##### Elementi strutturali

###### Paratia : WallElement

X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -16.5 m

Mandataria



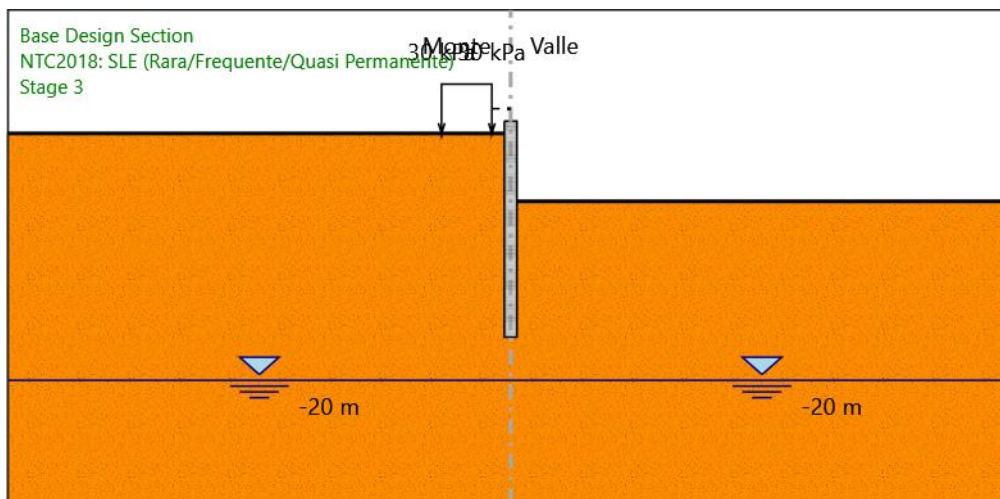
Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO

Sezione : Pali D1000

#### 4.4. Stage 3



#### Stage 3

##### Scavo

##### Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : -5.5 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

-5.5 m

##### Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

##### Carichi

Carico lineare in superficie : SurfaceSurcharge

X iniziale : -5.5 m

X finale : -1.5 m

Pressione iniziale : 30 kPa

Pressione finale : 30 kPa

Mandataria



Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO

#### Elementi strutturali

Paratia : WallElement

X : 0 m

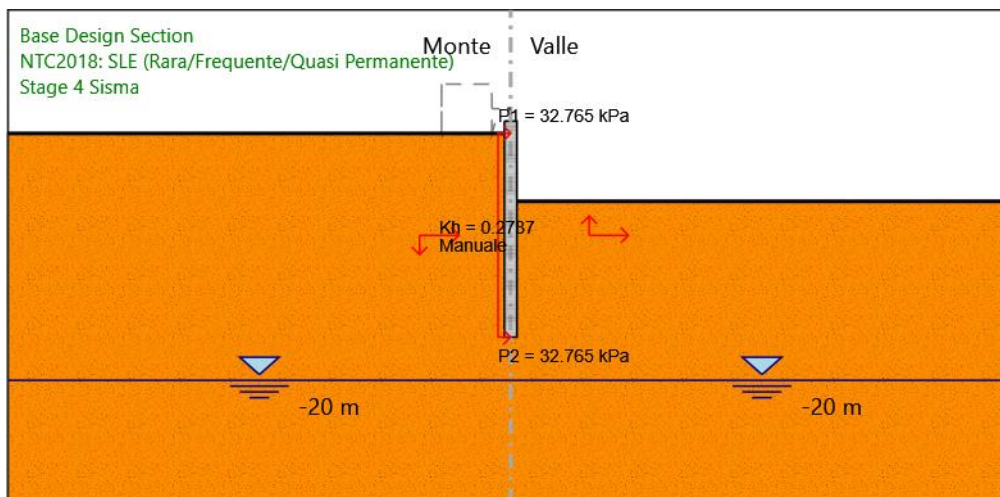
Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -16.5 m

Sezione : Pali D1000



## 4.5. Stage 4 Sisma



### Stage 4 Sisma

#### Scavo

##### Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : -5.5 m

##### Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

##### Linea di scavo di destra (Orizzontale)

-5.5 m

#### Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

#### Elementi strutturali

##### Paratia : WallElement

X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -16.5 m

Mandataria



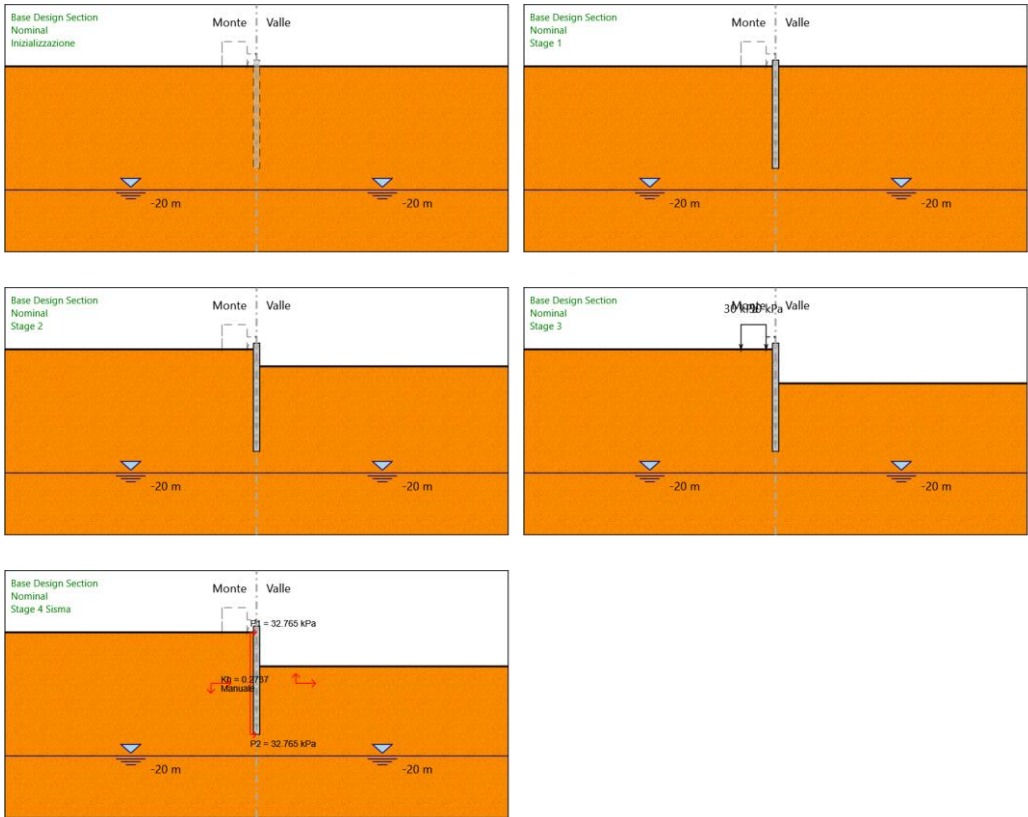
Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO

Sezione : Pali D1000

### 4.6. Tabella Configurazione Stage (Nominal)



## 5. Descrizione Coefficienti Design Assumption

Nome	Carichi Permanenti Sfavorevoli (F_dead_load _unfavour)	Carichi Permanenti Favorevoli (F_dead_loa d_favour)	Carichi Variabili Sfavorevoli (F_live_load _unfavour)	Carichi Variabili Favorevoli (F_live_loa d_favour)	Carico Sismico (F_seis m_load)	Pressio ni Acqua Lato Monte (F_Wat erDR)	Pressio ni Acqua Lato Valle (F_Wat erRes)	Carichi Permane nti Destabili zzanti (F_UPL_ GDStab)	Carichi Perman enti Stabilizz anti (F_UPL_ GDStab)	Carichi Variabili Destabili zzanti (F_UPL_ QDStab)	Carichi Permane nti Destabili zzanti (F_HYD_ GDStab)	Carichi Perman enti Stabilizz anti (F_HYD_ GDStab)	Carichi Variabili Destabili zzanti (F_HYD_ QDStab)
Simbolo	$\gamma_G$	$\gamma_G$	$\gamma_Q$	$\gamma_Q$	$\gamma_{QE}$	$\gamma_G$	$\gamma_G$	$\gamma_{Gdst}$	$\gamma_{Gstb}$	$\gamma_{Qdst}$	$\gamma_{Gdst}$	$\gamma_{Gstb}$	$\gamma_{Qdst}$
Nominal	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
NTC2018: SLE (Rara/Frequ ente/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
NTC2018: A2+M2+R1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
SISMICA STR	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1.3	0.9	1
NTC2018: SISMICA GEO	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1.3	0.9	1

Nome	Parziale su $\tan(\phi')$ (F_Fr)	Parziale su $c'$ (F_eff_cohes)	Parziale su Su (F_Su)	Parziale su qu (F_qu)	Parziale su peso specifico (F_gamma)
Simbolo	$\gamma_\phi$	$\gamma_c$	$\gamma_{cu}$	$\gamma_{qu}$	$\gamma_\gamma$
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
NTC2018: SISMICA STR	1	1	1	1	1
NTC2018: SISMICA GEO	1	1	1	1	1

Nome	Parziale resistenza terreno (es. $K_p$ ) (F_Soil_Res_walls)	Parziale resistenza Tiranti permanenti (F_Anch_P)	Parziale resistenza Tiranti temporanei (F_Anch_T)	Parziale elementi strutturali (F_wall)
Simbolo	$\gamma_{Re}$	$\gamma_{ap}$	$\gamma_{at}$	
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
NTC2018: SISMICA STR	1	1.2	1.1	1
NTC2018: SISMICA GEO	1	1.2	1.1	1

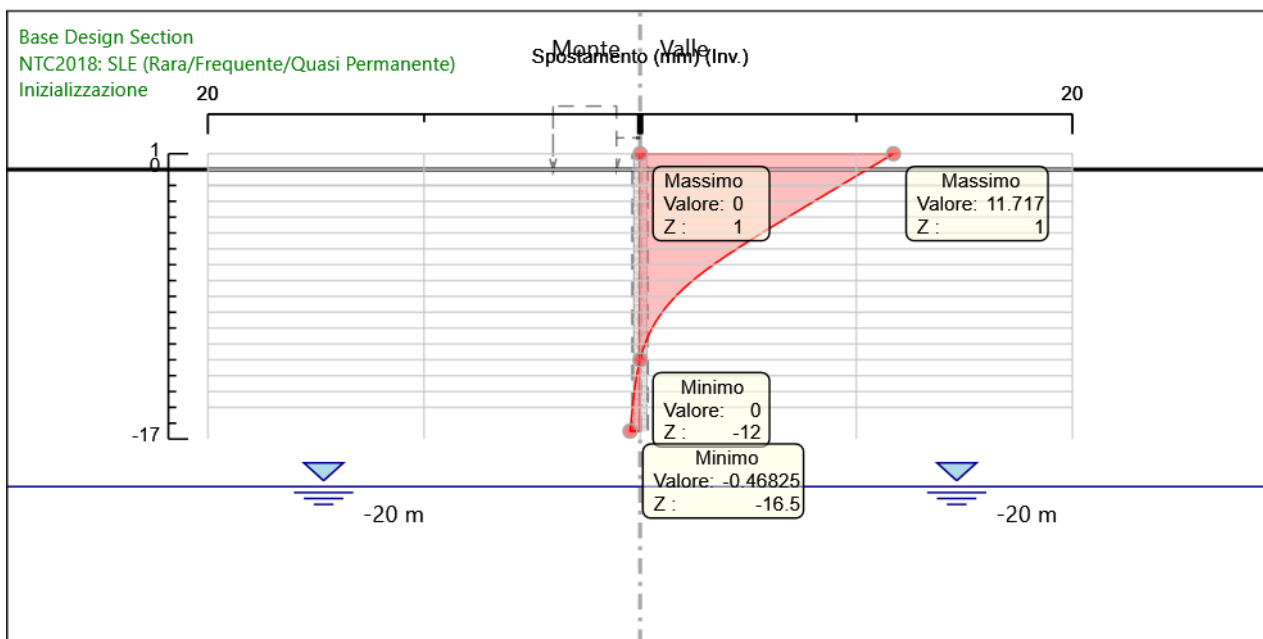


## 5. Riepilogo Stage / Design Assumption per Inviluppo

Design Assumption	Inizializzazione	Stage 1	Stage 2	Stage 3	Stage 4	Sisma
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	V	V	V	V		
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	V	V	V	V		
NTC2018: A2+M2+R1	V	V	V	V		
NTC2018: SISMICA STR						V
NTC2018: SISMICA GEO						V

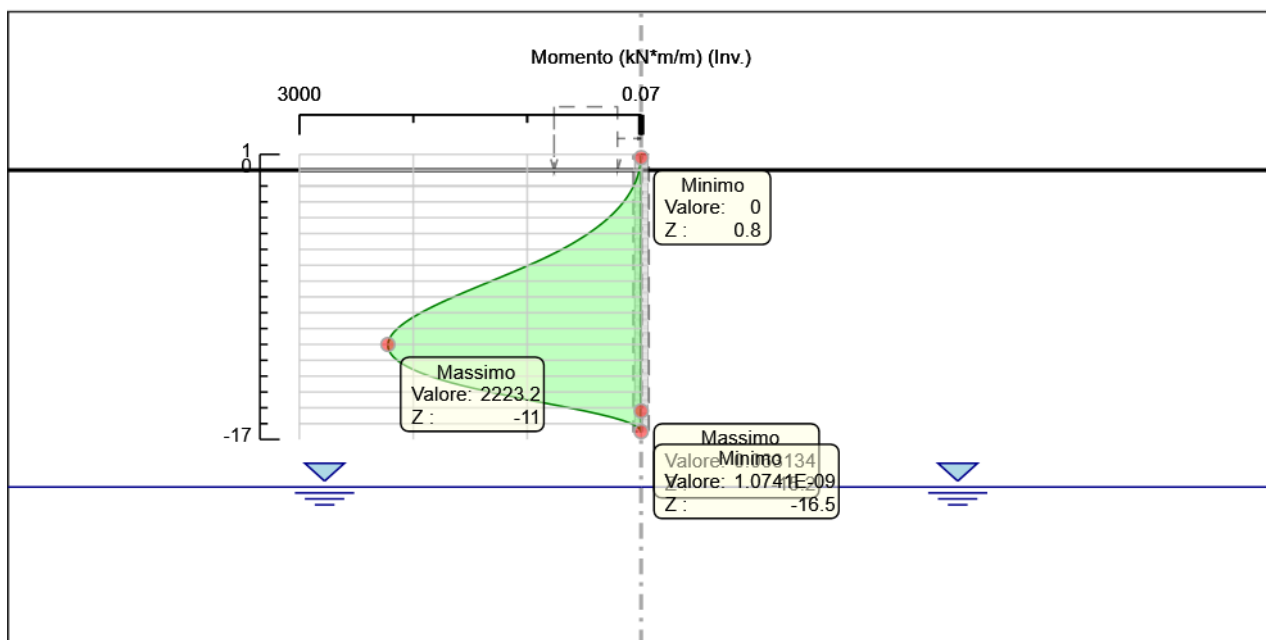
## 5. Descrizione sintetica dei risultati delle Design Assumption (Inviluppi)

### 5.1. Grafico Inviluppi Spostamento



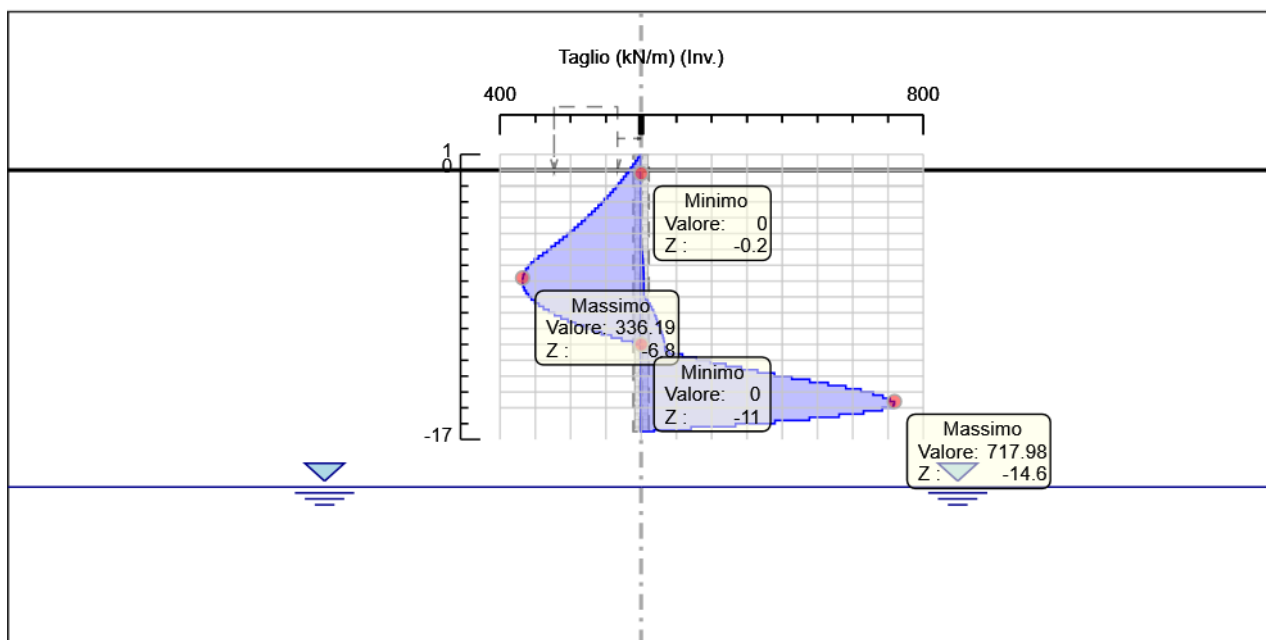
Spostamento

## 5.2. Grafico Involuppi Momento



Momento

### 5.3. Grafico Involuppi Taglio



Taglio



## 6. Normative adottate per le verifiche degli Elementi Strutturali

### Normative Verifiche

Calcestruzzo	NTC
Acciaio	NTC
Tirante	NTC

### Coefficienti per Verifica Tiranti

GEO FS	1
$\xi_{a3}$	1.75
$\gamma_s$	1.2



## 6.1. Riepilogo Stage / Design Assumption per Inviluppo

Design Assumption	Inizializzazione	Stage 1	Stage 2	Stage 3	Stage 4	Sisma
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	V	V	V	V		
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	V	V	V	V		
NTC2018: A2+M2+R1	V	V	V	V		
NTC2018: SISMICA STR						V
NTC2018: SISMICA GEO						V

## 6.2. Risultati Cover

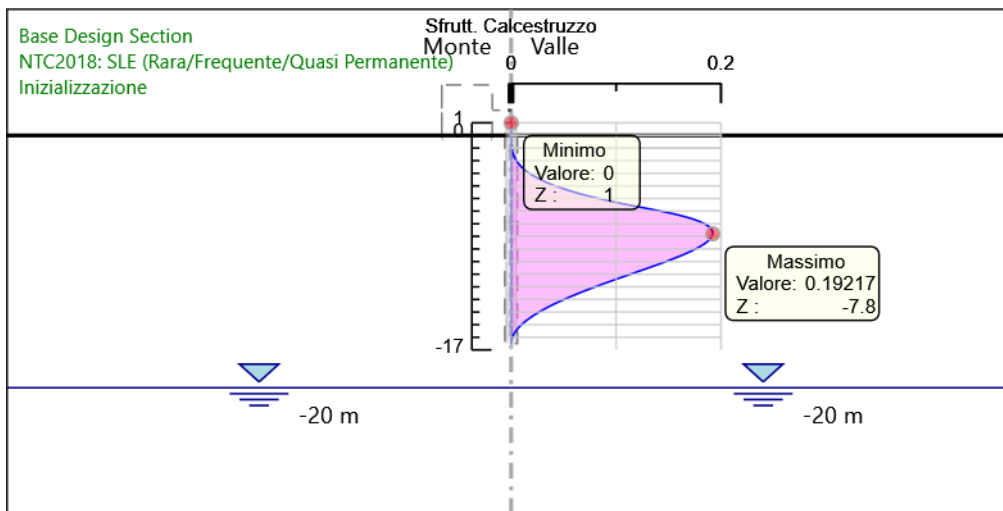
### 6.2.1. Tabella Inviluppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver : LEFT

Inviluppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver	
1	0	
0.8	0	
0.6	0	
0.4	0	
0.2	0	
0	0	
-0.2	0	
-0.4	0	
-0.6	0	
-0.8	0	
-1	0.001	
-1.2	0.001	
-1.4	0.002	
-1.6	0.003	
-1.8	0.004	
-2	0.005	
-2.2	0.007	
-2.4	0.009	
-2.6	0.011	
-2.8	0.014	
-3	0.017	
-3.2	0.021	
-3.4	0.026	
-3.6	0.031	
-3.8	0.036	
-4	0.042	
-4.2	0.049	
-4.4	0.056	
-4.6	0.065	
-4.8	0.074	
-5	0.083	
-5.2	0.094	
-5.4	0.105	
-5.6	0.118	
-5.8	0.13	
-6	0.143	
-6.2	0.154	
-6.4	0.164	
-6.6	0.172	
-6.8	0.179	
-7	0.184	
-7.2	0.188	
-7.4	0.191	
-7.6	0.192	
-7.8	0.192	
-8	0.191	
-8.2	0.19	
-8.4	0.187	
-8.6	0.184	
-8.8	0.18	
-9	0.176	
-9.2	0.171	
-9.4	0.165	
-9.6	0.16	
-9.8	0.154	
-10	0.147	



Inviluppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver	
-10.2		0.141
-10.4		0.134
-10.6		0.127
-10.8		0.121
-11		0.114
-11.2		0.107
-11.4		0.1
-11.6		0.093
-11.8		0.087
-12		0.08
-12.2		0.074
-12.4		0.068
-12.6		0.062
-12.8		0.056
-13		0.05
-13.2		0.045
-13.4		0.04
-13.6		0.035
-13.8		0.031
-14		0.027
-14.2		0.023
-14.4		0.019
-14.6		0.016
-14.8		0.013
-15		0.01
-15.2		0.007
-15.4		0.005
-15.6		0.004
-15.8		0.002
-16		0.001
-16.2		0
-16.4		0
-16.5		0

### 6.2.2. Grafico Inviluppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver



Inviluppi  
Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver

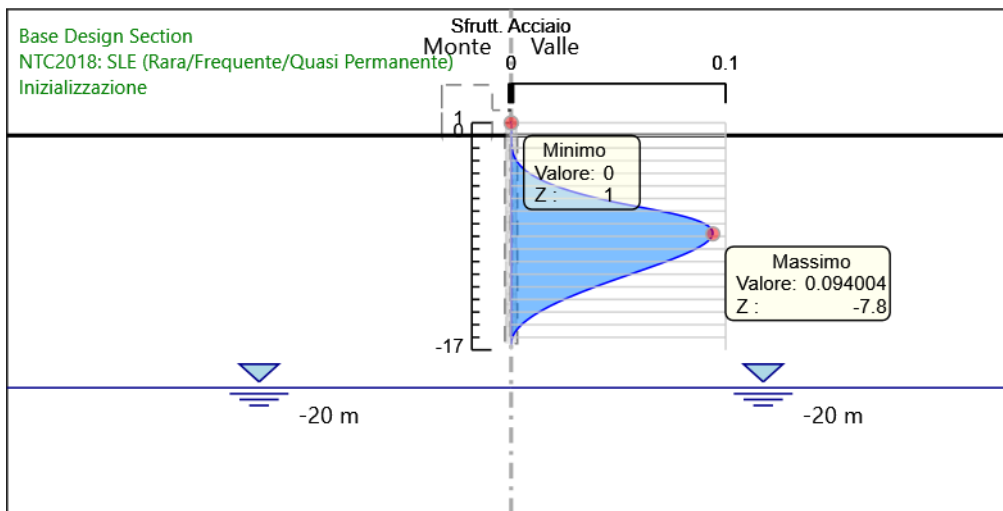
### 6.2.3. Tabella Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover : LEFT

Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Armature - Cover	
1	0	
0.8	0	
0.6	0	
0.4	0	
0.2	0	
0	0	
-0.2	0	
-0.4	0	
-0.6	0	
-0.8	0	
-1	0	
-1.2	0.001	
-1.4	0.001	
-1.6	0.001	
-1.8	0.002	
-2	0.002	
-2.2	0.003	
-2.4	0.004	
-2.6	0.005	
-2.8	0.007	
-3	0.009	
-3.2	0.01	
-3.4	0.013	
-3.6	0.015	
-3.8	0.018	
-4	0.021	
-4.2	0.024	
-4.4	0.028	
-4.6	0.032	
-4.8	0.036	
-5	0.041	
-5.2	0.046	
-5.4	0.052	
-5.6	0.058	
-5.8	0.064	
-6	0.07	
-6.2	0.075	
-6.4	0.08	
-6.6	0.084	
-6.8	0.088	
-7	0.09	
-7.2	0.092	
-7.4	0.093	
-7.6	0.094	
-7.8	0.094	
-8	0.094	
-8.2	0.093	
-8.4	0.092	
-8.6	0.09	
-8.8	0.088	
-9	0.086	
-9.2	0.084	
-9.4	0.081	
-9.6	0.078	
-9.8	0.075	
-10	0.072	
-10.2	0.069	
-10.4	0.066	
-10.6	0.062	



Inviluppi Tasso di Sfruttamento Armature - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Armature - Caver	
-10.8		0.059
-11		0.056
-11.2		0.052
-11.4		0.049
-11.6		0.046
-11.8		0.042
-12		0.039
-12.2		0.036
-12.4		0.033
-12.6		0.03
-12.8		0.027
-13		0.025
-13.2		0.022
-13.4		0.02
-13.6		0.017
-13.8		0.015
-14		0.013
-14.2		0.011
-14.4		0.009
-14.6		0.008
-14.8		0.006
-15		0.005
-15.2		0.004
-15.4		0.003
-15.6		0.002
-15.8		0.001
-16		0.001
-16.2		0
-16.4		0
-16.5		0

### 6.2.4. Grafico Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover



Involuppi  
Tasso di Sfruttamento Armature - Cover





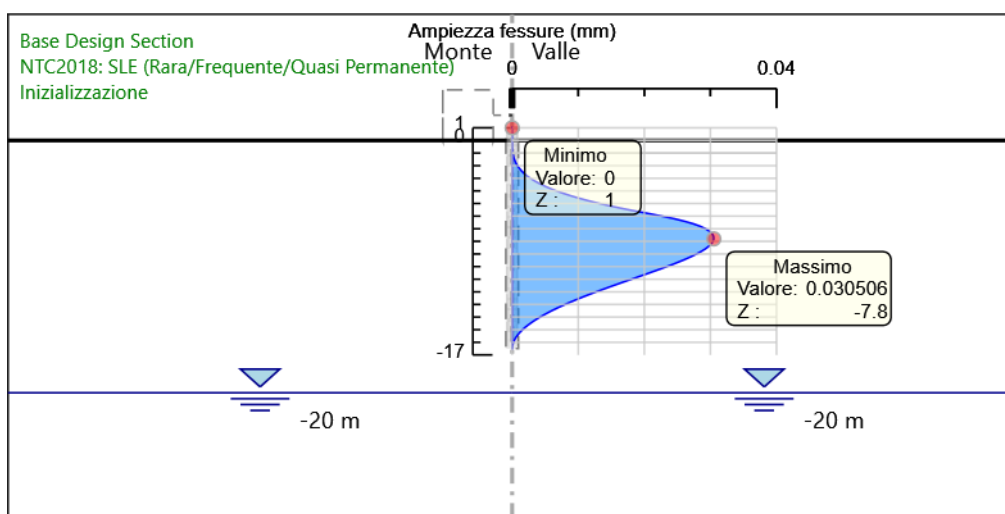
### 6.2.5. Tabella Involuppi Apertura Fessure - Caver : LEFT

Involuppi Apertura Fessure - Caver		LEFT
Z (m)	Apertura Fessure - Caver (mm)	
1	0	
0.8	0	
0.6	0	
0.4	0	
0.2	0	
0	0	
-0.2	0	
-0.4	0	
-0.6	0	
-0.8	0	
-1	0	
-1.2	0	
-1.4	0	
-1.6	0	
-1.8	0.001	
-2	0.001	
-2.2	0.001	
-2.4	0.001	
-2.6	0.002	
-2.8	0.002	
-3	0.003	
-3.2	0.003	
-3.4	0.004	
-3.6	0.005	
-3.8	0.006	
-4	0.007	
-4.2	0.008	
-4.4	0.009	
-4.6	0.01	
-4.8	0.012	
-5	0.013	
-5.2	0.015	
-5.4	0.017	
-5.6	0.019	
-5.8	0.021	
-6	0.023	
-6.2	0.024	
-6.4	0.026	
-6.6	0.027	
-6.8	0.028	
-7	0.029	
-7.2	0.03	
-7.4	0.03	
-7.6	0.03	
-7.8	0.031	
-8	0.03	
-8.2	0.03	
-8.4	0.03	
-8.6	0.029	
-8.8	0.029	
-9	0.028	
-9.2	0.027	
-9.4	0.026	
-9.6	0.025	
-9.8	0.024	
-10	0.023	
-10.2	0.022	
-10.4	0.021	
-10.6	0.02	



Inviluppi Apertura Fessure - Caver		LEFT
Z (m)	Apertura Fessure - Caver (mm)	
-10.8	0.019	
-11	0.018	
-11.2	0.017	
-11.4	0.016	
-11.6	0.015	
-11.8	0.014	
-12	0.013	
-12.2	0.012	
-12.4	0.011	
-12.6	0.01	
-12.8	0.009	
-13	0.008	
-13.2	0.007	
-13.4	0.006	
-13.6	0.006	
-13.8	0.005	
-14	0.004	
-14.2	0.004	
-14.4	0.003	
-14.6	0.002	
-14.8	0.002	
-15	0.002	
-15.2	0.001	
-15.4	0.001	
-15.6	0.001	
-15.8	0	
-16	0	
-16.2	0	
-16.4	0	
-16.5	0	

### 6.2.6. Grafico Involuppi Apertura Fessure - Caver



Involuppi  
Apertura Fessure - Caver

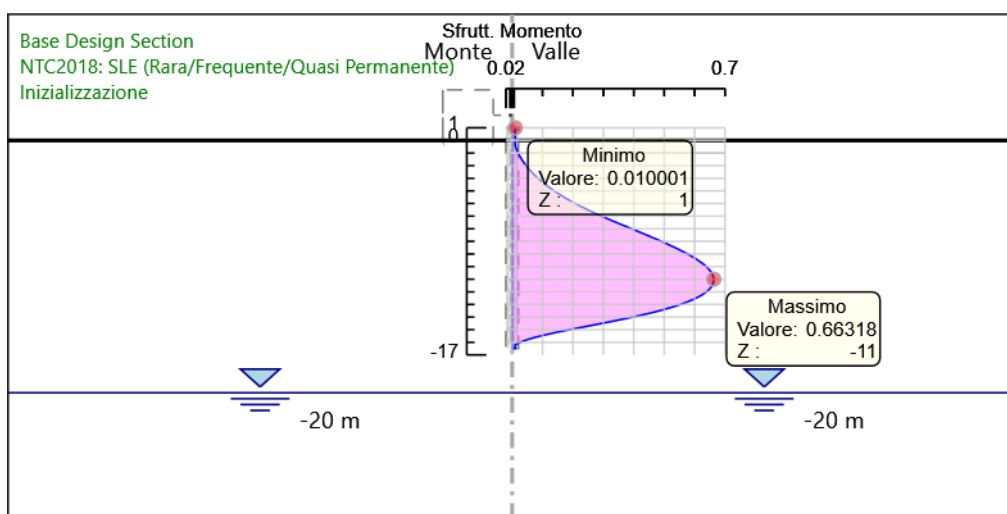
### 6.2.7. Tabella Involuppi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver : LEFT

Involuppi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver	
1	0.01	
0.8	0.01	
0.6	0.01	
0.4	0.01	
0.2	0.01	
0	0.01	
-0.2	0.01	
-0.4	0.01	
-0.6	0.013	
-0.8	0.016	
-1	0.02	
-1.2	0.024	
-1.4	0.029	
-1.6	0.034	
-1.8	0.04	
-2	0.046	
-2.2	0.053	
-2.4	0.06	
-2.6	0.068	
-2.8	0.076	
-3	0.085	
-3.2	0.095	
-3.4	0.105	
-3.6	0.115	
-3.8	0.127	
-4	0.138	
-4.2	0.151	
-4.4	0.164	
-4.6	0.178	
-4.8	0.193	
-5	0.208	
-5.2	0.224	
-5.4	0.24	
-5.6	0.258	
-5.8	0.276	
-6	0.294	
-6.2	0.313	
-6.4	0.333	
-6.6	0.353	
-6.8	0.373	
-7	0.393	
-7.2	0.413	
-7.4	0.433	
-7.6	0.453	
-7.8	0.472	
-8	0.491	
-8.2	0.51	
-8.4	0.528	
-8.6	0.545	
-8.8	0.561	
-9	0.577	
-9.2	0.592	
-9.4	0.605	
-9.6	0.618	
-9.8	0.629	
-10	0.638	
-10.2	0.647	
-10.4	0.653	
-10.6	0.658	



Involuppi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver	
-10.8		0.662
-11		0.663
-11.2		0.663
-11.4		0.66
-11.6		0.655
-11.8		0.648
-12		0.639
-12.2		0.627
-12.4		0.613
-12.6		0.596
-12.8		0.576
-13		0.554
-13.2		0.528
-13.4		0.5
-13.6		0.468
-13.8		0.433
-14		0.396
-14.2		0.357
-14.4		0.316
-14.6		0.274
-14.8		0.231
-15		0.188
-15.2		0.148
-15.4		0.11
-15.6		0.077
-15.8		0.048
-16		0.025
-16.2		0.01
-16.4		0.01
-16.5		0.01

### 6.2.8. Grafico Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver



Inviluppi  
Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver

### 6.2.9. Tabella Involuppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver : LEFT

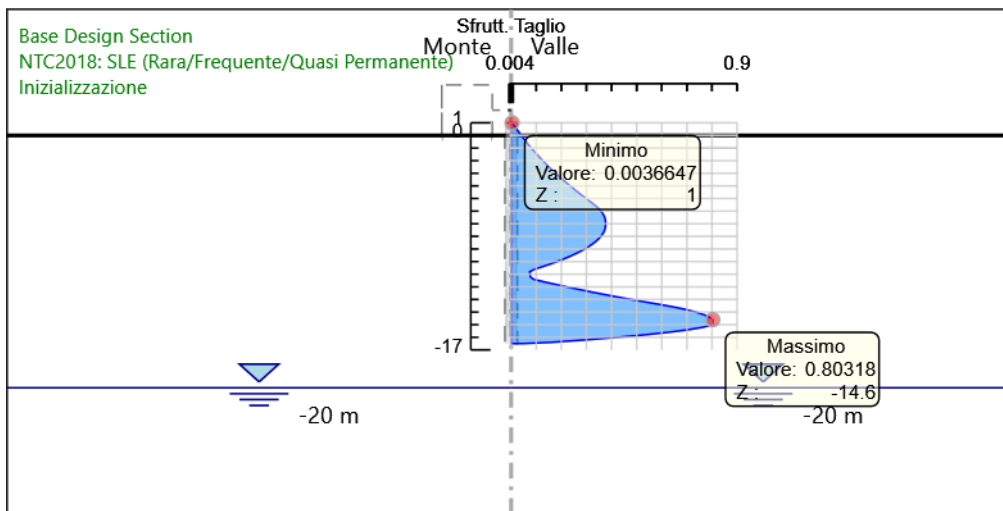
Involuppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver	LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver
1	0.004
0.8	0.011
0.6	0.018
0.4	0.026
0.2	0.033
0	0.04
-0.2	0.048
-0.4	0.056
-0.6	0.064
-0.8	0.072
-1	0.08
-1.2	0.089
-1.4	0.098
-1.6	0.107
-1.8	0.117
-2	0.126
-2.2	0.136
-2.4	0.146
-2.6	0.157
-2.8	0.167
-3	0.178
-3.2	0.189
-3.4	0.2
-3.6	0.212
-3.8	0.223
-4	0.235
-4.2	0.247
-4.4	0.26
-4.6	0.272
-4.8	0.285
-5	0.298
-5.2	0.312
-5.4	0.325
-5.6	0.338
-5.8	0.349
-6	0.358
-6.2	0.365
-6.4	0.371
-6.6	0.374
-6.8	0.376
-7	0.376
-7.2	0.376
-7.4	0.374
-7.6	0.37
-7.8	0.365
-8	0.357
-8.2	0.348
-8.4	0.337
-8.6	0.324
-8.8	0.31
-9	0.293
-9.2	0.275
-9.4	0.254
-9.6	0.232
-9.8	0.208
-10	0.183
-10.2	0.155
-10.4	0.126
-10.6	0.095



Involuppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver	
-10.8		0.074
-11		0.075
-11.2		0.076
-11.4		0.089
-11.6		0.131
-11.8		0.175
-12		0.221
-12.2		0.269
-12.4		0.318
-12.6		0.37
-12.8		0.423
-13		0.478
-13.2		0.535
-13.4		0.593
-13.6		0.649
-13.8		0.697
-14		0.736
-14.2		0.767
-14.4		0.789
-14.6		0.803
-14.8		0.803
-15		0.8
-15.2		0.765
-15.4		0.706
-15.6		0.628
-15.8		0.534
-16		0.424
-16.2		0.299
-16.4		0.158
-16.5		0.041



### 6.2.10. Grafico Involuppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver





## 9.2 Sezione paratia di pali libera L=14m

### *Descrizione del Software*

ParatiePlus è un codice agli elementi finiti che simula il problema di uno scavo sostenuto da diaframmi flessibili e permette di valutare il comportamento della parete di sostegno durante tutte le fasi intermedie e nella configurazione finale.

## 2. Descrizione della Stratigrafia e degli Strati di Terreno

Tipo : HORIZONTAL

Quota : 4.2 m

OCR : 1

Strato di Terreno	Terreno	$\gamma$ dry	$\gamma$ sat	$\phi'$	$\phi$	$c'$	Su	Modulo Elastico	Eu	Evc	Eur	Ah	Av	exp Pa	Rur/Rvc	Rvc	Ku	Kvc	Kur	
		kN/m <sup>3</sup>	kN/m <sup>3</sup>	°	°	kPa	kPa		kPa	kPa	kPa			kPa			kPa	kN/m <sup>3</sup>	kN/m <sup>3</sup>	kN/m <sup>3</sup>
1	SL--Sabbie medie sabbie ghiaiose	19	19	35		0		Constant	35000	56000										

### 3. Descrizione Pareti

X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -14.5 m

Muro di sinistra

Armatura Lunghezza segmenti : 1 m

Rinforzo longitudinale 1

Lunghezza : 15.5 m

Materiale : B450C

Quota iniziale : 1 m

Barre 1

Numero di barre : 24

Diametro : 0.03 m

Distanza dal bordo : 0.079 m

Staffe 1

Numero di staffe : 2

Copertura : 0.05 m

Diametro : 0.014 m

Lunghezza : 15.5 m

Quota iniziale : 1 m

Passo : 0.1 m

Sezione : Pali D1000

Area equivalente : 0.654498469497874 m

Inerzia equivalente : 0.0409 m<sup>4</sup>/m

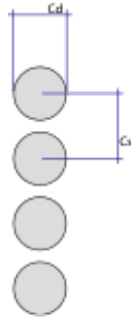
Materiale calcestruzzo : C28/35

Tipo sezione : Tangent

Spaziatura : 1.2 m

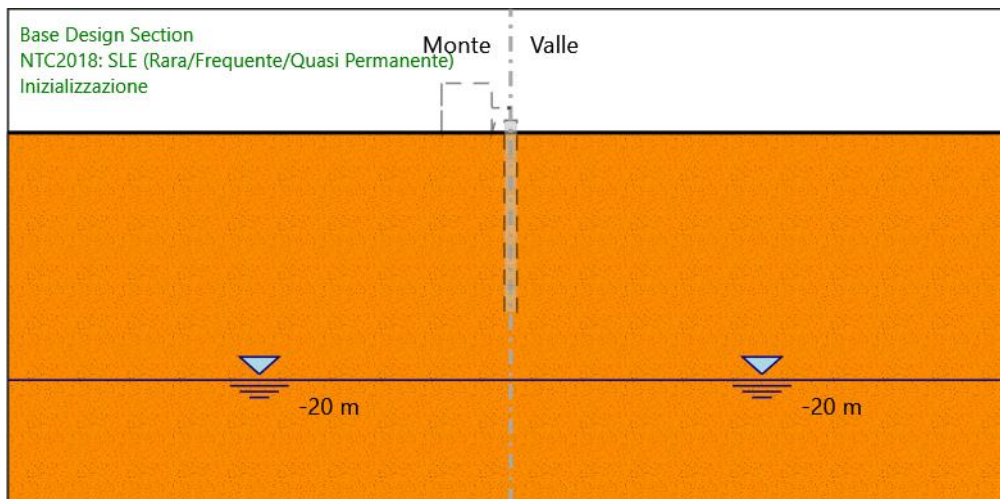
Diametro : 1 m

Efficacia : 1



## 4. Fasi di Calcolo

### 4.1. Inizializzazione



Inizializzazione

Scavo

Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : 0 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

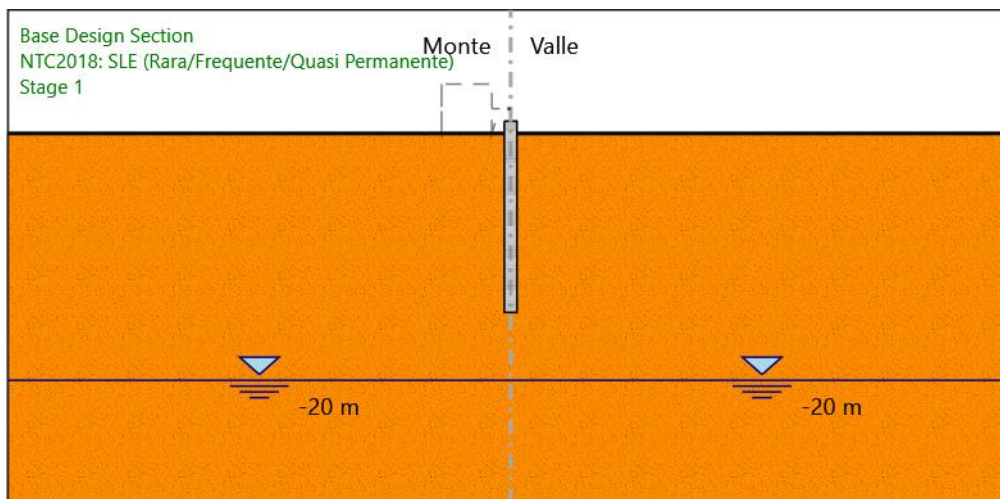
0 m

Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

## 4.2. Stage 1



### Stage 1

#### Scavo

##### Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : 0 m

##### Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

##### Linea di scavo di destra (Orizzontale)

0 m

#### Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

#### Elementi strutturali

##### Paratia : WallElement

X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -14.5 m

Mandataria



Mandante

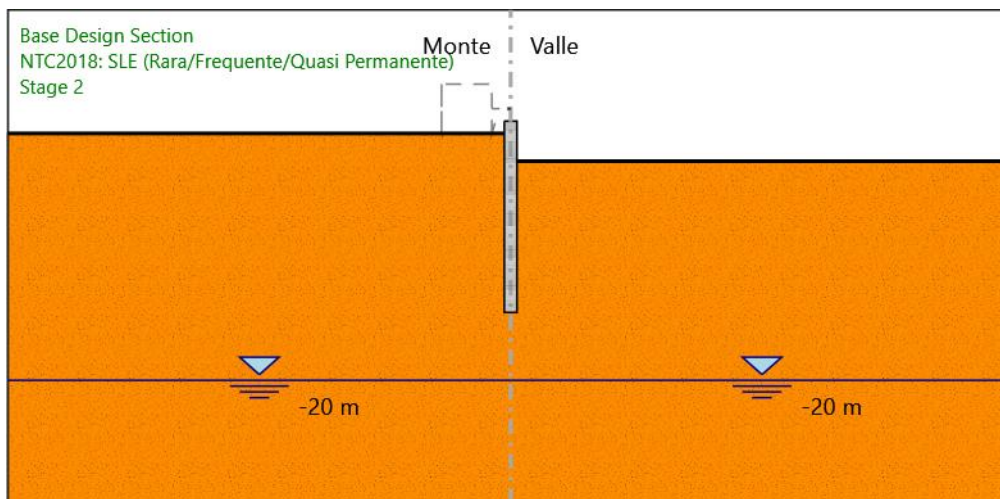


RELAZIONE DI CALCOLO

Sezione : Pali D1000



### 4.3. Stage 2



#### Stage 2

##### Scavo

###### Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : -2.25 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

-2.25 m

##### Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

##### Elementi strutturali

Paratia : WallElement

X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -14.5 m

Mandatario



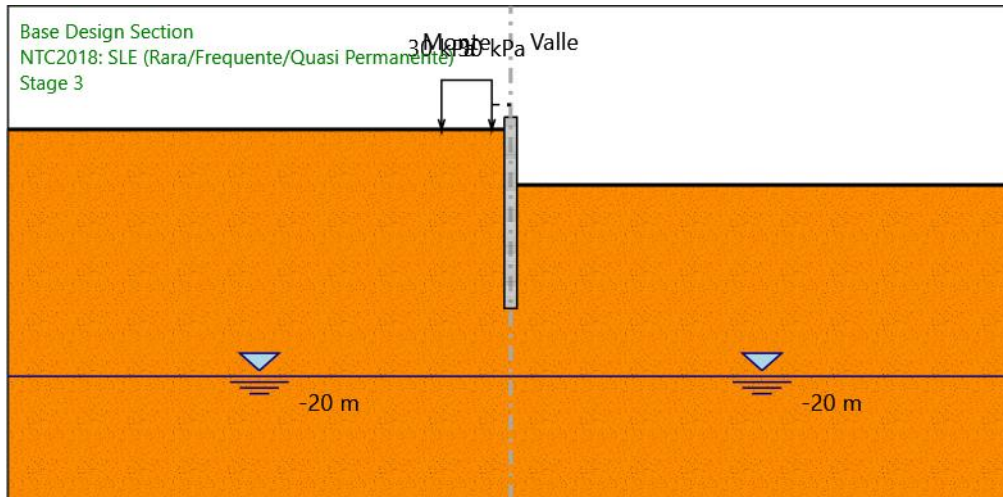
Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO

Sezione : Pali D1000

#### 4.4. Stage 3



#### Stage 3

##### Scavo

###### Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : -4.5 m

Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

Linea di scavo di destra (Orizzontale)

-4.5 m

##### Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

##### Carichi

Carico lineare in superficie : SurfaceSurcharge

X iniziale : -5.5 m

X finale : -1.5 m

Pressione iniziale : 30 kPa

Pressione finale : 30 kPa

Mandataria



Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO

#### Elementi strutturali

Paratia : WallElement

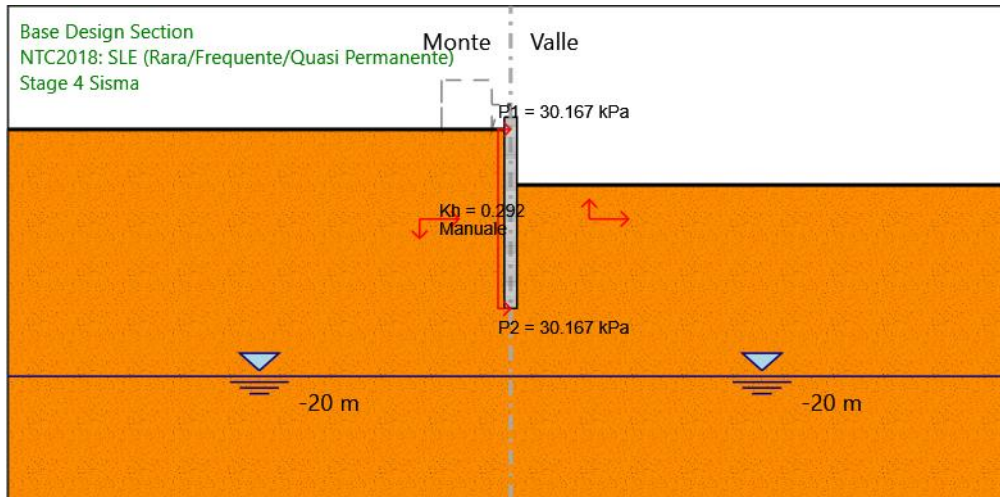
X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -14.5 m

Sezione : Pali D1000

## 4.5. Stage 4 Sisma



### Stage 4 Sisma

#### Scavo

##### Muro di sinistra

Lato monte : 0 m

Lato valle : -4.5 m

##### Linea di scavo di sinistra (Orizzontale)

0 m

##### Linea di scavo di destra (Orizzontale)

-4.5 m

#### Falda acquifera

Falda di sinistra : -20 m

Falda di destra : -20 m

#### Elementi strutturali

Paratia : WallElement

X : 0 m

Quota in alto : 1 m

Quota di fondo : -14.5 m

Mandatario



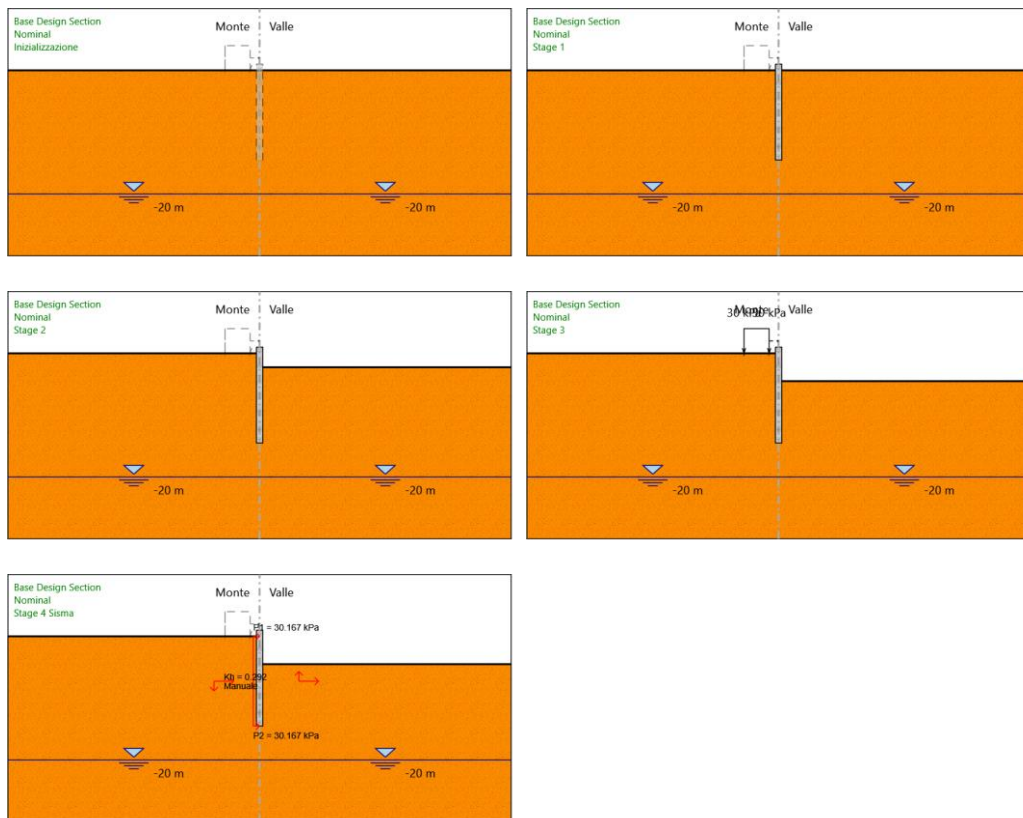
Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO

Sezione : Pali D1000

### 4.6. Tabella Configurazione Stage (Nominal)



## 5. Descrizione Coefficienti Design Assumption

Nome	Carichi Permanenti Sfavorevoli (F_dead_load _unfavour)	Carichi Permanenti Favorevoli (F_dead_loa d_favour)	Carichi Variabili Sfavorevoli (F_live_load _unfavour)	Carichi Variabili Favorevoli (F_live_loa d_favour)	Carico Sismico (F_seis m_load)	Pressio ni Acqua Lato Monte (F_Wat erDR)	Pressio ni Acqua Lato Valle (F_Wat erRes)	Carichi Permane nti Destabili zzanti (F_UPL_ GDStab)	Carichi Perman enti Stabilizz anti (F_UPL_ GDStab)	Carichi Variabili Destabili zzanti (F_UPL_ QDStab)	Carichi Permane nti Destabili zzanti (F_HYD_ GDStab)	Carichi Perman enti Stabilizz anti (F_HYD_ GDStab)	Carichi Variabili Destabili zzanti (F_HYD_ QDStab)
Simbolo	$\gamma_G$	$\gamma_G$	$\gamma_Q$	$\gamma_Q$	$\gamma_{QE}$	$\gamma_G$	$\gamma_G$	$\gamma_{Gdst}$	$\gamma_{Gstb}$	$\gamma_{Qdst}$	$\gamma_{Gdst}$	$\gamma_{Gstb}$	$\gamma_{Qdst}$
Nominal	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
NTC2018: SLE (Rara/Frequ ente/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
NTC2018: A2+M2+R1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1
SISMICA STR	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1.3	0.9	1
NTC2018: SISMICA GEO	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1	1.3	0.9	1

Nome	Parziale su $\tan(\phi')$ (F_Fr)	Parziale su $c'$ (F_eff_cohes)	Parziale su Su (F_Su)	Parziale su qu (F_qu)	Parziale su peso specifico (F_gamma)
Simbolo	$\gamma_\phi$	$\gamma_c$	$\gamma_{cu}$	$\gamma_{qu}$	$\gamma_\gamma$
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
NTC2018: SISMICA STR	1	1	1	1	1
NTC2018: SISMICA GEO	1	1	1	1	1

Nome	Parziale resistenza terreno (es. $K_p$ ) (F_Soil_Res_walls)	Parziale resistenza Tiranti permanenti (F_Anch_P)	Parziale resistenza Tiranti temporanei (F_Anch_T)	Parziale elementi strutturali (F_wall)
Simbolo	$\gamma_{Re}$	$\gamma_{ap}$	$\gamma_{at}$	
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
NTC2018: SISMICA STR	1	1.2	1.1	1
NTC2018: SISMICA GEO	1	1.2	1.1	1



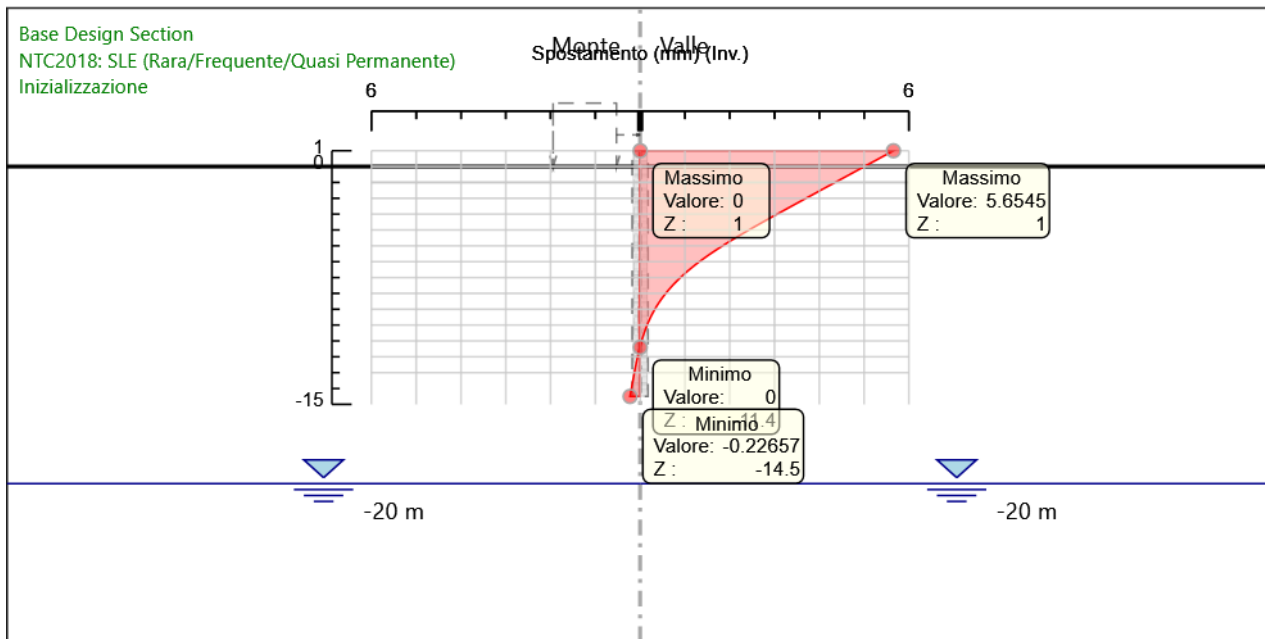


## 5. Riepilogo Stage / Design Assumption per Inviluppo

Design Assumption	Inizializzazione	Stage 1	Stage 2	Stage 3	Stage 4	Sisma
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	V	V	V	V		
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	V	V	V	V		
NTC2018: A2+M2+R1	V	V	V	V		
NTC2018: SISMICA STR						V
NTC2018: SISMICA GEO						V

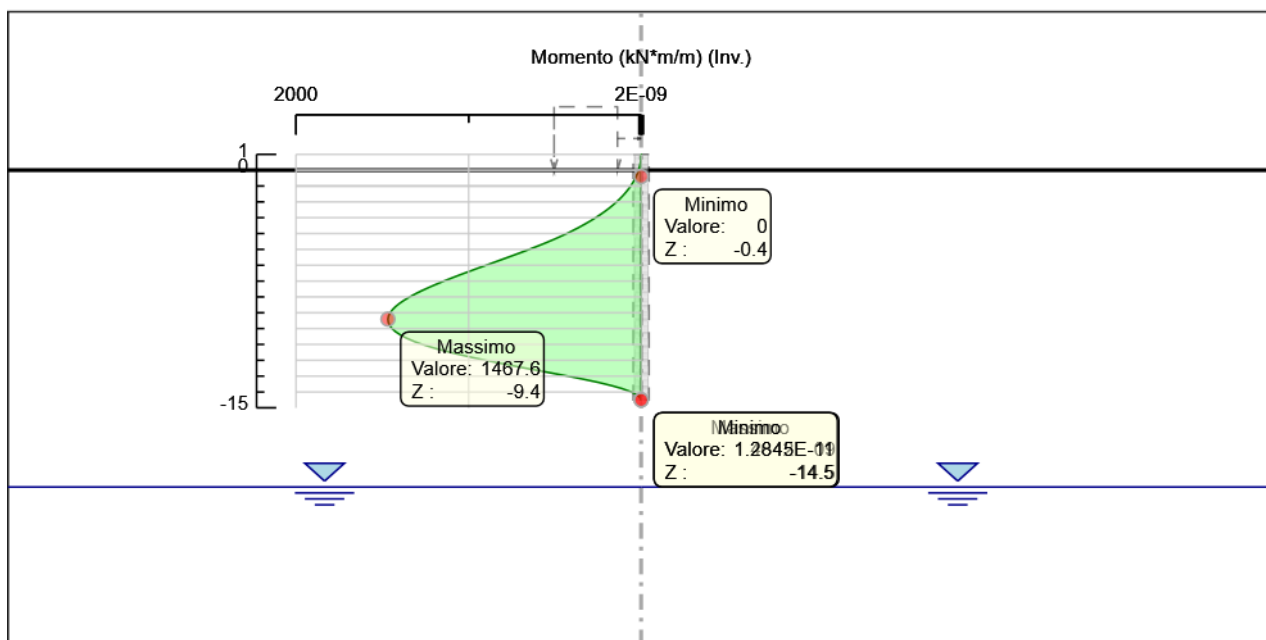
### 5. Descrizione sintetica dei risultati delle Design Assumption (Inviluppi)

#### 5.1. Grafico Inviluppi Spostamento



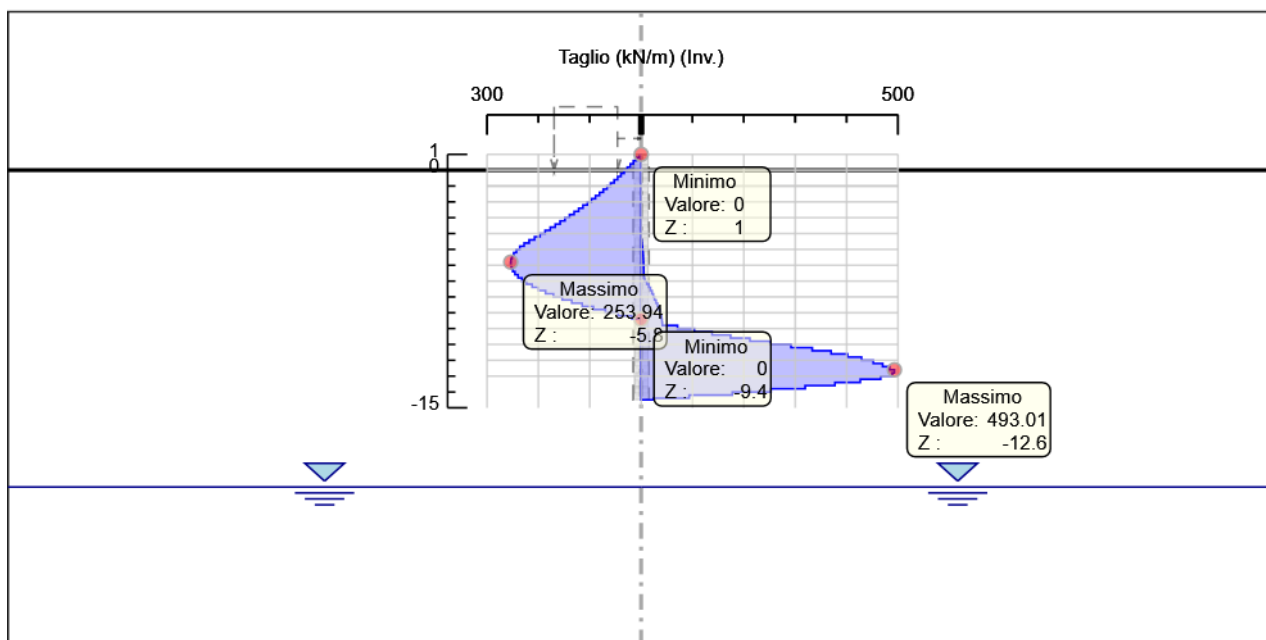
Spostamento

## 5.2. Grafico Involuppi Momento



Momento

### 5.3. Grafico Involuppi Taglio



Taglio



## ***6. Normative adottate per le verifiche degli Elementi Strutturali***

### **Normative Verifiche**

Calcestruzzo	NTC
Acciaio	NTC
Tirante	NTC

### **Coefficienti per Verifica Tiranti**

GEO FS	1
$\xi_{a3}$	1.75
$\gamma_s$	1.2



## 6.1. Riepilogo Stage / Design Assumption per Inviluppo

Design Assumption	Inizializzazione	Stage 1	Stage 2	Stage 3	Stage 4	Sisma
NTC2018: SLE (Rara/Frequente/Quasi Permanente)	V	V	V	V		
NTC2018: A1+M1+R1 (R3 per tiranti)	V	V	V	V		
NTC2018: A2+M2+R1	V	V	V	V		
NTC2018: SISMICA STR						V
NTC2018: SISMICA GEO						V

## 6.2. Risultati Cover

### 6.2.1. Tabella Inviluppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Cover : LEFT

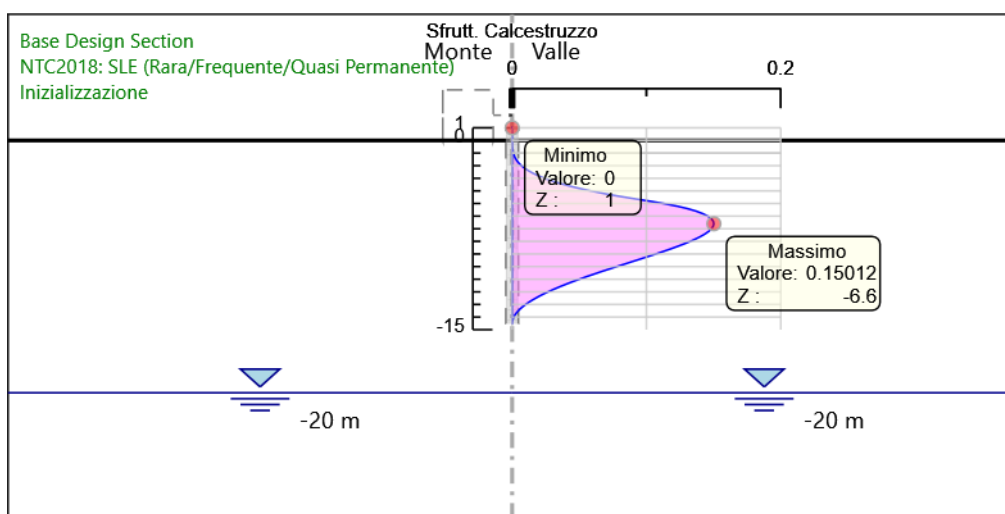
Inviluppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Cover		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Cover	
1	0	
0.8	0	
0.6	0	
0.4	0	
0.2	0	
0	0	
-0.2	0	
-0.4	0	
-0.6	0	
-0.8	0	
-1	0.001	
-1.2	0.001	
-1.4	0.002	
-1.6	0.003	
-1.8	0.005	
-2	0.007	
-2.2	0.009	
-2.4	0.012	
-2.6	0.016	
-2.8	0.02	
-3	0.024	
-3.2	0.029	
-3.4	0.036	
-3.6	0.042	
-3.8	0.05	
-4	0.059	
-4.2	0.068	
-4.4	0.078	
-4.6	0.09	
-4.8	0.102	
-5	0.113	
-5.2	0.122	
-5.4	0.13	
-5.6	0.137	
-5.8	0.142	
-6	0.146	
-6.2	0.148	
-6.4	0.15	
-6.6	0.15	
-6.8	0.15	
-7	0.148	
-7.2	0.146	
-7.4	0.144	
-7.6	0.14	
-7.8	0.137	
-8	0.133	
-8.2	0.128	
-8.4	0.123	
-8.6	0.118	
-8.8	0.112	
-9	0.107	
-9.2	0.101	
-9.4	0.095	
-9.6	0.09	
-9.8	0.084	
-10	0.078	



Involuppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver	
-10.2		0.072
-10.4		0.066
-10.6		0.061
-10.8		0.055
-11		0.05
-11.2		0.045
-11.4		0.04
-11.6		0.035
-11.8		0.031
-12		0.027
-12.2		0.023
-12.4		0.019
-12.6		0.016
-12.8		0.013
-13		0.01
-13.2		0.008
-13.4		0.005
-13.6		0.004
-13.8		0.002
-14		0.001
-14.2		0
-14.4		0
-14.5		0



### 6.2.2. Grafico Involuppi Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver



Involuppi  
Tasso di Sfruttamento Calcestruzzo - Caver

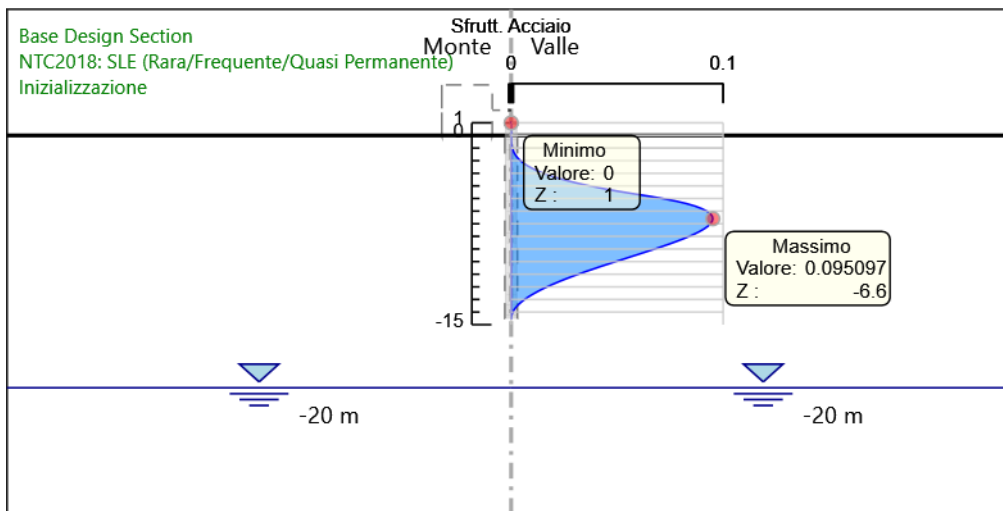
### 6.2.3. Tabella Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover : LEFT

Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover	LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Armature - Cover
1	0
0.8	0
0.6	0
0.4	0
0.2	0
0	0
-0.2	0
-0.4	0
-0.6	0
-0.8	0
-1	0.001
-1.2	0.001
-1.4	0.001
-1.6	0.002
-1.8	0.003
-2	0.004
-2.2	0.006
-2.4	0.008
-2.6	0.01
-2.8	0.012
-3	0.015
-3.2	0.019
-3.4	0.023
-3.6	0.027
-3.8	0.032
-4	0.037
-4.2	0.043
-4.4	0.05
-4.6	0.057
-4.8	0.064
-5	0.071
-5.2	0.078
-5.4	0.083
-5.6	0.087
-5.8	0.09
-6	0.092
-6.2	0.094
-6.4	0.095
-6.6	0.095
-6.8	0.095
-7	0.094
-7.2	0.093
-7.4	0.091
-7.6	0.089
-7.8	0.087
-8	0.084
-8.2	0.081
-8.4	0.078
-8.6	0.075
-8.8	0.071
-9	0.068
-9.2	0.064
-9.4	0.06
-9.6	0.057
-9.8	0.053
-10	0.049
-10.2	0.046
-10.4	0.042
-10.6	0.038



Involuppi Tasso di Sfruttamento Armature - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento Armature - Caver	
-10.8		0.035
-11		0.032
-11.2		0.028
-11.4		0.025
-11.6		0.022
-11.8		0.02
-12		0.017
-12.2		0.014
-12.4		0.012
-12.6		0.01
-12.8		0.008
-13		0.006
-13.2		0.005
-13.4		0.003
-13.6		0.002
-13.8		0.001
-14		0.001
-14.2		0
-14.4		0
-14.5		0

### 6.2.4. Grafico Inviluppi Tasso di Sfruttamento Armature - Cover



Inviluppi  
Tasso di Sfruttamento Armature - Cover



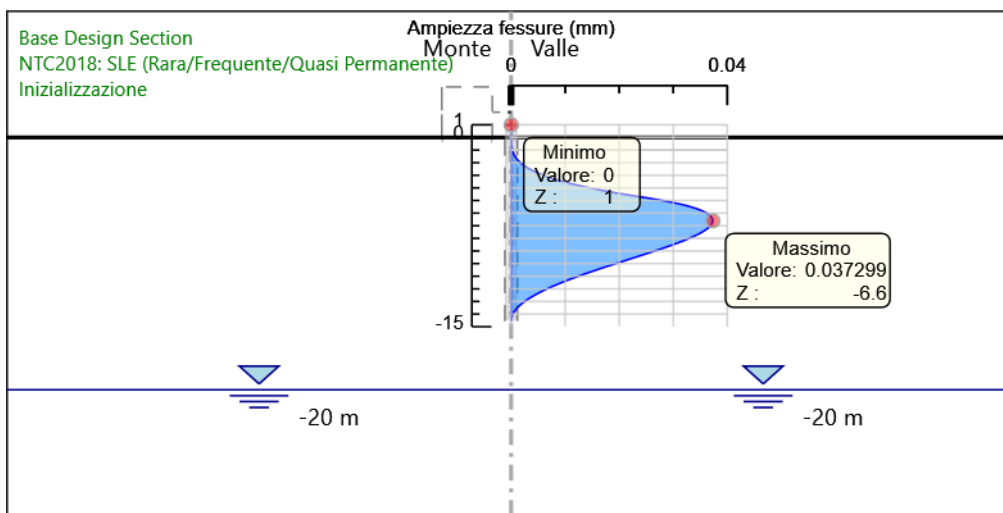
### 6.2.5. Tabella Involuppi Apertura Fessure - Caver : LEFT

Involuppi Apertura Fessure - Caver		LEFT
Z (m)	Apertura Fessure - Caver (mm)	
1	0	
0.8	0	
0.6	0	
0.4	0	
0.2	0	
0	0	
-0.2	0	
-0.4	0	
-0.6	0	
-0.8	0	
-1	0	
-1.2	0	
-1.4	0.001	
-1.6	0.001	
-1.8	0.001	
-2	0.002	
-2.2	0.002	
-2.4	0.003	
-2.6	0.004	
-2.8	0.005	
-3	0.006	
-3.2	0.007	
-3.4	0.009	
-3.6	0.011	
-3.8	0.012	
-4	0.015	
-4.2	0.017	
-4.4	0.019	
-4.6	0.022	
-4.8	0.025	
-5	0.028	
-5.2	0.03	
-5.4	0.032	
-5.6	0.034	
-5.8	0.035	
-6	0.036	
-6.2	0.037	
-6.4	0.037	
-6.6	0.037	
-6.8	0.037	
-7	0.037	
-7.2	0.036	
-7.4	0.036	
-7.6	0.035	
-7.8	0.034	
-8	0.033	
-8.2	0.032	
-8.4	0.031	
-8.6	0.029	
-8.8	0.028	
-9	0.027	
-9.2	0.025	
-9.4	0.024	
-9.6	0.022	
-9.8	0.021	
-10	0.019	
-10.2	0.018	
-10.4	0.016	
-10.6	0.015	



Involuppi Apertura Fessure - Caver		LEFT
Z (m)	Apertura Fessure - Caver (mm)	
-10.8	0.014	
-11	0.012	
-11.2	0.011	
-11.4	0.01	
-11.6	0.009	
-11.8	0.008	
-12	0.007	
-12.2	0.006	
-12.4	0.005	
-12.6	0.004	
-12.8	0.003	
-13	0.002	
-13.2	0.002	
-13.4	0.001	
-13.6	0.001	
-13.8	0.001	
-14	0	
-14.2	0	
-14.4	0	
-14.5	0	

### 6.2.6. Grafico Involuppi Apertura Fessure - Caver



Involuppi  
Apertura Fessure - Caver

### 6.2.7. Tabella Involuppi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver : LEFT

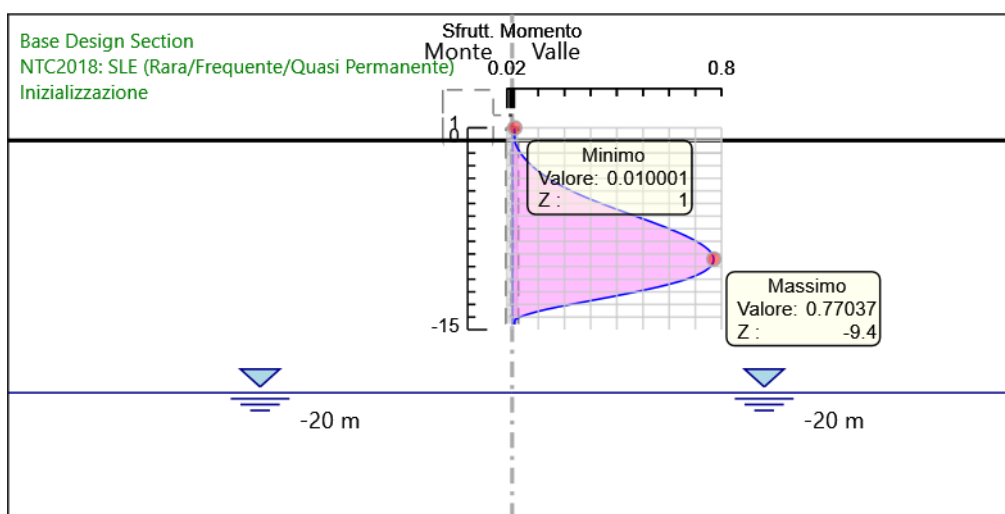
Involuppi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver	
1	0.01	
0.8	0.01	
0.6	0.01	
0.4	0.01	
0.2	0.01	
0	0.01	
-0.2	0.011	
-0.4	0.016	
-0.6	0.02	
-0.8	0.026	
-1	0.032	
-1.2	0.039	
-1.4	0.047	
-1.6	0.055	
-1.8	0.065	
-2	0.075	
-2.2	0.086	
-2.4	0.098	
-2.6	0.11	
-2.8	0.124	
-3	0.139	
-3.2	0.154	
-3.4	0.171	
-3.6	0.189	
-3.8	0.207	
-4	0.227	
-4.2	0.247	
-4.4	0.269	
-4.6	0.292	
-4.8	0.316	
-5	0.341	
-5.2	0.366	
-5.4	0.392	
-5.6	0.419	
-5.8	0.445	
-6	0.472	
-6.2	0.499	
-6.4	0.525	
-6.6	0.551	
-6.8	0.576	
-7	0.6	
-7.2	0.624	
-7.4	0.646	
-7.6	0.667	
-7.8	0.686	
-8	0.704	
-8.2	0.72	
-8.4	0.735	
-8.6	0.747	
-8.8	0.756	
-9	0.764	
-9.2	0.768	
-9.4	0.77	
-9.6	0.769	
-9.8	0.765	
-10	0.758	
-10.2	0.747	
-10.4	0.732	
-10.6	0.714	





Involuppi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver	
-10.8		0.692
-11		0.665
-11.2		0.635
-11.4		0.6
-11.6		0.561
-11.8		0.519
-12		0.474
-12.2		0.426
-12.4		0.377
-12.6		0.326
-12.8		0.274
-13		0.223
-13.2		0.174
-13.4		0.129
-13.6		0.09
-13.8		0.056
-14		0.03
-14.2		0.011
-14.4		0.01
-14.5		0.01

### 6.2.8. Grafico Involupi Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver



Involuppi  
Tasso di Sfruttamento a Momento - Caver



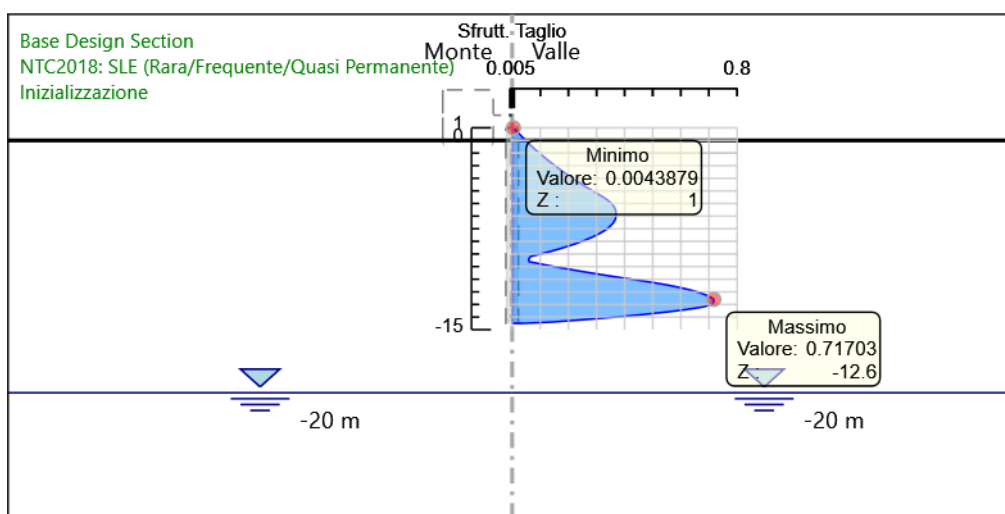
### 6.2.9. Tabella Involuppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver : LEFT

Involuppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver	
1	0.004	
0.8	0.013	
0.6	0.022	
0.4	0.031	
0.2	0.039	
0	0.048	
-0.2	0.057	
-0.4	0.067	
-0.6	0.076	
-0.8	0.086	
-1	0.097	
-1.2	0.107	
-1.4	0.118	
-1.6	0.129	
-1.8	0.141	
-2	0.153	
-2.2	0.165	
-2.4	0.177	
-2.6	0.19	
-2.8	0.203	
-3	0.216	
-3.2	0.229	
-3.4	0.243	
-3.6	0.257	
-3.8	0.272	
-4	0.287	
-4.2	0.302	
-4.4	0.317	
-4.6	0.331	
-4.8	0.344	
-5	0.353	
-5.2	0.361	
-5.4	0.366	
-5.6	0.369	
-5.8	0.369	
-6	0.369	
-6.2	0.368	
-6.4	0.364	
-6.6	0.357	
-6.8	0.349	
-7	0.338	
-7.2	0.324	
-7.4	0.309	
-7.6	0.291	
-7.8	0.271	
-8	0.248	
-8.2	0.223	
-8.4	0.196	
-8.6	0.167	
-8.8	0.135	
-9	0.101	
-9.2	0.065	
-9.4	0.059	
-9.6	0.06	
-9.8	0.103	
-10	0.151	
-10.2	0.201	
-10.4	0.253	
-10.6	0.308	



Involuppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver		LEFT
Z (m)	Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver	
-10.8	0.365	
-11	0.424	
-11.2	0.484	
-11.4	0.538	
-11.6	0.584	
-11.8	0.624	
-12	0.657	
-12.2	0.684	
-12.4	0.704	
-12.6	0.717	
-12.8	0.717	
-13	0.711	
-13.2	0.678	
-13.4	0.621	
-13.6	0.549	
-13.8	0.464	
-14	0.368	
-14.2	0.258	
-14.4	0.136	
-14.5	0.035	

### 6.2.10. Grafico Inviluppi Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver



Inviluppi  
Tasso di Sfruttamento a Taglio - Caver

Mandatario



Mandante



RELAZIONE DI CALCOLO