

COMMITTENTE:



PROGETTAZIONE:



**U.O. INFRASTRUTTURE SUD**

**PROGETTO DEFINITIVO**

**LINEA SALERNO - PONTECAGNANO AEROPORTO  
COMPLETAMENTO METROPOLITANA DI SALERNO  
TRATTA ARECHI - PONTECAGNANO AEROPORTO**

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica

Relazione di calcolo

SCALA:

-

COMMESSA LOTTO FASE ENTE TIPO DOC. OPERA/DISCIPLINA Progr. REV.

NN1X 10 D 78 CL MU1900 001 A

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Da
A	Emissione Esecutiva	F.Durastanti	Dic-2020	G.Romano	Dic-2020	M. Di Pino	Dic-2020	D.Tiberti

NN1X.1.0.D.78.CL.MU.19.0.0.001.A n. Elab.:

ITALFERR S.p.A.  
Gruppo Ferrovie dello Stato  
Direzione Generale  
UO Infrastrutture Sud  
Piazz. Ing. Carlo Tiberti  
Ordine degli Ingegneri Prov. di Napoli n. 10876

MURI DI RECINZIONE MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
	NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	1 di 73

INDICE

<b>1</b>	<b>PREMESSA</b> .....	<b>3</b>
<b>2</b>	<b>DESCRIZIONE DELL'OPERA</b> .....	<b>4</b>
<b>3</b>	<b>DOCUMENTI DI RIFERIMENTO</b> .....	<b>5</b>
3.1	DOCUMENTI REFERENZIATI .....	5
3.1.1	<i>Documenti di progetto</i> .....	5
3.1.2	<i>Normativa e istruzioni</i> .....	5
<b>4</b>	<b>CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI</b> .....	<b>6</b>
4.1	CALCESTRUZZO .....	6
4.1.1	<i>Calcestruzzo per fondazione e elevazione</i> .....	6
4.1.2	<i>Calcestruzzo per riempimento micropali</i> .....	6
4.2	ACCIAIO .....	7
4.2.1	<i>Acciaio per cemento armato</i> .....	7
4.2.2	<i>Acciaio armatura micropalo</i> .....	7
<b>5</b>	<b>INQUADRAMENTO GEOLOGICO – GEOTECNICO</b> .....	<b>8</b>
5.1	CATEGORIA DI SOTTOSUOLO AI FINI DEL CALCOLO DELL'AZIONE SISMICA .....	8
<b>6</b>	<b>VERIFICHE GEOTECNICHE (SLU) IN CONDIZIONI STATICHE</b> .....	<b>9</b>
6.1	VERIFICA A STABILITÀ GLOBALE .....	10
6.2	VERIFICA A CARICO LIMITE DEI MICROPALI DI FONDAZIONE.....	10
6.3	VERIFICA A CARICO LIMITE ORIZZONTALE.....	11
<b>7</b>	<b>VERIFICHE GEOTECNICHE (SLV) IN CONDIZIONI SISMICHE</b> .....	<b>13</b>
<b>8</b>	<b>VERIFICHE GEOTECNICHE (SLE)</b> .....	<b>15</b>
8.1	CALCOLO DEI CEDIMENTI (SLE).....	16
<b>9</b>	<b>VERIFICHE STRUTTURALI SLU</b> .....	<b>17</b>
9.1	CRITERI DI VERIFICA DELLE SEZIONI IN C.A.....	17
9.2	VERIFICHE PER GLI STATI LIMITE ULTIMI A FLESSIONE - PRESSOFLESSIONE .....	17
9.3	VERIFICA AGLI STATI LIMITE ULTIMI A TAGLIO .....	17
<b>10</b>	<b>VERIFICHE STRUTTURALI SLE</b> .....	<b>19</b>
10.1	VERIFICHE ALLE TENSIONI.....	19
10.2	VERIFICHE A FESSURAZIONE.....	19
<b>11</b>	<b>VERIFICHE IN CONDIZIONI ECCEZIONALI - URTO</b> .....	<b>20</b>
<b>12</b>	<b>ANALISI DEI CARICHI DI PROGETTO</b> .....	<b>21</b>
12.1	PESI PROPRI .....	21
12.1	CARICHI PERMANENTI E VARIABILI .....	22
12.1.1	<i>Spinta del terreno</i> .....	22
12.1.2	<i>Paramento</i> .....	24
12.1.3	<i>Barriere antirumore</i> .....	24
12.1.4	<i>Palo TE</i> .....	24
12.1.5	<i>Carichi ferroviari</i> .....	25
12.1.6	<i>Carico del vento</i> .....	25
12.1.7	<i>Azione aerodinamica dovuta al traffico ferroviario</i> .....	28
12.2	AZIONI ECCEZIONALI .....	29
12.3	AZIONE SISMICA .....	29

MURI DI RECINZIONE MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
	NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	2 di 73

12.3.1	Vita nominale.....	30
12.3.2	Classe d'uso.....	30
12.3.3	Periodo di riferimento.....	31
12.3.4	Valutazione dei parametri di pericolosità sismica.....	31
12.3.5	Caratterizzazione sismica del terreno.....	32
<b>13</b>	<b>COMBINAZIONE DI CARICO .....</b>	<b>37</b>
<b>14</b>	<b>PROGETTO E VERIFICA .....</b>	<b>40</b>
14.1	DATI DI INPUT .....	40
14.2	CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI SUI PALI DI FONDAZIONE.....	43
14.2.1	Forze verticali e inerziali.....	43
14.2.2	Spinte in condizione statica.....	45
14.2.3	Spinte in condizione sismica+.....	46
14.2.4	Spinte in condizione sismica-.....	47
14.3	VERIFICHE PORTANZA VERTICALE MICROPALI.....	50
14.3.1	Verifica micropalo compresso .....	53
14.3.2	Verifica micropalo teso.....	55
14.3.3	Verifica a carico limite orizzontale.....	57
14.4	CALCOLO DEI CEDIMENTI .....	60
14.5	VERIFICA DI STABILITÀ GLOBALE.....	61
14.6	VERIFICHE STRUTTURALI .....	65
14.6.1	Calcolo delle sollecitazioni.....	65
<b>15</b>	<b>VERIFICA SLU.....</b>	<b>67</b>
15.1	CONDIZIONI STATICHE E SISMICHE .....	68
15.2	CONDIZIONI ECCEZIONALI – PRESENZA DI URTO .....	68
<b>16</b>	<b>VERIFICA SLE – TENSIONE .....</b>	<b>69</b>
<b>17</b>	<b>VERIFICA SLE – FESSURAZIONE .....</b>	<b>69</b>
<b>18</b>	<b>VERIFICHE STRUTTURALI – PALI DI FONDAZIONE .....</b>	<b>70</b>
18.1	CONDIZIONI STATICHE E SISMICHE .....	71
18.1	CONDIZIONI ECCEZIONALI – PRESENZA DI URTO .....	72
<b>19</b>	<b>INCIDENZA .....</b>	<b>73</b>

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

3 di 73

## 1 PREMESSA

Il presente documento illustra il dimensionamento e le verifiche del muro su micropali MU19. Questo si estende dalla progressiva 3+950.00 km alla 4+049.30 km, per uno sviluppo complessivo di 100 m circa.

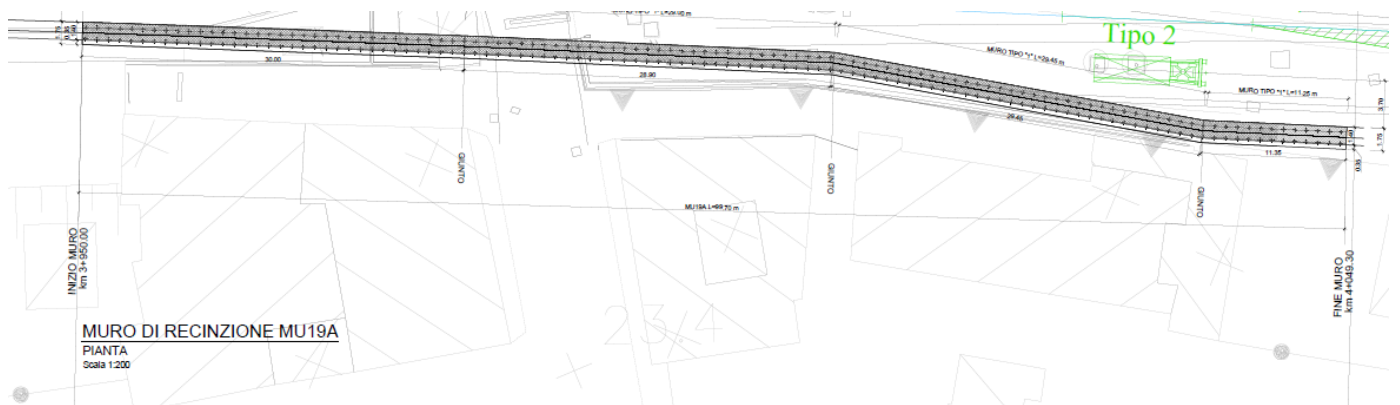


Figura 1 – Planimetrie opera dimensionata.

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	4 di 73

## 2 DESCRIZIONE DELL'OPERA

L'opera oggetto di studio consiste in un muro di sostegno su micropali.

Il modello di calcolo è costituito da un muro con paramento con un ringrosso in testa pari a 1.40 m di larghezza e 1.50 m di altezza, e una parte sottostante di spessore pari a 0.82 m e altezza massima di 1.03 m. La fondazione ha un'altezza e uno spessore pari rispettivamente a 0.80 m e 1.80 m. Il calcolo viene eseguito considerando solamente la fondazione del muro, con il paramento considerato come un carico verticale concentrato in testa alla fondazione.

I micropali hanno un diametro di 300 mm, posti a interasse 0.90 m e lunghezza di 10 m, armati con tubolare  $\phi$  244.5 spessore 10 mm.

Si riporta di seguito una sezione tipo rappresentante l'opera oggetto di studio.

### MURO DI RECINZIONE "TIPO 1"

#### SEZIONE TRASVERSALE TIPICA A-A

Scala 1:100

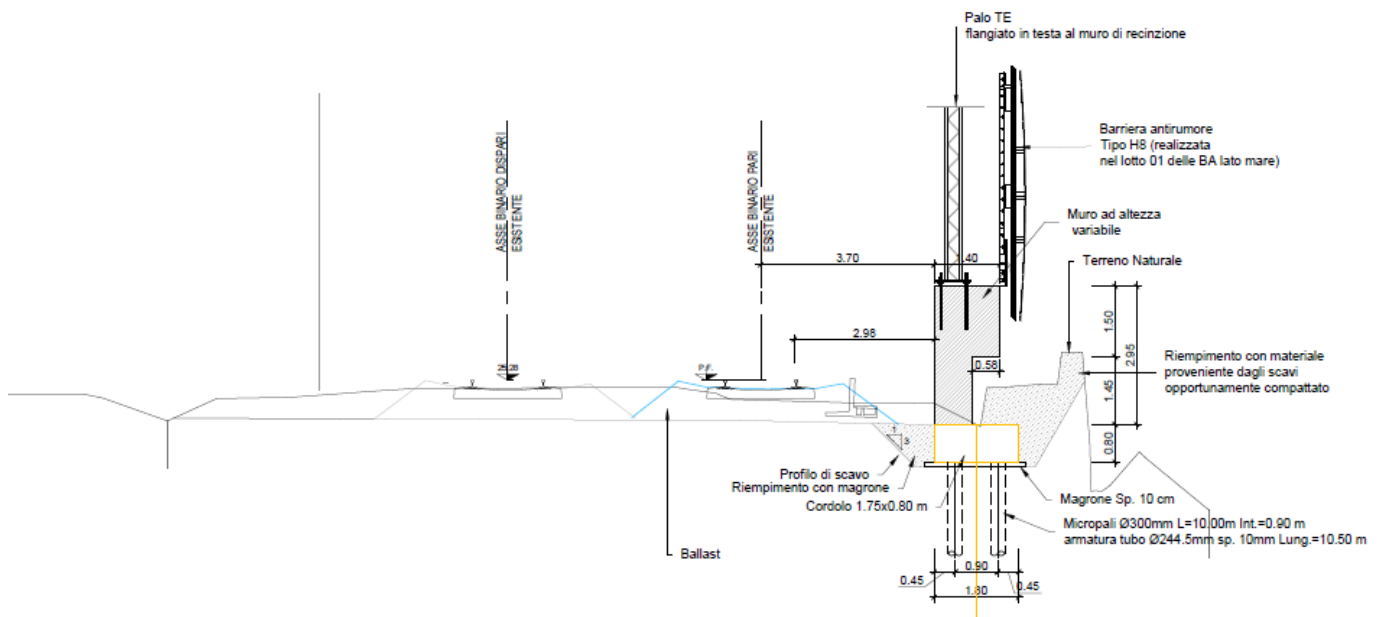


Figura 2 – Sezione tipo muro su pali.

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	5 di 73

### 3 DOCUMENTI DI RIFERIMENTO

#### 3.1 DOCUMENTI REFERENZIATI

I documenti utilizzati come input per il presente documento sono i seguenti:

##### 3.1.1 Documenti di progetto

- *NN1X10D78RHGE0600001 – “PROGETTO DEFINITIVO - GEOTECNICA – Elaborati generali – Relazione geotecnica generale – Adeguamento PRG di Pontecagnano”;*
- *NN1X10D78L6GE0600001 ÷ NN1X10D78L6GE0600002 – “PROGETTO DEFINITIVO - GEOTECNICA – Elaborati generali – Profilo geotecnico linea – Adeguamento PRG di Pontecagnano - Tav. 1 ÷ 2”.*

##### 3.1.2 Normativa e istruzioni

La progettazione è conforme alle normative vigenti.

[N.1]. Norme Tecniche per le Costruzioni - D.M. 17-01-18 (NTC-2018);

[N.2]. Circolare n. 7 del 21 gennaio 2019 - Istruzioni per l'Applicazione dell'aggiornamento delle Norme Tecniche per le Costruzioni di cui al Decreto Ministeriale 17 gennaio 2018;

[N.3]. Regolamento (UE) N. 1299/2014 della Commissione del 18 novembre 2014 relativo alle specifiche tecniche di interoperabilità per il sottosistema «infrastruttura» del sistema ferroviario dell'Unione europea, modificato dal Regolamento di esecuzione (UE) N° 2019/776 della Commissione del 16 maggio 2019

[N.4]. Eurocodici EN 1991-2: 2003/AC:2010 – Eurocodice 1 – Parte 2

[N.5]. RFI DTC SI MA IFS 001 D Dicembre 2019 - Manuale di Progettazione delle Opere Civili

## 4 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI

I materiali utilizzati nella realizzazione delle strutture in funzione della utilizzazione sono descritti in seguito.

### 4.1 CALCESTRUZZO

#### 4.1.1 Calcestruzzo per fondazione e elevazione

- classe di resistenza C32/40:
- Classe di esposizione XC4
- Copriferro 50 mm
- $R_{ck} = 40$  MPa Resistenza cubica caratteristica a compressione
- $f_{ck} = 0.83 \cdot R_{ck} = 33.20$  N/mm<sup>2</sup> Resistenza caratteristica a compressione;
- $f_{cd} = f_{ck} \cdot \alpha_{cc} / \gamma_c = 18.81$  N/mm<sup>2</sup> Resistenza di calcolo a compressione del cls;
- $f_{ctm} = 0.30 \cdot f_{ck}^{(2/3)} = 3.10$  N/mm<sup>2</sup> Resistenza media a trazione del cls;
- $f_{ctk} = 0.7 \cdot f_{ctm} = 2.17$  N/mm<sup>2</sup> Resistenza caratteristica a trazione del cls;
- $f_{ctd} = f_{ctk} / \gamma_c = 1.44$  N/mm<sup>2</sup> Resistenza di calcolo a trazione del cls.
- $f_{bk} = 2.25 \eta \cdot f_{ctk} = 4.88$  N/mm<sup>2</sup> Resistenza caratteristica tangenziale di aderenza del cls,

dove  $\eta = 1.0$  per barre di diametro inferiore a 32 mm;

- $f_{bd} = f_{bk} / \gamma_c = 3.25$  N/mm<sup>2</sup> Resistenza di calcolo di aderenza del cls.
- $f_{cm} = f_{ck} + 8 = 41.20$  N/mm<sup>2</sup> Resistenza media cilindrica a compressione del cls;
- $E_{cm} = 22000 \cdot [f_{cm}/10]^{0.3} = 33642.78$  N/mm<sup>2</sup> Modulo elastico del calcestruzzo
- $\sigma_c < 0.55 \cdot f_{ck} = 18.26$  N/mm<sup>2</sup> tensione massima di eserc. per il cls con comb. rara;
- $\sigma_c < 0.40 \cdot f_{ck} = 13.28$  N/mm<sup>2</sup> tensione massima di eserc. per il cls con comb. quasi perm

#### 4.1.2 Calcestruzzo per riempimento micropali

- classe di resistenza C25/30
- modulo elastico  $E_c = 31.447$  N/mm<sup>2</sup>;
- resistenza caratteristica a compressione cilindrica  $f_{ck} = 24,90$  N/mm<sup>2</sup>;
- resistenza media a compressione cilindrica  $f_{cm} = 32,90$  N/mm<sup>2</sup>;
- resistenza di calcolo a compressione  $f_{cd} = 14,11$  N/mm<sup>2</sup>;
- resistenza a trazione ( valore medio )  $f_{ctm} = 2,56$  N/mm<sup>2</sup>;
- resistenza caratteristica a trazione  $f_{ctk} = 1,79$  N/mm<sup>2</sup>;
- resistenza caratteristica a trazione per flessione  $f_{ctk} = 2,15$  N/mm<sup>2</sup>;
- resistenza di progetto a trazione  $f_{ctd} = 1,19$  N/mm<sup>2</sup>.

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

7 di 73

## 4.2 ACCIAIO

### 4.2.1 Acciaio per cemento armato

Si utilizzano barre ad aderenza migliorata in acciaio con le seguenti caratteristiche meccaniche:

- acciaio B450C
- tensione caratteristica di snervamento  $f_{yk} = 450 \text{ N/mm}^2$ ;
- tensione caratteristica di rottura  $f_{tk} = 540 \text{ N/mm}^2$ ;
- resistenza di calcolo a trazione  $f_{yd} = 391,30 \text{ N/mm}^2$ ;
- modulo elastico  $E_s = 206.000 \text{ N/mm}^2$ .
- tensione massima di esercizio per l'acciai  $\sigma_s < 0,75 f_{yk} = 337,50 \text{ N/mm}^2$ .

### 4.2.2 Acciaio armatura micropalo

tipologia S275JR:

Rapporto a/c max	0.50
Classe di Resistenza minima	C25/30
Tipo di Cemento	CEM III-V

Si dovrà inoltre garantire il seguente requisito: Viscosità Marsh: 10-30 sec (ugello di 13mm)



**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	8 di 73

## 5 INQUADRAMENTO GEOLOGICO – GEOTECNICO

Il modello geotecnico di calcolo è stato definito sulla base di quanto riportato nella relazione geotecnica: si riportano di seguito i terreni su cui poggia l'opera analizzata lungo il tracciato, con i parametri fisici e meccanici ad essi assegnati. Da un'analisi dei dati a disposizione emerge che la stratigrafia del terreno sul quale verrà impostato il piano di posa della fondazione e i relativi micropali è caratterizzato dai valori dei parametri di calcolo riportati.

L'opera analizzata ricade all'interno del terreno L1 per i primi 4.5 m e GS in profondità, le cui caratteristiche sono le seguenti:

	Peso di volume naturale	Angolo di resistenza al taglio	Coesione drenata	Coesione non drenata	Modulo di deformazione elastico a piccole deformazioni	Nspt caratteristico	Permeabilità	Modulo di deformabilità "operativo" per opere di sostegno e fondazioni $E'=E_0/5$
	$\gamma$	$\phi'$	$c'$	$C_u$	$E_0^{(1)}$		k	$E'$
	[kN/m <sup>3</sup> ]	[°]	[kPa]	[kPa]	[MPa]	[colpi/30 cm]	[m/s]	[MPa]
<b>Limo scarsa consistenza L1</b> <sup>(5)</sup>	18	23	3	30	140	<10	$3.5 \cdot 10^{-6}$	25
<b>Ghiaia/sabbia G/S</b> <sup>(7)</sup>	19	35	-	-	550	30-50	$7.8 \cdot 10^{-5} - 1.5 \cdot 10^{-4}$	110

La falda è considerata ad una profondità di 4.30 m da p.c.

### 5.1 CATEGORIA DI SOTTOSUOLO AI FINI DEL CALCOLO DELL'AZIONE SISMICA

La classificazione del sottosuolo si effettua in base alle condizioni stratigrafiche ed ai valori della velocità equivalente di propagazione delle onde di taglio,  $V_{S,eq}$  (in m/s), definita dall'espressione:

$$V_{S,eq} = \frac{H}{\sum_{i=1}^N \frac{h_i}{V_{S,i}}}$$

Come riportato dettagliatamente nella relazione geologica, l'analisi dell'assetto stratigrafico e dei valori di  $V_{S,30}$  disponibili dalle prove sismiche Masw ha permesso di definire la categoria di sottosuolo come "C e E".

Nel seguito, a vantaggio di sicurezza, si assume l'intera area di progetto appartenente alla categoria di sottosuolo di fondazione "E" ovvero "Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D, con profondità del substrato non superiore a 30 m".

## 6 VERIFICHE GEOTECNICHE (SLU) IN CONDIZIONI STATICHE

Per i muri su micropali si considerano i seguenti Stati Limite Ultimi:

### SLU di tipo strutturale (STR)

- Raggiungimento della resistenza negli elementi strutturali.

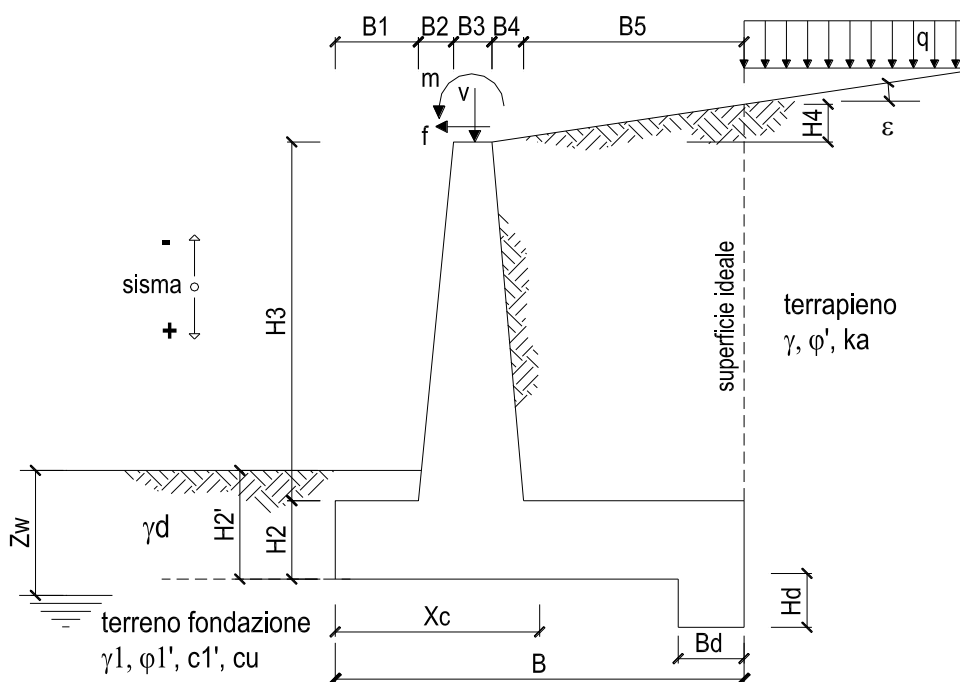
La verifica di stabilità globale del complesso opera di sostegno – terreno deve essere effettuata, analogamente a quanto previsto al §6.8 delle NTC2018, secondo l'Approccio 1 – Combinazione 2 (A2+M2+R2), tenendo conto dei coefficienti parziali riportati nelle Tabelle 6.2.I, 6.2.II e 6.8.I delle NTC18.

La verifica deve essere effettuata secondo l'Approccio 2 con la combinazione (A1+M1+R3), tenendo conto dei valori dei coefficienti parziali riportati nelle 6.2.I, 6.2.II, 6.4.II e 6.4.VI delle NTC18.

Il progetto e la verifica dei muri sono stati effettuati con l'ausilio di fogli di calcolo nei quali vengono implementate tutte le caratteristiche geometriche dei muri insieme ai parametri di resistenza geotecnica.

L'angolo di attrito tra paramento e terreno,  $\delta$ , si assume pari a  $2/3$  dell'angolo d'attrito interno  $\delta$ .

Le caratteristiche geometriche sono riportate sinteticamente nel seguente schema:



## 6.1 VERIFICA A STABILITÀ GLOBALE

Per le verifiche di stabilità dei pendii naturali si ricorre, nell'ambito dei metodi all'equilibrio limite, ai cosiddetti metodi delle strisce, in particolare il metodo di Bishop. Si ipotizza una superficie cilindrica di scorrimento potenziale,  $S$ , si suddivide idealmente la porzione di terreno delimitato da questa e dalla superficie topografica in  $n$  conci e si analizza l'equilibrio limite di ciascun concio.

## 6.2 VERIFICA A CARICO LIMITE DEI MICROPALI DI FONDAZIONE

La verifica a carico limite verticale dei pali di fondazione viene condotta confrontando il carico limite di un palo  $Q_{lim}$ , dato dalla somma della resistenza alla base  $Q_b$  e della resistenza laterale  $Q_s$ , con il valore di progetto (che tiene conto dei coefficienti parziali di sicurezza) del carico applicato in testa al palo  $Q_{Ed}$ .

$$Q_{lim} = Q_b + Q_s = \frac{\pi d^2}{4} p + \pi d \int_0^L s \cdot dz$$

$$p = N_q \sigma_{vL} + N_c c \quad \text{con} \quad N_c = (N_q - 1) ctg \varphi$$

Dove con  $p$  si indica la resistenza unitaria alla punta, con  $s$  la resistenza allo scorrimento all'interfaccia laterale palo-terreno, con  $d$  il diametro e con  $L$  la lunghezza del palo e con  $\sigma'_{vL}$  la tensione litostatica verticale alla profondità  $L$ . Come ogni analisi geotecnica, anche il calcolo del carico limite di un palo si riferisce sia alle condizioni drenate sia alle condizioni non drenate. Nel primo caso, il calcolo viene agevolmente condotto in termini di tensioni efficaci, mentre, nel secondo caso risulta in genere più agevole eseguirlo in termini di tensioni totali. Il modello di calcolo impiegato è quello proposto da Berezantzev et al. (1961) che ipotizza l'esistenza di una sorta di effetto silo per il quale la tensione verticale  $\sigma'_{vL}$  risulterebbe minore della tensione litostatica.

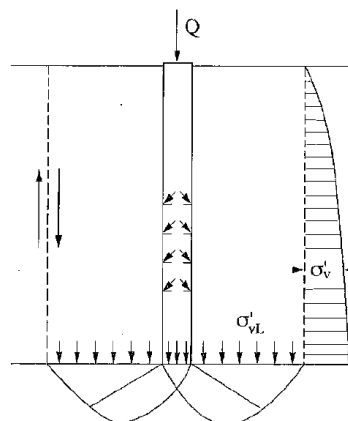


Figura 3 – Valori effetto silo (Berezantzev et al. 1961).

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	11 di 73

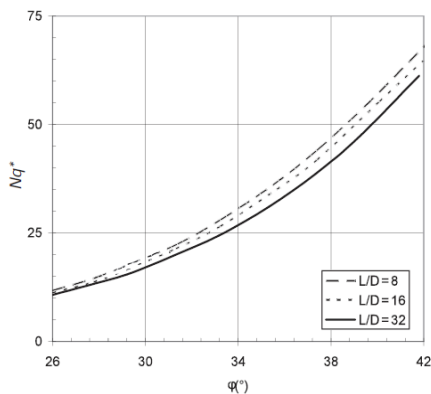


Figura 4 – Valori di  $N_q$  secondo Berezantzev 1965.

Il coefficiente  $N_q$  risulta funzione decrescente del rapporto  $L/d$  oltre che funzione crescente dell'angolo di attrito.

### 6.3 VERIFICA A CARICO LIMITE ORIZZONTALE

Il carico limite di un palo verticale sotto l'azione di una forza orizzontale è stato valutato facendo riferimento alla teoria sviluppata da Broms (1964). Si assume che il comportamento dell'interfaccia palo-terreno sia di tipo rigido-perfettamente plastico e cioè che la resistenza del terreno si mobiliti interamente per un qualsiasi valore non nullo dello spostamento  $\delta$  e rimanga poi costante al crescere dello spostamento stesso.

Per quanto riguarda la resistenza del terreno, si considera separatamente il caso di rottura non drenata, analizzato in termini di tensioni totali (terreno coesivo;  $c = c_u$ ;  $\phi=0$ ) e quello di rottura drenata (terreno incoerente;  $c'=0$ ;  $\phi' \neq 0$ ).

In ambedue i casi il terreno è stato assunto come omogeneo e cioè avente proprietà costanti con la profondità.

I possibili meccanismi di rottura per un palo vincolato alla sua estremità attraverso un vincolo che ne impedisca totalmente o parzialmente la rotazione sono rappresentati in figura e possono essere indicati come rottura a palo "corto", "intermedio" e "lungo".

MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	12 di 73

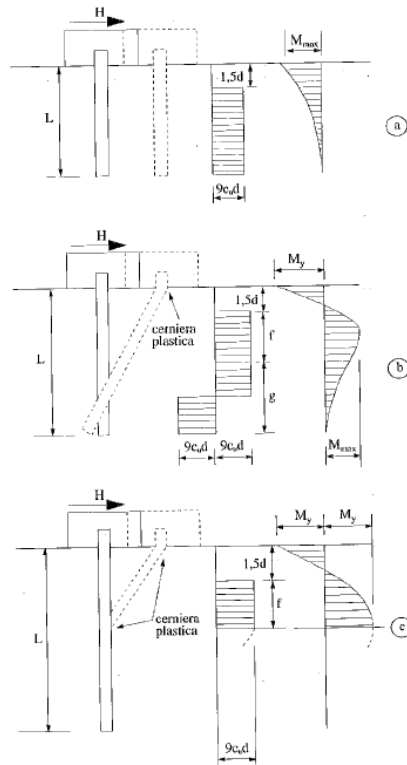


Figura 5 – a) palo corto; b) palo intermedio; c) palo lungo.

## 7 VERIFICHE GEOTECNICHE (SLV) IN CONDIZIONI SISMICHE

L'analisi della sicurezza dei muri di sostegno in condizioni sismiche può essere eseguita mediante i metodi pseudo-statici e i metodi degli spostamenti.

Se la struttura può spostarsi, l'analisi pseudo-statica si esegue mediante i metodi dell'equilibrio limite. Il modello di calcolo deve comprendere l'opera di sostegno, il volume di terreno a tergo dell'opera, che si suppone in stato di equilibrio limite attivo, e gli eventuali sovraccarichi agenti sul volume suddetto.

Nell'analisi pseudo-statica, l'azione sismica è rappresentata da una forza statica equivalente pari al prodotto delle forze di gravità per un opportuno coefficiente sismico.

Nelle verifiche, i valori dei coefficienti sismici orizzontale  $k_h$  e verticale  $k_v$  possono essere valutati mediante le espressioni

$$k_h = \beta_m \frac{a_g}{g}$$

$$k_v = \pm 0.5 k_h$$

dove:

$\beta_m$  = coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito;

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

$g$  = accelerazione di gravità.

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

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

dove:

$S$  = coefficiente che comprende l'effetto dell'amplificazione stratigrafica ( $S_S$ ) e dell'amplificazione topografica ( $S_T$ ) di cui al paragrafo 3.2.3.2 delle NTC18.

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

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

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

Per muri non liberi di subire spostamenti relativi rispetto al terreno, il coefficiente  $\beta_m$  assume valore unitario.

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	14 di 73

Nel caso di muri liberi di traslare o di ruotare intorno al piede, si può assumere che l'incremento di spinta dovuta al sisma agisca nello stesso punto di quella statica. Negli altri casi, in assenza di studi specifici, si deve assumere che tale incremento sia applicato a metà altezza del muro.

Lo stato limite di ribaltamento deve essere trattato impiegando coefficienti parziali unitari sulle azioni e sui parametri geotecnici (paragrafo 7.11.1 delle NTC18) e utilizzando valori di  $\beta_m$  incrementati del 50% rispetto a quelli innanzi indicati e comunque non superiori all'unità.

In condizioni sismiche deve essere soddisfatta la verifica di stabilità del complesso muro – terreno con i criteri indicati al paragrafo 7.11.4 delle NTC2018.

Come indicato dal Manuale di Progettazione RFI al §3.10.3.1, i valori dei coefficienti sismici orizzontali e verticali, nelle verifiche allo stato limite ultimo, saranno assunti come definito al par. 7.11.6.2.1. delle NTC 2018 anche per i muri su pali, con l'avvertenza di sostituire le relazioni 7.11.6 e 7.11.7 delle stesse norme tecniche con le espressioni di seguito riportate:

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

Per opere particolari con terrapieno in falda occorre tener conto degli effetti, diversi in ragione della permeabilità, indotti dall'azione sismica sullo scheletro solido e sull'acqua interstiziale.

### Spinta sismica

La teoria di Mononobe – Okabe fa uso del metodo dell'equilibrio limite e può essere considerata una estensione della teoria di Coulomb, in cui, alle usuali spinte al contorno del cuneo instabile di terreno, sono sommate anche le azioni inerziali orizzontali e verticali dovute all'accelerazione delle masse.

Le spinte Attiva e Passiva si calcolano come:

$$S_{a,t} = \frac{1}{2} \gamma \cdot k_{as} \cdot h^2 \cdot (1 \mp k_v)$$

Il coefficiente  $k_{as}$  è valutato, quindi, secondo tale formulazione, in cui i simboli usati sono:

$\phi$  = angolo di attrito interno del terrapieno;

$\psi$  = angolo di inclinazione rispetto all'orizzontale della parete interessata del muro;

$\beta$  = angolo di inclinazione rispetto all'orizzontale del profilo del terrapieno;

$\delta$  = angolo di attrito terrapieno – muro;

$\theta$  = angolo di rotazione addizionale definito come segue.

$$\tan\theta = \frac{k_h}{1 \mp k_v}$$

Il coefficiente per stati di spinta attiva si divide in due casi:

$$\beta \leq \phi - \theta \rightarrow k_{as} = \frac{\sin^2(\psi + \phi - \theta)}{\cos\theta \cdot \sin^2\psi \cdot \sin(\psi - \theta - \delta) \left[ 1 + \sqrt{\frac{\sin(\phi + \delta) \cdot \sin(\phi - \beta - \theta)}{\sin(\psi - \theta - \delta) \cdot \sin(\psi + \beta)}} \right]^2}$$

$$\beta > \phi - \theta \rightarrow k_{as} = \frac{\sin^2(\psi + \phi - \theta)}{\cos\theta \cdot \sin^2\psi \cdot \sin(\psi - \theta - \delta)}$$

Il coefficiente per stati di spinta passiva è invece:

$$k_{ps} = \frac{\sin^2(\psi + \phi - \theta)}{\cos\theta \cdot \sin^2\psi \cdot \sin(\psi + \theta) \left[ 1 - \sqrt{\frac{\sin\phi \cdot \sin(\phi + \beta - \theta)}{\sin(\psi + \beta) \cdot \sin(\psi + \theta)}} \right]^2}$$

## 8 VERIFICHE GEOTECNICHE (SLE)

Per ciascun stato limite di esercizio deve essere rispettata la condizione [6.2.7] delle NTC 2018:

$$E_d \leq C_d$$

essendo  $E_d$  e  $C_d$  rispettivamente il valore di progetto dell'effetto delle azioni e il prescritto valore limite dell'effetto delle azioni (spostamenti, rotazioni, distorsioni, ecc.).

In particolare, dovranno essere valutati gli spostamenti delle opere di sostegno e del terreno circostante per verificarne la compatibilità con la funzionalità delle opere stesse e con la sicurezza e funzionalità dei manufatti adiacenti, anche a seguito di modifiche indotte sul regime delle pressioni interstiziali.

Per i lavori e le opere da realizzare in prossimità di linee ferroviarie già in esercizio, le verifiche agli SLE dovranno essere condotte assumendo come limite degli spostamenti indotti durante la costruzione sui binari in esercizio i valori limite dei difetti riferiti al secondo livello di qualità descritti nella specifica tecnica RFI TCAR ST AR 01 001 D "Standard di qualità geometrica del binario con velocità fino a 300 km/h" e relativi allegati.

Qualora vengano superati i limiti riferiti al primo livello di qualità, il progetto dovrà prevedere l'esecuzione di un monitoraggio del binario durante la costruzione al fine di controllare l'effettivo andamento delle deformazioni.



MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

16 di 73

## 8.1 CALCOLO DEI CEDIMENTI (SLE)

Il calcolo dei cedimenti di una palificata è stato effettuato valutando in prima battuta il cedimento del palo singolo attraverso la seguente espressione:

$$\delta = \beta \cdot F_{ck} / E \cdot L$$

In cui:  $\beta$  è un coefficiente di influenza adimensionale funzione di  $L/D$  e del modello di sottosuolo adottato;

$F_{ck}$  è il carico caratteristico agente;

$E$  è il modulo elastico del terreno;

$L$  è la lunghezza del palo.

Per l'espressione di  $\beta$  si è fatto riferimento all'espressione proposta da Poulos e Davis (1981):

$$\beta = 0,5 + \text{Log}\left(\frac{L_u}{D}\right)$$

Il cedimento medio della palificata è stato poi determinato come il prodotto del cedimento  $\delta$  del palo isolato, a parità di carico medio, per un coefficiente di amplificazione  $R_g$  (coefficiente di riduzione del gruppo) legato alla geometria della fondazione.

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

17 di 73

## 9 VERIFICHE STRUTTURALI SLU

Le verifiche sono condotte nel rispetto di quanto dichiarato nell'istruttoria RFI DTC INC PO SP IFS 001 A § 1.8.3.

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

- coefficiente parziale di sicurezza per il calcestruzzo: 1.50;
- coefficiente parziale di sicurezza per l'acciaio in barre: 1.15;

Il paragrafo in oggetto illustra nel dettaglio i criteri generali adottati per le verifiche strutturali e geotecniche condotte nel progetto. Ulteriori dettagli di carattere specifico, laddove impiegati, sono dichiarati e motivati nelle relative risultanze delle verifiche.

### 9.1 CRITERI DI VERIFICA DELLE SEZIONI IN C.A.

Per le sezioni in cemento armato si effettuano:

- verifiche per gli stati limite ultimi a presso-flessione;
- verifiche per gli stati limite ultimi a taglio;
- verifiche per gli stati limite di esercizio.

### 9.2 VERIFICHE PER GLI STATI LIMITE ULTIMI A FLESSIONE - PRESSOFLESSIONE

Allo stato limite ultimo, le verifiche a flessione o presso-flessione sono condotte confrontando (per le sezioni più significative) le resistenze ultime e le sollecitazioni massime agenti, valutando di conseguenza il corrispondente fattore di sicurezza.

### 9.3 VERIFICA AGLI STATI LIMITE ULTIMI A TAGLIO

La verifica allo stato limite ultimo per azioni di taglio è condotta secondo quanto prescritto dal DM17/01/2018, per elementi con armatura a taglio verticali.

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

- resistenza di calcolo dell'elemento privo di armatura a taglio:

$$V_{Rd} = \max \left\{ \left[ 0,18 \cdot k \cdot (100 \cdot \rho_1 \cdot f_{ck})^{1/3} / \gamma_c + 0,15 \cdot \sigma_{cp} \right] b_w \cdot d; (v_{\min} + 0,15 \cdot \sigma_{cp}) \cdot b_w d \right\}$$

- valore di progetto dello sforzo di taglio che può essere sopportato dall'armatura a taglio alla tensione di snervamento:

$$V_{Rsd} = 0,9 \cdot d \cdot \frac{A_{sw}}{s} \cdot f_{yd} \cdot (\operatorname{ctg} \alpha + \operatorname{ctg} \theta) \cdot \sin \alpha$$

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

18 di 73

- valore di progetto del massimo sforzo di taglio che può essere sopportato dall'elemento, limitato dalla rottura delle bielle compresse:

$$V_{Rcd} = 0,9 \cdot d \cdot b_w \cdot \alpha_c \cdot v \cdot f_{cd} (\text{ctg}\alpha + \text{ctg}\theta) / (1 + \text{ctg}^2 \theta)$$

Nelle espressioni precedenti, i simboli hanno i seguenti significati:

$$k = 1 + \sqrt{\frac{200}{d}} \leq 2 \text{ con } d \text{ in mm};$$

$$\rho_1 = \frac{A_{sl}}{b_w \cdot d} \leq 0.02;$$

$A_{sl}$  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;

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

$1 \leq \text{cot}\theta \leq 2.5$  è l'inclinazione dei puntoni di calcestruzzo rispetto all'asse della trave;

$A_{sw}$  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;

$f'_{cd} = 0.5 \cdot f_{cd}$  è la resistenza ridotta a compressione del calcestruzzo d'anima;

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

## 10 VERIFICHE STRUTTURALI SLE

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

### 10.1 VERIFICHE ALLE TENSIONI

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

#### Strutture in c.a.

##### Tensioni di compressione del calcestruzzo

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

- per combinazione di carico caratteristica (tara):  $0,55 f_{ck}$ ;

- per combinazioni di carico quasi permanente:  $0,40 f_{ck}$ ;

- per spessori minori di 5 cm, le tensioni normali limite di esercizio sono ridotte del 30%.

##### Tensioni di trazione nell'acciaio

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

### 10.2 VERIFICHE A FESSURAZIONE

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

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

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

MURI DI RECINZIONE MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo	COMMESSA NN1X	LOTTO 10	CODIFICA D 78	DOCUMENTO CL MU1900 001	REV. A	FOGLIO 20 di 73
--	------------------	-------------	------------------	----------------------------	-----------	--------------------

Tabella 4.1.III – Descrizione delle condizioni ambientali

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

Tabella 1 – Criteri di scelta dello stato limite di fessurazione e condizioni ambientali.

Risultando:

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

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

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

Alle prescrizioni normative presenti in NTC si sostituiscono in tal caso quelle fornite dalle specifiche RFI (Specifiche per la progettazione e l'esecuzione dei ponti ferroviari e di altre opere minori sotto binario – Requisiti concernenti la fessurazione per strutture in c.a., c.a.p. e miste acciaio-calcestruzzo) secondo cui la verifica nei confronti dello stato limite di apertura delle fessure va effettuata utilizzando le sollecitazioni derivanti dalla combinazione caratteristica (rara).

Per tutte le strutture a permanente contatto con il terreno e per le zone non ispezionabili di tutte le strutture, l'apertura convenzionale delle fessure dovrà risultare:

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

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

## 11 VERIFICHE IN CONDIZIONI ECCEZIONALI - URTO

L'urto rappresenta un carico eccezionale quindi la combinazione di riferimento vede i coefficienti parziali delle azioni e dei materiali pari all'unità.

Tale verifica viene eseguita per tener conto dell'azione dell'eventuale urto ferroviario sull'opera. Le verifiche che vengono eseguite sono quelle strutturali, sul paramento e sul micropalo.

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

21 di 73

## 12 ANALISI DEI CARICHI DI PROGETTO

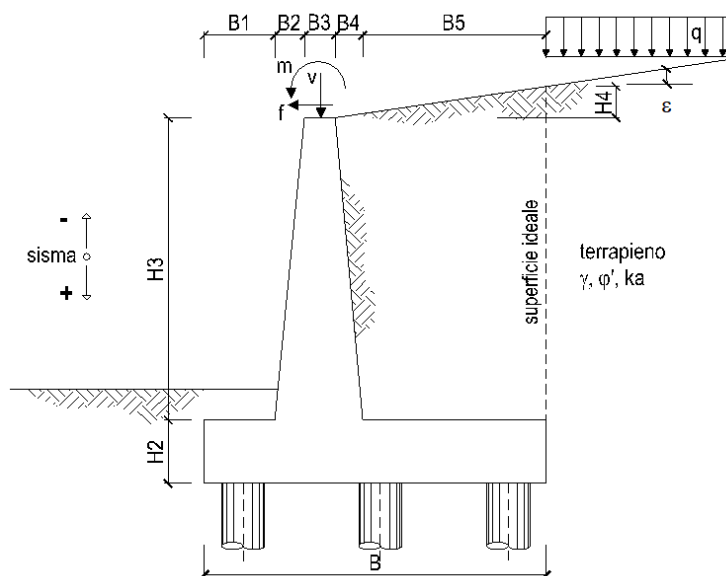
Nel seguente paragrafo si descrivono i carichi elementari che agiscono sulla struttura in oggetto. Tali azioni sono definite secondo le normative e sono utilizzate per la generazione delle combinazioni di carico nell'ambito delle verifiche di resistenza, in esercizio ed in presenza dell'evento sismico.

Tutti i carichi elementari si riferiscono all'unità di sviluppo del muro, pertanto sono tutti definiti rispetto all'unità di lunghezza.

### 12.1 PESI PROPRI

Il peso proprio del muro è calcolato in automatico dal foglio di calcolo elettronico.

I dati di input per i muri su fondazione diretta sono i seguenti:



#### Geometria del Muro

Elevazione	H3 =	0.63	(m)
Aggetto Valle	B2 =	0.00	(m)
Spessore del Muro in Testa	B3 =	0.82	(m)
Aggetto monte	B4 =	0.00	(m)

#### Geometria della Fondazione

Larghezza Fondazione	B =	1.20	(m)
Spessore Fondazione	H2 =	0.80	(m)
Suola Lato Valle	B1 =	0.38	(m)
Suola Lato Monte	B5 =	0.00	(m)

Peso Specifico del Calcestruzzo	$\gamma_{cls}$ =	25.00	(kN/m <sup>3</sup> )
---------------------------------	------------------	-------	----------------------

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

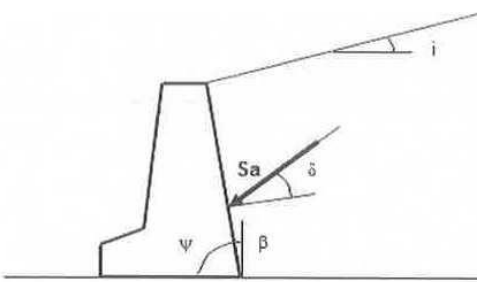
22 di 73

## 12.1 CARICHI PERMANENTI E VARIABILI

### 12.1.1 Spinta del terreno

A tergo del muro agisce la spinta del terreno del rilevato.

 La spinta in condizioni di esercizio viene calcolata con il coefficiente di spinta attiva  $k_a$ .



$$\text{per } i \leq \varphi' - \theta \quad k_a = \frac{\sin^2(\psi + \varphi' - \theta)}{\cos \theta \sin^2 \psi \sin(\psi - \theta - \delta) \left[ 1 + \frac{\sin(\varphi' + \delta) \sin(\varphi' - i - \theta)}{\sqrt{\sin(\psi - \theta - \delta) \sin(\psi + i)}} \right]^2}$$

$$\text{per } i > \varphi' - \theta \quad k_a = \frac{\sin^2(\psi + \varphi' - \theta)}{\cos \theta \sin^2 \psi \sin(\psi - \theta - \delta)}$$

$$k_p = \frac{\sin^2(\psi + \varphi' - \theta)}{\cos \theta \sin^2 \psi \sin(\psi + \theta) \left[ 1 - \frac{\sin \varphi' \sin(\varphi' + i - \theta)}{\sin(\psi + i) \sin(\psi + \theta)} \right]^2}$$

Figura 6 – Coefficiente di spinta attiva e passiva.

La spinta sull'opera di sostegno dovrà essere applicata sul piano verticale, assunto come paramento virtuale del muro, definito a partire dall'estremo a monte della scarpa di fondazione.

 Su tale paramento l'angolo di inclinazione  $\delta$  della risultante della spinta è assunta pari a 0.

<b>Dati Geotecnici</b>			<b>valori caratteristici</b>		
			<b>SLE</b>		
			<b>valori di progetto</b>		
			<b>STR/GEO</b>		
Dati Terrapieno	Angolo di attrito del terrapieno	(°)	$\varphi'$	38.00	38.00
	Peso Unità di Volume del terrapieno	(kN/m <sup>3</sup> )	$\gamma'$	20.00	20.00
	Angolo di attrito terreno-superficie ideale	(°)	$\delta$	0.00	0.00

Il calcolo della spinta del terreno sulle opere di sostegno fondate su micropali è stato effettuato valutando l'entità degli spostamenti che mobilitano la spinta attiva, come suggerito dalla seguente tabella desunta dall'EC7 – Parte 1 – Annesso C (C.3 “Movements to mobilise limit earth pressures”):

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10





D 78

CL MU1900 001

A

23 di 73

Table C.1 — Ratios  $v_d/h$

Kind of wall movement	$v_d/h$	
	loose soil %	dense soil %
a) 	0,4 to 0,5	0,1 to 0,2
b) 	0,2	0,05 to 0,1
c) 	0,8 to 1,0	0,2 to 0,5
d) 	0,4 to 0,5	0,1 to 0,2

where:  
 $v_d$  is the wall motion to mobilise active earth pressure  
 $h$  is the height of the wall

**Tabella 2 – Valori degli spostamenti che mobilitano la spinta attiva.**

In condizioni statiche, si ipotizza che gli spostamenti siano di entità inferiore alla mobilitazione della spinta attiva e si procederà al calcolo delle spinte adottando il coefficiente di spinta a riposo:

$$k_0 = 1 - \text{sen}\phi$$

In condizioni sismiche, l'entità degli spostamenti dipende principalmente dall'intensità dell'azione sismica e dalla rigidità del sistema pali-terreno; pertanto, la possibilità di ammettere la mobilitazione della spinta attiva è subordinata alla valutazione degli spostamenti dell'opera e potrà essere valutata caso per caso. Cautelativamente, la valutazione degli spostamenti, da effettuarsi calcolando le spinte come somma della spinta attiva in condizioni statiche e dell'incremento di spinta attiva in condizioni sismiche, sarà riferita alla base dell'opera (i.e. alla sommità della palificata) e il confronto con i valori di riferimento per la mobilitazione della spinta attiva sarà effettuato in accordo con lo schema b) della tabella estratta dall'EC7 per terreni addensati (rilevati stradali e ferroviari). L'altezza  $h$  rispetto alla quale effettuare la verifica corrisponde all'altezza totale dell'opera su cui agisce la spinta del terreno, comprensiva dello spessore della fondazione.

Pertanto risulta:

$$v_a = 6.96 \text{ mm (spostamento sismico minimo in testa al palo)}$$

$$v_a/h = 2.26 \text{ mm}/800\text{mm} = 0,002825 = 0,3\% > 0,1$$

Dalla verifica è possibile osservare che, per il particolare caso in esame, ricorrono sempre le condizioni di attivazione della spinta attiva.



**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

24 di 73

### 12.1.2 Paramento

La parte di muro fuori calcolo (il paramento) viene considerato come un carico verticale concentrato in testa all'opera, pari a 73.75 kN, che moltiplicato per il coefficiente parziale di 1.30, si ottiene un valore di 95.87 kN.

### 12.1.3 Barriere antirumore

Le barriere presenti in testa all'opera in oggetto sono la tipologia H8: si considera un carico verticale generato dal pannello bagnato, pari a  $P_{pb} = 13.55$  kN e dal montante pari a  $P_m = 7.16$  kN.

La somma dei due valori è pari a 20.71 kN, che moltiplicati per il coefficiente parziale di 1.50, si ottiene un valore pari a 31 kN.

### 12.1.4 Palo TE

I carichi del palo TE sono ricavati dalla tabella fornita da Italferr:

COMBINAZIONI DI CARICO - condizione C (T=+5°C; NO ICE; 100% WIND)																
COMBINAZIONE	CONDIZIONE	STR_1_C	STR_2_C	STR_3_C	STR_4_C	STR_5_C	STR_6_C	STR_7_C	SLV_1_C	SLV_2_C	SLV_3_C	SLV_4_C	SLV_5_C	SLV_6_C	SLV_7_C	SLV_8_C
G1: C.P.S.	FAV	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
G1: C.P.S.	SFAV	1.30	1.30	1.30	1.30	1.00	1.30	1.30	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
G2: C.P.N.S.	FAV	0.00	0.00	0.00	0.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
G2: C.P.N.S.	SFAV	1.50	1.50	1.50	1.50	1.00	1.50	1.50	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
Q2: WINDX (no ice)	FAV	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Q2: WINDX (no ice)	SFAV	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	1.05	0.90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Q4: WINDY	FAV	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Q4: WINDY	SFAV	0.00	0.00	0.00	1.50	0.00	1.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Q5: AERODINAMICA	FAV	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
Q5: AERODINAMICA	SFAV	0.00	0.00	1.50	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
TRENO LM71	FAV	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
TRENO LM71	SFAV	0.00	1.16	0.20	1.16	0.20	1.16	1.45	0.20	0.20	0.20	0.20	0.20	0.20	0.20	0.20
ECC 1	-	0.00	0.00	0.00	0.00	1.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
SISMA X	-	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	1.00	1.00	-1.00	-1.00	0.30	-0.30	0.30	-0.30
SISMA Y	-	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.30	-0.30	0.30	-0.30	1.00	1.00	-1.00	-1.00

La combinazione presa in considerazione è STR2\_C, dove il vento è considerato con un fattore di sicurezza di 1.50, per la quale si ottengono le seguenti sollecitazioni:

REAZIONI ALLA BASE DEL PORTALE						
Combinazione	F <sub>H</sub> - Trasv.	F <sub>L</sub> - Long.	N - Vert.	M <sub>H</sub> - Trasv.	M <sub>L</sub> - Long.	M <sub>torcente</sub>
Testo	daN	daN	daN	daNm	daNm	daNm
STR_2_C	6419,64	20405,97	10919,09	22685,23	169209,50	742,25

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	25 di 73

Considerando un'angolo di diffusione del carico di 45° si ha una lunghezza di ripartizione pari a circa 5 m, per cui le sollecitazioni interessate sono le seguenti:

$$N = 109.2/5 = 21.84 \text{ kN/m};$$

$$M = 226.85/5 = 45.37 \text{ kNm/m};$$

$$H = 64.19/5 = 12.84 \text{ kN/m}.$$

#### 12.1.5 Carichi ferroviari

La diffusione del carico ferroviario all'interno del rilevato ferroviario non intercetta l'opera in esame, pertanto non vengono applicati carichi ad essa associata.

#### 12.1.6 Carico del vento

Il vento, la cui direzione si considera generalmente orizzontale, esercita sulle costruzioni azioni che variano nel tempo e nello spazio provocando, in generale, effetti dinamici. Per le costruzioni usuali tali azioni sono convenzionalmente ricondotte ad azioni statiche equivalenti dirette secondo due assi principali della struttura, tali azioni esercitano normalmente all'elemento di parete o di copertura, pressioni e depressioni  $p$  (indicate rispettivamente con segno positivo e negativo) di intensità calcolate con la seguente espressione:

$$p = q_b c_e c_p c_d$$

–  $q_b$  = pressione cinetica di riferimento;

–  $c_e$  = coefficiente di esposizione ;

–  $c_p$  = coefficiente di forma (o coefficiente aerodinamico);

–  $c_d$  = coefficiente dinamico.

#### Pressione cinetica di riferimento

La pressione cinetica di riferimento  $q_b$  ( $\text{N/m}^2$ ) è data dall'espressione:

$$q_b = \frac{1}{2} \rho v_b^2$$

dove:

$v_b$  = velocità di riferimento del vento (m/s)

$\rho$  = densità dell'aria assunta convenzionalmente costante e pari a  $1,25 \text{ kg/m}^3$ .

Essendo  $v_b$  pari a 27 m/s si ottiene:

$q_b$ [kN/mq]	0.456
---------------	-------

MURI DI RECINZIONE

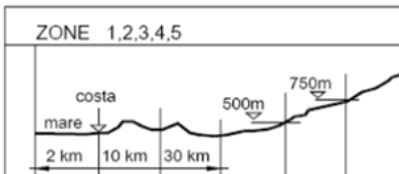
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	26 di 73

### Coefficiente di esposizione

Il coefficiente d'esposizione  $c_e$  dipende dall'altezza  $z$  sul suolo del punto considerato, dalla topografia del terreno, e dalla categoria di esposizione del sito ove sorge la costruzione ( $k_r$ ,  $z_0$ ,  $z_{min}$ ). Facendo riferimento alla tabella 3.3.I del D.M. 2018, la regione Campania ricade in zona 3, pertanto i parametri saranno i seguenti:

Zona	$v_{b,0}$ [m/s]	$a_0$ [m]	$k_a$ [1/s]
3	27	500	0.02



Il diagramma mostra una costa con il mare a sinistra. Le zone di esposizione sono indicate da linee verticali a 2 km, 10 km, 30 km, 500m e 750m dalla costa. Una tabella sottostante associa le categorie di esposizione (A, B, C, D) alle zone numerate (1-5).

ZONE 1,2,3,4,5						
A	--	IV	IV	V	V	V
B	--	III	III	IV	IV	IV
C	--	*	III	III	IV	IV
D	I	II	II	II	III	**

\* Categoria II in zona 1,2,3,4  
Categoria III in zona 5  
\*\* Categoria III in zona 2,3,4,5  
Categoria IV in zona 1

Classe di rugosità del terreno: B = Aree urbane (non di classe A), suburbane, industriali e boschive;

Categoria di esposizione del sito	$k_r$	$z_0$ [m]	$z_{min}$ [m]
I	0,17	0,01	2
II	0,19	0,05	4
III	0,20	0,10	5
IV	0,22	0,30	8
V	0,23	0,70	12

Considerando l'altezza della barriera, considerata dalla sommità della barriera fino alla base è 7.38 m.

$k_r$	0,20		Cat. III (D.M.18, Tab 3.3.II)
$z_0$	0,10	m	
$z_{min}$	5,00	m	
$z$	7.38	m	altezza sul suolo del punto considerato (Z)

Il valore di  $c_e$  può essere ricavato mediante la relazione:

$$c_e(z) = k_r^2 \cdot c_t \cdot \ln\left(\frac{z}{z_0}\right) \left[ 7 + c_t \cdot \ln\left(\frac{z}{z_0}\right) \right] \quad \text{per } z > z_{min}$$

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

27 di 73

$$c_e(z) = c_e(z_{\min}) \quad \text{per } z < z_{\min}$$

essendo  $z$  l'altezza della barriera pari a  $7.38 > z_{\min} = 5$ , si ha:

$c_e$	1.94
-------	------

### Coefficiente di forma

Il coefficiente di forma  $c_p$  dipende dalla tipologia e dalla geometria della costruzione e dal suo orientamento rispetto alla direzione del vento. il suo valore può essere ricavato da dati suffragati da opportua documentazione o da prove sperimentali in galleria del vento.

In riferimento alle pareti isolate (§7.4.1) – Zona D (Prospetto 7.9) - E.C.1 si ottiene:

$c_p$	1.20
-------	------

### Coefficiente dinamico

Il coefficiente dinamico può essere assunto cautelativamente pari a 1:

$c_d$	1.00
-------	------

Quindi riassunto si ha:

- $q_b$	0.456
- $C_e$	1.94
- $C_p$	1.20
- $C_d$	1

da cui si ricava la pressione del vento, secondo D.M. 2018:

$$P_V = q_b \cdot C_e \cdot C_p \cdot C_d = 0,456 \cdot 1,94 \cdot 1,20 \cdot 1,0 = 1,06 \text{ kN/m}^2$$

Tale sollecitazione si traduce in una forza orizzontale e un momento in testa alla fondazione, per unità di lunghezza, che, moltiplicato per un coefficiente parziale pari a 1.50, si ha:

$$H_{\text{vento}} = 1.06 \cdot 2.53 \cdot 1.50 = 4.02 \text{ kN/m};$$

$$M_{\text{vento}} = 2.68 \cdot 2.53/2 \cdot 1.50 = 5.10 \text{ kN}.$$

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

28 di 73

### 12.1.7 Azione aerodinamica dovuta al traffico ferroviario

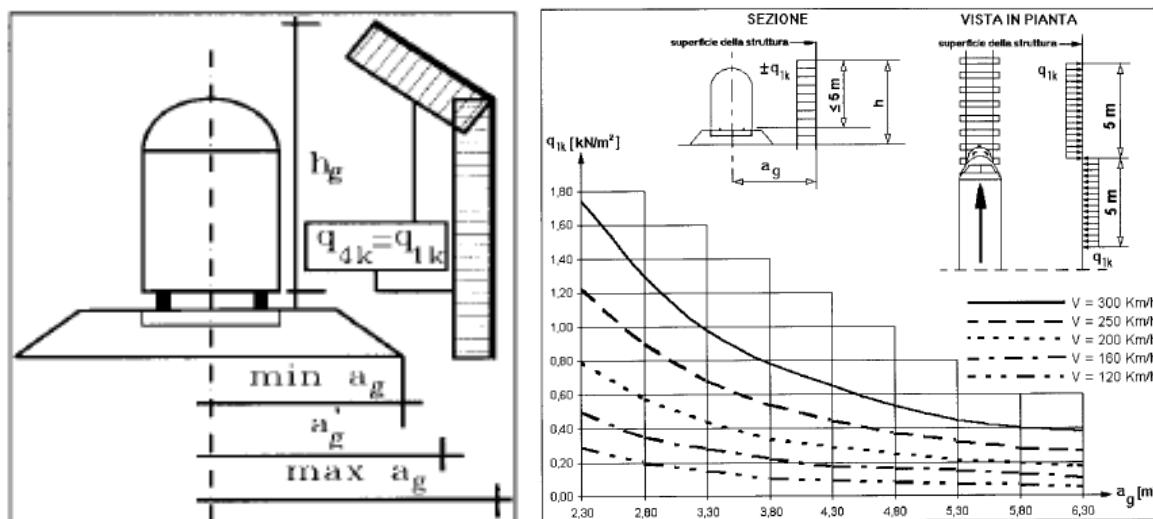
In accordo con quanto previsto al punto 5.2 della NTC2018 relativo ai ponti ferroviari, si considera l'effetto aerodinamico associato al passaggio dei treni. Le azioni possono essere schematizzate mediante carichi equivalenti agenti nelle zone prossime alla testa ed alla coda del treno.

#### Superfici multiple a fianco del binario sia verticali che orizzontali o inclinate (5.2.2.6.4 – NTC2018)

Il valore dell'azione  $\pm q_{4k}$  agente ortogonalmente alla superficie della barriera, viene valutato adottando una distanza fittizia  $a_g'$  dal binario:

$$a_g' = 0,6 \min a_g + 0,4 \max a_g$$

dove le distanze  $\min a_g$  e  $\max a_g$  sono state determinate in base al grafico sottostante.



Considerando  $V = 140$  km/h si ottiene:

$$q_{1k} = 0,22 \text{ kN/m}^2 \quad \text{Pressione aerodinamica dovuta al passaggio dei convogli.}$$

Le azioni aerodinamiche devono essere cumulate con l'azione del vento quindi complessivamente si ha:

$$q_{\text{tot}} = 1.28 \text{ kN/m}^2 \rightarrow \text{Vento} + \text{Pressione aerodinamica dovuta al passaggio dei convogli.}$$

Il manuale di progettazione (RFI DTC SI PS MA IFS 001 D) prescrive però che il valore minimo della risultante della combinazione del vento e dell'azione aerodinamica deve essere pari a  $1.50 \text{ kN/m}^2$  per linee percorse a velocità  $V \leq 200 \text{ Km/h}$  e pari a  $2.50 \text{ kN/m}^2$  per linee percorse a velocità  $V > 200 \text{ Km/h}$ . (5.2.3.2.2 PARTE II - SEZIONE 2 PONTI E STRUTTURE).

Per rispettare tale limitazione si considera quindi:

$$q_{1k} = 1.5 - 1.063 = 0.44 \text{ kN/m}^2 \rightarrow \text{Pressione aerodinamica dovuta al passaggio dei convogli}$$

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	29 di 73

Tale sollecitazione si traduce in una forza orizzontale e un momento in testa alla fondazione, per unità di lunghezza, che moltiplicati per il coefficiente parziale di 1.50, si ha:

$$H_{\text{aerodinamica}} = 0.44 * 2.53 * 1.50 = 1.66 \text{ kN/m};$$

$$M_{\text{aerodinamica}} = 1.11 * 2.53/2 * 1.50 = 2.1 \text{ kN}.$$

## 12.2 AZIONI ECCEZIONALI

La distanza  $d$  della pila da proteggere dall'asse dei binari è inferiore a 5m, di conseguenza sono state assunte le seguenti azioni statiche equivalenti in accordo al paragrafo 3.6.3.4 del NTC2018:

- 1500 kN in direzione perpendicolare alla direzione di marcia dei convogli ferroviari.

Tale forza sarà applicata a 1.80 m dal piano del ferro, al centro di un tratto di 20 m.

Quindi si considera in testa al muro un'azione pari a:

$$F = 1500/20 = 75 \text{ kN/m};$$

$$M = 75 * 3 = 225 \text{ kNm/m}.$$

Le sollecitazioni permanenti agenti verticalmente in testa all'opera vengono considerate con coefficienti parziali di sicurezza unitari.

## 12.3 AZIONE SISMICA

Con riferimento alla normativa vigente (NTC-2018), le azioni sismiche di progetto si definiscono a partire dalla "pericolosità sismica di base" del sito di costruzione. Essa costituisce l'elemento di conoscenza primario per la determinazione delle azioni sismiche.

La pericolosità sismica è definita in termini di accelerazione orizzontale massima attesa  $a_g$  in condizioni di campo libero su sito di riferimento rigido con superficie topografica orizzontale (di categoria A quale definita al § 3.2.2 del D.M. 2018), nonché di ordinate dello spettro di risposta elastico in accelerazione ad essa corrispondente  $S_e(T)$ , con riferimento a prefissate probabilità di eccedenza  $P_{VR}$ , come definite nel § 3.2.1 del D.M. 2018, nel periodo di riferimento  $V_R$ , come definito nel § 2.4 del D.M. 2018.

Le forme spettrali sono definite, per ciascuna delle probabilità di superamento nel periodo di riferimento  $P_{VR}$ , a partire dai valori dei seguenti parametri su sito di riferimento rigido orizzontale:

- $a_g$  accelerazione orizzontale massima al sito;
- $F_0$  valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale;
- $T_c^*$  periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

Gli spettri di risposta di progetto sono stati definiti per tutti gli stati limite considerati, e, note la latitudine e la longitudine del sito, si sono ricavati i valori dei parametri necessari alla definizione dell'azione sismica e quindi del relativo spettro di risposta. Più avanti sono indicati i valori di  $a_g$ ,  $F_0$  e  $T_c^*$  necessari per la determinazione delle azioni sismiche.

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

30 di 73

### 12.3.1 Vita nominale

La vita nominale di un'opera strutturale  $V_N$  è intesa come il numero di anni nel quale la struttura, purché soggetta alla manutenzione ordinaria, deve potere essere usata per lo scopo al quale è destinata. Per la definizione della Vita Nominale da assegnare ad ogni singolo manufatto facente parte di una infrastruttura ferroviaria si rimanda al “MANUALE DI PROGETTAZIONE DELLE OPERE CIVILI”;

TIPO DI COSTRUZIONE <sup>(1)</sup>	Vita Nominale [ $V_N$ ] <sup>(1)</sup>
OPERE NUOVE SU INFRASTRUTTURE FERROVIARIE ESISTENTI OPERE NUOVE SU INFRASTRUTTURE FERROVIARIE PROGETTATE CON LE NORME VIGENTI PRIMA DEL DM 14/01/2008 A VELOCITA' CONVENZIONALE ( $V < 250$ Km/h)	50
ALTRE OPERE NUOVE A VELOCITÀ ( $V < 250$ km/h)	75
ALTRE OPERE NUOVE A VELOCITÀ ( $V \geq 250$ Km/h)	100
OPERE DI GRANDI DIMENSIONI: PONTI E VIADOTTI CON CAMPATE DI LUCE MAGGIORE DI 150 m	$\geq 100$ <sup>(2)</sup>
(1) - La medesima $V_N$ si applica anche ad apparecchi di appoggio, coprigiunti e impermeabilizzazione delle stesse opere.	
(2) - Da definirsi per il singolo progetto a cura di RFI. (	

Nel caso in esame si considera  $V_N = 75$ .

### 12.3.2 Classe d'uso

In presenza di azioni sismiche, con riferimento alle conseguenze di una interruzione di operatività o di un eventuale collasso, le costruzioni sono suddivise in classi d'uso così definite:

Classe I: Costruzioni con presenza solo occasionale di persone, edifici agricoli.

Classe II: Costruzioni il cui uso preveda normali affollamenti, senza contenuti pericolosi per l'ambiente e senza funzioni pubbliche e sociali essenziali. Industrie con attività non pericolose per l'ambiente. Ponti, opere infrastrutturali, reti viarie non ricadenti in Classe d'uso III o in Classe d'uso IV, reti ferroviarie la cui interruzione non provochi situazioni di emergenza. Dighe il cui collasso non provochi conseguenze rilevanti.

Classe III: Costruzioni il cui uso preveda affollamenti significativi. Industrie con attività pericolose per l'ambiente. Reti viarie extraurbane non ricadenti in Classe d'uso IV. Ponti e reti ferroviarie la cui interruzione provochi situazioni di emergenza. Dighe rilevanti per le conseguenze di un loro eventuale collasso.

Classe IV: Costruzioni con funzioni pubbliche o strategiche importanti, anche con riferimento alla gestione della protezione civile in caso di calamità. Industrie con attività particolarmente pericolose per l'ambiente. Reti viarie di tipo A o B, di cui al D.M. 5 novembre 2001, n. 6792, “Norme funzionali e geometriche per la costruzione delle

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

31 di 73

strade”, e di tipo C quando appartenenti ad itinerari di collegamento tra capoluoghi di provincia non altresì serviti da strade di tipo A o B. Ponti e reti ferroviarie di importanza critica per il mantenimento delle vie di comunicazione, particolarmente dopo un evento sismico. Dighe connesse al funzionamento di acquedotti e a impianti di produzione di energia elettrica.

Nel caso in esame si considera  $C_U = 1.5$ .

### 12.3.3 Periodo di riferimento

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

$$V_R = V_N \cdot C_U = 75 \cdot 1.50 = 112.5 \text{ anni (periodo di riferimento).}$$

### 12.3.4 Valutazione dei parametri di pericolosità sismica

Fissata la vita di riferimento  $V_R$ , i due parametri  $T_R$  e  $P_{VR}$  sono immediatamente esprimibili, l'uno in funzione dell'altro, mediante l'espressione:

	<b>STATO LIMITE</b>	<b>P<sub>VR</sub>: probabilità di superamento nel periodo di riferimento</b>
<b>SLE</b>	SLO - Stato Limite di Operatività	81%
	SLD - Stato Limite di Danno	63%
<b>SLU</b>	SLV - Stato Limite di salvaguardia della Vita	10%
	SLC - Stato Limite di prevenzione del Collasso	5%

$$T_R = -\frac{V_R}{\ln(1 - P_{VR})} = -\frac{C_U \cdot V_N}{\ln(1 - P_{VR})}$$

da cui si ottiene:

<b>Stati limite</b>		<b>Valori in anni del periodo di ritorno <math>T_R</math> al variare del periodo di riferimento <math>V_R</math> (anni)</b>
<b>SLE</b>	<b>SLO</b>	68
	<b>SLD</b>	113
<b>SLU</b>	<b>SLV</b>	1068
	<b>SLC</b>	2193

Per il sito in esame, in base ai parametri precedentemente adottati, il periodo  $T_R$  in corrispondenza dello stato limite ultimo SLV è pari a  $T_R = 1068$  anni.



**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	32 di 73

Le strutture di progetto avranno quindi i seguenti parametri sismici:

- vita nominale  $V_N = 75$ ;
- periodo di riferimento pari a  $V_R = 112.5$ ;
- il periodo  $T_R$  in corrispondenza dello SLV sarà pari a  $T_R = 1068$  anni.

### 12.3.5 Caratterizzazione sismica del terreno

#### Categorie di Sottosuolo

Ai fini della definizione dell'azione sismica di progetto, si rende necessario valutare l'effetto della risposta sismica locale.

Per la definizione dell'azione sismica si può fare riferimento a un approccio semplificato, che si basa sull'individuazione delle categorie di sottosuolo di riferimento in accordo a quanto indicato nel § 3.2.2 delle NTC2018.

Si considera cautelativamente la Categoria E.

#### Condizioni topografiche

In condizioni topografiche superficiali semplici si può adottare la seguente classificazione:

Categoria	Caratteristiche della superficie topografica
T1	Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media $i \leq 15^\circ$
T2	Pendii con inclinazione media $i > 15^\circ$
T3	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^\circ \leq i \leq 30^\circ$
T4	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $i > 30^\circ$

Le categorie topografiche appena definite si riferiscono a configurazioni geometriche prevalentemente bidimensionali, creste o dorsali allungate, e devono essere considerate nella definizione dell'azione sismica se di altezza maggiore di 30 m. L'area interessata risulta classificabile come T1.

#### Amplificazione Stratigrafica e Topografica

In riferimento a quanto indicato nel §3.2.3.2.1 delle NTC2018 per la definizione dello spettro elastico in accelerazione è necessario valutare il valore del coefficiente  $S = S_S \cdot S_T$  e di  $C_C$  in base alla categoria di sottosuolo e alle condizioni topografiche; si fa riferimento nella valutazione dei coefficienti alle tabelle che sono riportate di seguito:

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

33 di 73

Categoria sottosuolo	$S_s$	$C_c$
A	1.00	1.00
B	$1.00 \leq 1.40 - 0.40 \cdot F_0 \cdot \frac{a_g}{g} \leq 1.20$	$1.10 \cdot (T_C^*)^{-0.20}$
C	$1.00 \leq 1.70 - 0.60 \cdot F_0 \cdot \frac{a_g}{g} \leq 1.50$	$1.05 \cdot (T_C^*)^{-0.33}$
D	$0.90 \leq 2.40 - 1.50 \cdot F_0 \cdot \frac{a_g}{g} \leq 1.80$	$1.25 \cdot (T_C^*)^{-0.50}$
E	$1.00 \leq 2.00 - 1.10 \cdot F_0 \cdot \frac{a_g}{g} \leq 1.60$	$1.15 \cdot (T_C^*)^{-0.40}$

Categoria Topografica	Ubicazione dell'opera dell'intervento	$S_T$
T1	-	1,0
T2	In corrispondenza della sommità del pendio	1,2
T3	In corrispondenza della cresta del rilievo	1,2
T4	In corrispondenza della cresta del rilievo	1,4

Il valore del coefficiente di amplificazione topografica è posto pari a  $S_T = 1$

I valori dei coefficienti di amplificazione stratigrafica sono pari a  $S_s = 1,600$  e  $C_c = 1,546$

## Parametri sismici di calcolo

### FASE 1. INDIVIDUAZIONE DELLA PERICOLOSITÀ DEL SITO

Ricerca per coordinate

LONGITUDINE: 14.8743      LATITUDINE: 40.6435


Ricerca per comune

REGIONE: Campania      PROVINCIA: Salerno      COMUNE: Pontecagnano

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: media ponderata

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 l'Area del tracciato la "Ricerca per coordinate".

INTRO      **FASE 1**      FASE 2      FASE 3

### FASE 2. SCELTA DELLA STRATEGIA DI PROGETTAZIONE

Vita nominale della costruzione (in anni) -  $V_N$ :  info

Coefficiente d'uso della costruzione -  $C_U$ :  info

Valori di progetto

Periodo di riferimento per la costruzione (in anni) -  $V_R$ :  info

Periodi di ritorno per la definizione dell'azione sismica (in anni) -  $T_R$ : info

Stati limite di esercizio - SLE:
 

- SLO -  $P_{VR} = 81\%$ :
- SLD -  $P_{VR} = 63\%$ :

Stati limite ultimi - SLU:
 

- SLV -  $P_{VR} = 10\%$ :
- SLC -  $P_{VR} = 5\%$ :

Elaborazioni:  
 Grafici parametri azione  
 Grafici spettri di risposta  
 Tabella parametri azione

Strategia di progettazione



LEGENDA GRAFICO:  
 - - - - - Strategia per costruzioni ordinarie  
 . . . . . Strategia scelta

INTRO      FASE 1      **FASE 2**      FASE 3

MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	35 di 73

### FASE 3. DETERMINAZIONE DELL'AZIONE DI PROGETTO

**Stato Limite**  
Stato Limite considerato: **SLV** info

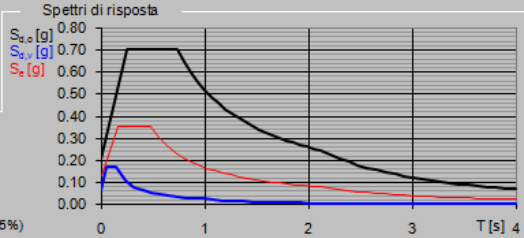
**Risposta sismica locale**  
 Categoria di sottosuolo: **E** info  $S_s = 1.600$   $C_o = 1.546$  info  
 Categoria topografica: **T1** info  $h/H = 0.000$   $S_T = 1.000$  info  
(h=quota sito, H=altezza rilievo topografico)

**Compon. orizzontale**  
 Spettro di progetto elastico (SLE) Smorzamento  $\xi$  (%): **5**  $\eta = 1.000$  info  
 Spettro di progetto inelastico (SLU) Fattore  $q_o$ : **1** Regol. in altezza: **no** info

**Compon. verticale**  
 Spettro di progetto Fattore  $q$ : **1**  $\eta = 1.000$  info

**Elaborazioni**  
 Grafici spettri di risposta  
 Parametri e punti spettri di risposta

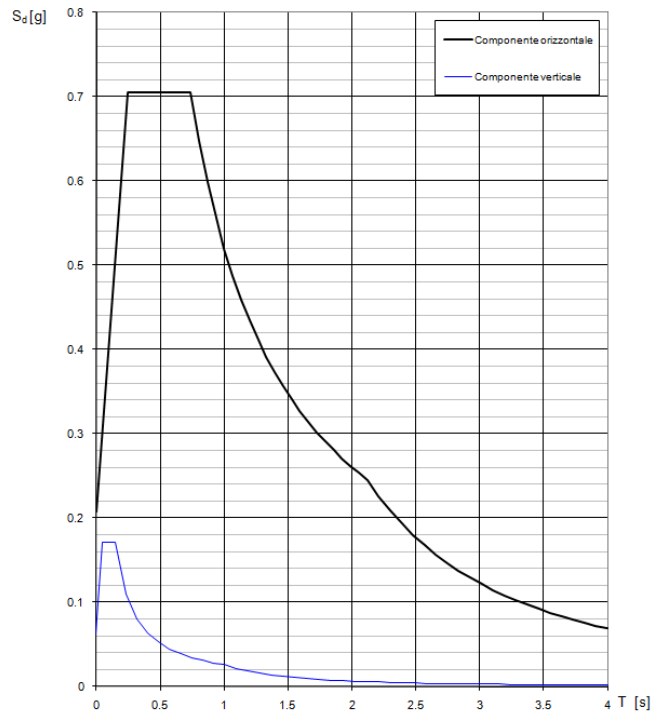
**Spettri di risposta**



— Spettro di progetto - componente orizzontale  
 — Spettro di progetto - componente verticale  
 — Spettro elastico di riferimento (Cat. A-T1,  $\xi = 5\%$ )

INTRO FASE 1 FASE 2 FASE 3

**Spettri di risposta (componenti orizz. e vert.) per lo stato limite: SLV**



**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

36 di 73

**Parametri e punti dello spettro di risposta orizzontale per lo stato \$LV\$**
**Parametri indipendenti**

STATO LIMITE	SLV
$a_s$	0.130 g
$F_o$	2.710
$T_c$	0.477 s
$S_s$	1.600
$C_c$	1.546
$S_T$	1.000
$q$	0.800

**Parametri dipendenti**

$S$	1.600
$\eta$	1.250
$T_B$	0.246 s
$T_c$	0.738 s
$T_D$	2.121 s

**Espressioni dei parametri dipendenti**

$$S = S_s \cdot S_T \quad (\text{NTC-08 Eq. 3.2.5})$$

$$\eta = \sqrt{10/(5 + \xi)} \geq 0,55; \quad \eta = 1/q \quad (\text{NTC-08 Eq. 3.2.6; §. 3.2.3.5})$$

$$T_B = T_c / 3 \quad (\text{NTC-07 Eq. 3.2.8})$$

$$T_c = C_c \cdot T_c^* \quad (\text{NTC-07 Eq. 3.2.7})$$

$$T_D = 4,0 \cdot a_s / g + 1,6 \quad (\text{NTC-07 Eq. 3.2.9})$$

**Espressioni dello spettro di risposta (NTC-08 Eq. 3.2.4)**

$$0 \leq T < T_B \quad S_s(T) = a_s \cdot S \cdot \eta \cdot F_o \cdot \left[ \frac{T}{T_B} + \frac{1}{\eta \cdot F_o} \left( 1 - \frac{T}{T_B} \right) \right]$$

$$T_B \leq T < T_c \quad S_s(T) = a_s \cdot S \cdot \eta \cdot F_o$$

$$T_c \leq T < T_D \quad S_s(T) = a_s \cdot S \cdot \eta \cdot F_o \cdot \left( \frac{T_c}{T} \right)$$

$$T_D \leq T \quad S_s(T) = a_s \cdot S \cdot \eta \cdot F_o \cdot \left( \frac{T_c \cdot T_D}{T^2} \right)$$

Lo spettro di progetto  $S_d(T)$  per le verifiche agli Stati Limite Ultimi è ottenuto dalle espressioni dello spettro elastico  $S_s(T)$  sostituendo  $\eta$  con  $1/q$ , dove  $q$  è il fattore di struttura. (NTC-08 § 3.2.3.5)

**Punti dello spettro di risposta**

	T [s]	Se [g]
	0.000	0.208
$T_B$	0.246	0.705
$T_c$	0.738	0.705
	0.804	0.648
	0.870	0.598
	0.935	0.556
	1.001	0.520
	1.067	0.488
	1.133	0.459
	1.199	0.434
	1.265	0.412
	1.330	0.391
	1.396	0.373
	1.462	0.356
	1.528	0.341
	1.594	0.327
	1.660	0.314
	1.726	0.302
	1.791	0.291
	1.857	0.280
	1.923	0.271
	1.989	0.262
	2.055	0.253
$T_D$	2.121	0.245
	2.210	0.226
	2.300	0.209
	2.389	0.193
	2.479	0.180
	2.568	0.167
	2.658	0.156
	2.747	0.146
	2.837	0.137
	2.926	0.129
	3.016	0.121
	3.105	0.114
	3.195	0.108
	3.284	0.102
	3.374	0.097
	3.463	0.092
	3.553	0.087
	3.642	0.083
	3.732	0.079
	3.821	0.076
	3.911	0.072
	4.000	0.069

Avendo calcolato i parametri con cui determinare l'azione sismica che andrà ad assoggettare la nostra struttura, si esegue ora la valutazione della forza effettiva che il sisma induce sulle barriere.

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

37 di 73

### 13 COMBINAZIONE DI CARICO

Le combinazioni di carico prese in considerazione nelle verifiche sono state definite in base a quanto prescritto dalle NTC2018 al par.2.5.3:

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

$$\gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_P \cdot P + \gamma_{Q1} \cdot Q_{k1} + \gamma_{Q2} \cdot \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \gamma_{Q3} \cdot \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots ;$$

Combinazione caratteristica rara, impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) irreversibili, da utilizzarsi nelle verifiche delle tensioni d'esercizio:

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} \dots ;$$

Combinazione caratteristica frequente, impiegata per gli stati limite di esercizio (SLE) reversibili, da utilizzarsi nelle verifiche a fessurazione:

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

Combinazione quasi permanente, generalmente impiegata per gli effetti a lungo termine:

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

Combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E:

$$E + G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \dots$$

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

$$G_1 + G_2 + P + A_d + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \dots$$

Gli effetti dell'azione sismica vanno valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

$$G_1 + G_2 + \sum_j \psi_{2j} \cdot Q_{kj}$$

I valori dei coefficienti parziali di sicurezza  $\gamma_F$ ,  $\gamma_M$  e  $\gamma_R$  (relativi alle resistenze dei pali soggetti a carichi assiali), nonché i coefficienti di combinazione  $\psi$  delle azioni sono dati dalle tabelle NTC2018 5.2.V, 5.2.VI, 6.2.II e 6.4.II che vengono riportate nel seguito. In particolare si segnala che i pesi propri dei pannelli sono stati considerati come carichi permanenti non strutturali compiutamente definiti, quindi sono stati adottati gli stessi coefficienti validi per i carichi permanenti; inoltre l'azione del vento ed aerodinamica verranno considerate come un'unica azione variabile.

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	38 di 73

Tab. 5.2.V - Coefficienti parziali di sicurezza per le combinazioni di carico agli SLU

Coefficiente			EQU <sup>(1)</sup>	A1	A2
Azioni permanenti	favorevoli	$\gamma_{G1}$	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,10	1,35	1,00
Azioni permanenti non strutturali <sup>(2)</sup>	favorevoli	$\gamma_{G2}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Ballast <sup>(3)</sup>	favorevoli	$\gamma_B$	0,90	1,00	1,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Azioni variabili da traffico <sup>(4)</sup>	favorevoli	$\gamma_Q$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,45	1,45	1,25
Azioni variabili	favorevoli	$\gamma_{Qi}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevoli		1,50	1,50	1,30
Precompressione	favorevole	$\gamma_P$	0,90	1,00	1,00
	sfavorevole		1,00 <sup>(5)</sup>	1,00 <sup>(6)</sup>	1,00
Ritiro, viscosità e cedimenti non imposti appositamente	favorevole	$\gamma_{Ce}$	0,00	0,00	0,00
	sfavorevole	d	1,20	1,20	1,00

<sup>(1)</sup> Equilibrio che non coinvolga i parametri di deformabilità e resistenza del terreno; altrimenti si applicano i valori della colonna A2.

<sup>(2)</sup> Nel caso in cui l'intensità dei carichi permanenti non strutturali, o di una parte di essi (ad esempio carichi permanenti portati), sia ben definita in fase di progetto, per detti carichi o per la parte di essi nota si potranno adottare gli stessi coefficienti validi per le azioni permanenti.

<sup>(3)</sup> Quando si prevedano variazioni significative del carico dovuto al ballast, se ne dovrà tener conto esplicitamente nelle verifiche.

<sup>(4)</sup> Le componenti delle azioni da traffico sono introdotte in combinazione considerando uno dei gruppi di carico gr della Tab. 5.2.IV.

<sup>(5)</sup> 1,30 per instabilità in strutture con precompressione esterna

<sup>(6)</sup> 1,20 per effetti locali

 Tab. 5.2.VI - Coefficienti di combinazione  $\psi$  delle azioni

Azioni		$\psi_0$	$\psi_1$	$\psi_2$
Azioni singole	Carico sul rilevato a tergo delle spalle	0,80	0,50	0,0
da traffico	Azioni aerodinamiche generate dal transito dei convogli	0,80	0,50	0,0
	$g_{F1}$	0,80 <sup>(1)</sup>	0,80 <sup>(1)</sup>	0,0
Gruppi di	$g_{F2}$	0,80 <sup>(1)</sup>	0,80 <sup>(1)</sup>	-
carico	$g_{F3}$	0,80 <sup>(1)</sup>	0,80 <sup>(1)</sup>	0,0
	$g_{F4}$	1,00	1,00 <sup>(1)</sup>	0,0
Azioni del vento	$F_{Wk}$	0,60	0,50	0,0
Azioni da	in fase di esecuzione	0,80	0,0	0,0
neve	SLU e SLE	0,0	0,0	0,0
Azioni termiche	$T_k$	0,60	0,60	0,50

<sup>(1)</sup> 0,80 se è carico solo un binario, 0,60 se sono carichi due binari e 0,40 se sono carichi tre o più binari.

<sup>(2)</sup> Quando come azione di base venga assunta quella del vento, i coefficienti  $\psi_0$  relativi ai gruppi di carico delle azioni da traffico vanno assunti pari a 0,0.

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

Parametro	Grandezza alla quale applicare il coefficiente parziale	Coefficiente parziale $\gamma_M$	(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	$c_{uk}$	$\gamma_{cu}$	1,0	1,4
Peso dell'unità di volume	$\gamma_\gamma$	$\gamma_\gamma$	1,0	1,0

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	39 di 73

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

Resistenza	Simbolo	Pali infissi	Pali trivellati	Pali ad elica continua
	$\gamma_R$	(R3)	(R3)	(R3)
Base	$\gamma_b$	1,15	1,35	1,3
Laterale in compressione	$\gamma_s$	1,15	1,15	1,15
Totale (*)	$\gamma$	1,15	1,30	1,25
Laterale in trazione	$\gamma_{st}$	1,25	1,25	1,25

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

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

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



MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

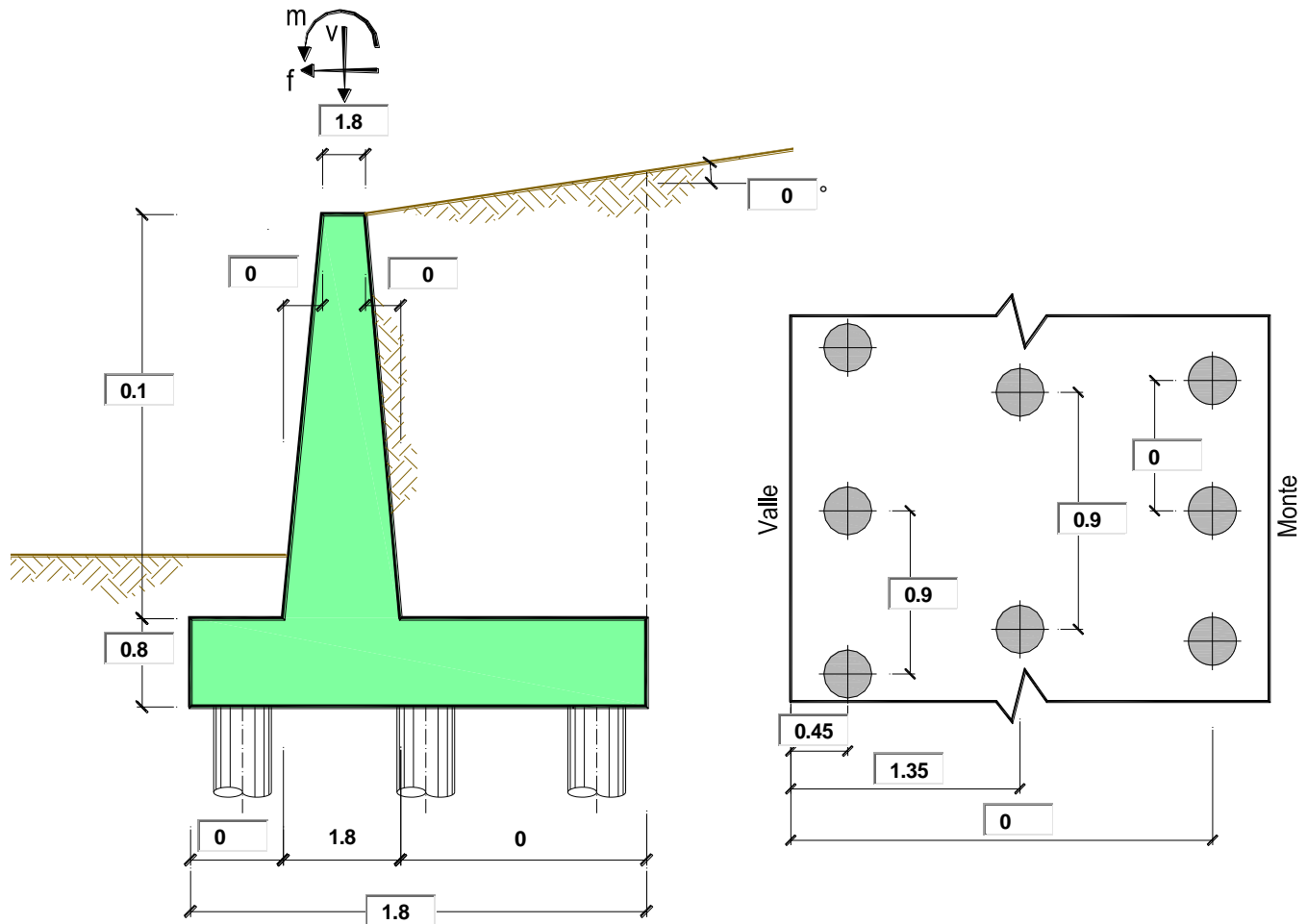
CL MU1900 001

A

40 di 73

## 14 PROGETTO E VERIFICA

### 14.1 DATI DI INPUT



#### Geometria del Muro

Elevazione	H3 =	0.10	(m)
Aggetto Valle	B2 =	0.00	(m)
Spessore del Muro in Testa	B3 =	1.80	(m)
Aggetto monte	B4 =	0.00	(m)

#### Geometria della Fondazione

Larghezza Fondazione	B =	1.80	(m)
Spessore Fondazione	H2 =	0.80	(m)
Suola Lato Valle	B1 =	0.00	(m)
Suola Lato Monte	B5 =	0.00	(m)

Peso Specifico del Calcestruzzo	$\gamma_{cls}$ =	25.00	(kN/m <sup>3</sup> )
---------------------------------	------------------	-------	----------------------

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	41 di 73

*Dati geotecnici e carichi agenti – Condizione statica e sismica*

<b>Dati Geotecnici</b>			valori caratteristici		valori di progetto	
			SLE		STR/GEO	
Dati Terrapieno	Angolo di attrito del terrapieno	(°)	$\varphi'$	38.00	38.00	
	Peso Unità di Volume del terrapieno	(kN/m <sup>3</sup> )	$\gamma'$	20.00	20.00	
	Angolo di attrito terreno-superficie ideale	(°)	$\delta$	0.00	0.00	

Dati Sismici	Accelerazione sismica	$a_g/g$	0.13	(-)
	Coefficiente Amplificazione Stratigrafico	$S_s$	1.6	(-)
	Coefficiente Amplificazione Topografico	$S_T$	1	(-)
	Coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima	$\beta_s$	0.76	(-)
	Coefficiente sismico orizzontale	$k_h$	0.15808	(-)
	Coefficiente sismico verticale	$k_v$	0.0790	(-)
	Muro libero di traslare o ruotare			<input checked="" type="radio"/> si

		SLE		STR/GEO	
Coeff. di Spinta a riposo		$k_0$	0.384	0.384	
Coefficienti di Spinta	Coeff. di Spinta Attiva Statico	$k_a$	0.238	0.238	
	Coeff. Di Spinta Attiva Sismica sisma +	$k_{a+}$	0.319	0.319	
	Coeff. Di Spinta Attiva Sismica sisma -	$k_{a-}$	0.335	0.335	

<b>Carichi Agenti</b>			valori caratteristici		valori di progetto	
			SLE - sisma		STR/GEO	
Carichi permanenti	Sovraccarico permanente	(kN/m <sup>2</sup> )	$q_p$	0.00	0.00	
	Sovraccarico su zattera di monte	<input checked="" type="radio"/> si <input type="radio"/> no				
	Forza Orizzontale in Testa permanente	(kN/m)	$f_p$	0.00	0.00	
	Forza Verticale in Testa permanente	(kN/m)	$v_p$	148.71	148.71	
Condizioni Statiche	Momento in Testa permanente	(kNm/m)	$m_p$	0.00	0.00	
	Sovraccarico Accidentale in condizioni statiche	(kN/m <sup>2</sup> )	$q$	0.00	0.00	
	Forza Orizzontale in Testa accidentale in condizioni statiche	(kN/m)	$f$	16.86	16.86	
	Forza Verticale in Testa accidentale in condizioni statiche	(kN/m)	$v$	0.00	0.00	
	Momento in Testa accidentale in condizioni statiche	(kNm/m)	$m$	82.95	82.95	
Coefficienti di combinazione			condizione frequente $\Psi_1$	1.00	condizione quasi permanente $\Psi_2$	0.00
Condizioni Sismiche	Sovraccarico Accidentale in condizioni sismiche	(kN/m <sup>2</sup> )	$q_s$	0.00		
	Forza Orizzontale in Testa accidentale in condizioni sismiche	(kN/m)	$f_s$	0.00		
	Forza Verticale in Testa accidentale in condizioni sismiche	(kN/m)	$v_s$	0.00		
	Momento in Testa accidentale in condizioni sismiche	(kNm/m)	$m_s$	0.00		

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

42 di 73

Dati geotecnici e carichi agenti – Presenza di urto

				valori caratteristici		valori di progetto	
				SLE - sisma		STR/GEO	
Carichi permanenti	Sovraccarico permanente		(kN/m <sup>2</sup> )	qp	0.00		0.00
	Sovraccarico su zattera di monte	<input checked="" type="radio"/> si <input type="radio"/> no					
	Forza Orizzontale in Testa permanente		(kN/m)	fp	0.00		0.00
	Forza Verticale in Testa permanente		(kN/m)	vp	111.26		111.26
	Momento in Testa permanente		(kNm/m)	mp	0.00		0.00
Condizioni Statiche	Sovraccarico Accidentale in condizioni statiche		(kN/m <sup>2</sup> )	q	0.00		0.00
	Forza Orizzontale in Testa accidentale in condizioni statiche		(kN/m)	f	75.00		75.00
	Forza Verticale in Testa accidentale in condizioni statiche		(kN/m)	v	0.00		0.00
	Momento in Testa accidentale in condizioni statiche		(kNm/m)	m	225.00		225.00
	Coefficienti di combinazione	condizione frequente $\Psi 1$		1.00	condizione quasi permanente $\Psi 2$		0.00
Condizioni Sismiche	Sovraccarico Accidentale in condizioni sismiche		(kN/m <sup>2</sup> )	qs	0.00		
	Forza Orizzontale in Testa accidentale in condizioni sismiche		(kN/m)	fs	0.00		
	Forza Verticale in Testa accidentale in condizioni sismiche		(kN/m)	vs	0.00		
	Momento in Testa accidentale in condizioni sismiche		(kNm/m)	ms	0.00		

**CARATTERISTICHE DEI MATERIALI STRUTTURALI**

Calcestruzzo

classe cls	C32/40		
Rck	40	(MPa)	
fck	32	(MPa)	
fcm	40		
Ec	33346	(MPa)	
$\alpha_{cc}$	0.85		
$\gamma_c$	1.50		
$f_{cd} = \alpha_{cc} * f_{ck} / \gamma_c$	18.13	(MPa)	
$f_{ctm} = 0.30 * f_{ck}^{2/3}$	3.02	(MPa)	

Tensioni limite (tensioni ammissibili)

condizioni statiche

$\sigma_c$	9.75	Mpa
$\sigma_r$	260	Mpa

condizioni sismiche

$\sigma_c$	8.5	Mpa
$\sigma_r$	260	Mpa

Valore limite di apertura delle fessure

Frequente	w1	0.2	mm
Quasi Permanente	w1	0.2	mm

Acciaio

tipo di acciaio	B450C	
f <sub>yk</sub> =	450	(MPa)
$\gamma_s$	1.15	
f <sub>yd</sub> = f <sub>yk</sub> / $\gamma_s$	391.30	(MPa)
Es =	210000	(MPa)
$\epsilon_{ys}$ =	0.19%	

coefficiente omogeneizzazione acciaio n = 15

Copriferro (distanza asse armatura-bordo)

c = 7.00 (cm)

Copriferro minimo di normativa (ricoprimento armatura)

c<sub>min</sub> = 5.00 (cm)

Interferro tra I e II strato

i<sub>I-II</sub> = 1.60 (cm)

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	43 di 73

## 14.2 CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI SUI PALI DI FONDAZIONE

### 14.2.1 Forze verticali e inerziali

#### FORZE VERTICALI

- Peso del Muro (Pm)

			SLE	STR/GEO
Pm1 =	$(B2 \cdot H3 \cdot \gamma_{cls}) / 2$	(kN/m)	0.00	0.00
Pm2 =	$(B3 \cdot H3 \cdot \gamma_{cls})$	(kN/m)	4.50	4.50
Pm3 =	$(B4 \cdot H3 \cdot \gamma_{cls}) / 2$	(kN/m)	0.00	0.00
Pm4 =	$(B \cdot H2 \cdot \gamma_{cls})$	(kN/m)	36.00	36.00
Pm =	Pm1 + Pm2 + Pm3 + Pm4	(kN/m)	40.50	40.50

- Peso del terreno e sovr. perm. sulla scarpa di monte del muro (Pt)

Pt1 =	$(B5 \cdot H3 \cdot \gamma')$	(kN/m)	0.00	0.00
Pt2 =	$(0,5 \cdot (B4 + B5) \cdot H4 \cdot \gamma')$	(kN/m)	0.00	0.00
Pt3 =	$(B4 \cdot H3 \cdot \gamma') / 2$	(kN/m)	0.00	0.00
Sovr =	$q_p \cdot (B4 + B5)$	(kN/m)	0.00	0.00
Pt =	Pt1 + Pt2 + Pt3 + Sovr	(kN/m)	0.00	0.00

- Sovraccarico accidentale sulla scarpa di monte del muro

Sovr acc. Stat	$q \cdot (B4 + B5)$	(kN/m)	0	0
Sovr acc. Sism	$q_s \cdot (B4 + B5)$	(kN/m)	0	

#### MOMENTI DELLE FORZE VERT. RISPETTO AL PIEDE DI VALLE DEL MURO

- Muro (Mm)

Mm1 =	$Pm1 \cdot (B1 + 2/3 \cdot B2)$	(kN/m)	0.00	0.00
Mm2 =	$Pm2 \cdot (B1 + B2 + 0,5 \cdot B3)$	(kN/m)	4.05	4.05
Mm3 =	$Pm3 \cdot (B1 + B2 + B3 + 1/3 \cdot B4)$	(kN/m)	0.00	0.00
Mm4 =	$Pm4 \cdot (B/2)$	(kN/m)	32.40	32.40
Mm =	Mm1 + Mm2 + Mm3 + Mm4	(kN/m)	36.45	36.45

- Terrapieno e sovr. perm. sulla scarpa di monte del muro

Mt1 =	$Pt1 \cdot (B1 + B2 + B3 + B4 + 0,5 \cdot B5)$	(kN/m)	0.00	0.00
Mt2 =	$Pt2 \cdot (B1 + B2 + B3 + 2/3 \cdot (B4 + B5))$	(kN/m)	0.00	0.00
Mt3 =	$Pt3 \cdot (B1 + B2 + B3 + 2/3 \cdot B4)$	(kN/m)	0.00	0.00
Msovr =	$Sovr \cdot (B1 + B2 + B3 + 1/2 \cdot (B4 + B5))$	(kN/m)	0.00	0.00
Mt =	Mt1 + Mt2 + Mt3 + Msovr	(kN/m)	0.00	0.00

- Sovraccarico accidentale sulla scarpa di monte del muro

Sovr acc. Stat	$q \cdot (B1 + B2 + B3 + 1/2 \cdot (B4 + B5))$	(kNm/m)	0.00	0.00
Sovr acc. Sism	$q_s \cdot (B1 + B2 + B3 + 1/2 \cdot (B4 + B5))$	(kNm/m)	0.00	

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	44 di 73

**INERZIA DEL MURO E DEL TERRAPIENO**

- Inerzia del muro (Ps)

Ps h =	$P_m \cdot k_h$	(kN/m)	6.40
Ps v =	$P_m \cdot k_v$	(kN/m)	3.20

- Inerzia orizzontale e verticale del terrapieno a tergo del muro (Pts)

Ptsh =	$P_t \cdot k_h$	(kN/m)	0.00
Ptsh v =	$P_t \cdot k_v$	(kN/m)	0.00

- Incremento orizzontale di momento dovuto all'inerzia del muro (MPs h)

MPs1 h =	$k_h \cdot P_{m1} \cdot (H_2 + H_3/3)$	(kN/m)	0.00
MPs2 h =	$k_h \cdot P_{m2} \cdot (H_2 + H_3/2)$	(kN/m)	0.60
MPs3 h =	$k_h \cdot P_{m3} \cdot (H_2 + H_3/3)$	(kN/m)	0.00
MPs4 h =	$k_h \cdot P_{m4} \cdot (H_2/2)$	(kN/m)	2.28
MPs h =	$MPs1 + MPs2 + MPs3 + MPs4$	(kN/m)	2.88

- Incremento verticale di momento dovuto all'inerzia del muro (MPs v)

MPs1 v =	$k_v \cdot P_{m1} \cdot (B_1 + 2/3 \cdot B_2)$	(kN/m)	0.00
MPs2 v =	$k_v \cdot P_{m2} \cdot (B_1 + B_2 + B_3/2)$	(kN/m)	0.32
MPs3 v =	$k_v \cdot P_{m3} \cdot (B_1 + B_2 + B_3 + B_4/3)$	(kN/m)	0.00
MPs4 v =	$k_v \cdot P_{m4} \cdot (B/2)$	(kN/m)	2.56
MPs v =	$MPs1 + MPs2 + MPs3 + MPs4$	(kN/m)	2.88

- Incremento orizzontale di momento dovuto all'inerzia del terrapieno (MPts h)

MPts1 h =	$k_h \cdot P_{t1} \cdot (H_2 + H_3/2)$	(kNm/m)	0.00
MPts2 h =	$k_h \cdot P_{t2} \cdot (H_2 + H_3 + H_4/3)$	(kNm/m)	0.00
MPts3 h =	$k_h \cdot P_{t3} \cdot (H_2 + H_3 \cdot 2/3)$	(kNm/m)	0.00
MPts h =	$MPts1 + MPts2 + MPts3$	(kNm/m)	0.00

- Incremento verticale di momento dovuto all'inerzia del terrapieno (MPts v)

MPts1 v =	$k_v \cdot P_{t1} \cdot ((H_2 + H_3/2) - (B - B_5/2) \cdot 0.5)$	(kNm/m)	0.00
MPts2 v =	$k_v \cdot P_{t2} \cdot ((H_2 + H_3 + H_4/3) - (B - B_5/3) \cdot 0.5)$	(kNm/m)	0.00
MPts3 v =	$k_v \cdot P_{t3} \cdot ((H_2 + H_3 \cdot 2/3) - (B_1 + B_2 + B_3 + 2/3 \cdot B_4) \cdot 0.5)$	(kNm/m)	0.00
MPts v =	$MPts1 + MPts2 + MPts3$	(kNm/m)	0.00

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	45 di 73

14.2.2 Spinte in condizione statica

**SPINTE DEL TERRENO E DEL SOVRACCARICO**

- Spinta totale condizione statica

$$St = 0,5 \cdot \gamma \cdot (H_2 + H_3 + H_4)^2 \cdot k_0$$

$$Sq_{perm} = q \cdot (H_2 + H_3 + H_4) \cdot k_0$$

$$Sq_{acc} = q \cdot (H_2 + H_3 + H_4) \cdot k_0$$

	SLE	STR/GEO
(kN/m)	3.11	3.11
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00

- Componente orizzontale condizione statica

$$Sth = St \cdot \cos \delta$$

$$Sqh_{perm} = Sq_{perm} \cdot \cos \delta$$

$$Sqh_{acc} = Sq_{acc} \cdot \cos \delta$$

(kN/m)	3.11	3.11
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00

- Componente verticale condizione statica

$$Stv = St \cdot \sin \delta$$

$$Sqv_{perm} = Sq_{perm} \cdot \sin \delta$$

$$Sqv_{acc} = Sq_{acc} \cdot \sin \delta$$

(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00

**MOMENTI DELLA SPINTA DEL TERRENO E DEL SOVRACCARICO**

$$MSt1 = Sth \cdot ((H_2 + H_3 + H_4) / 3)$$

$$MSt2 = Stv \cdot B$$

$$MSq1_{perm} = Sqh_{perm} \cdot ((H_2 + H_3 + H_4) / 2)$$

$$MSq2_{perm} = Sqv_{perm} \cdot B$$

$$MSq1_{acc} = Sqh_{acc} \cdot ((H_2 + H_3 + H_4) / 2)$$

$$MSq2_{acc} = Sqv_{acc} \cdot B$$

	SLE	STR/GEO
(kN/m)	0.93	0.93
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00

**MOMENTI DOVUTI ALLE FORZE ESTERNE**

$$Mfext_{perm} = m_p + f_p \cdot (H_3 + H_2) + v_p \cdot (B_1 + B_2 + B_3 / 2)$$

$$Mfext_{acc} = m + f \cdot (H_3 + H_2) + v \cdot (B_1 + B_2 + B_3 / 2)$$

(kNm/m)	267.68	267.68
(kNm/m)	98.12	98.12

**AZIONI COMPLESSIVE SULLA FONDAZIONE**

Risultante forze verticali (N)

$$N_{perm} = P_m + P_t + v_p + Stv + Sqv_{perm} + Sqv_{acc}$$

$$N_{acc\ min} = v + Sqv_{acc}$$

$$N_{acc\ max} = v + Sqv_{acc} + q_{acc}$$

(kN/m)	189.21	189.21
(kN/m)	0.00	0.00
(kN/m)	0.00	0.00

Risultante forze orizzontali (T)

$$T_{perm} = Sth + Sqh_{perm} + f_p$$

$$T_{acc} = Sqh_{acc} + f$$

(kN/m)	3.11	3.11
(kN/m)	16.86	16.86

Risultante dei momenti rispetto al piede di valle (MM)

$$MM_{perm} = \sum M$$

$$MM_{acc\ (Nmin)} = \sum M$$

$$MM_{acc\ (Nmax)} = \sum M$$

(kNm/m)	-232.16	-232.16
(kNm/m)	-98.12	-98.12
(kNm/m)	-98.12	-98.12

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	46 di 73

14.2.3 Spinte in condizione sismica+

**SPINTE DEL TERRENO E DEL SOVRACCARICO**

- Spinta condizione sismica +

	(kN/m)	SLE	STR/GEO
Sst1 stat = $0,5 \cdot g \cdot (H_2 + H_3 + H_4)^2 \cdot k_a$	(kN/m)	1.93	1.93
Sst1 sism = $0,5 \cdot g \cdot (1 + k_v) \cdot (H_2 + H_3 + H_4)^2 \cdot k_{as} + - Sst1 \text{ stat}$	(kN/m)	0.86	0.86
Ssq1 perm = $q_p \cdot (H_2 + H_3 + H_4) \cdot k_{as} +$	(kN/m)	0.00	0.00
Ssq1 acc = $q_s \cdot (H_2 + H_3 + H_4) \cdot k_{as} +$	(kN/m)	0.00	0.00

- Componente orizzontale condizione sismica +

Sst1h stat = $Sst1 \text{ stat} \cdot \cos \delta$	(kN/m)	1.93	1.93
Sst1h sism = $Sst1 \text{ sism} \cdot \cos(d)$	(kN/m)	0.86	0.86
Ssq1h perm = $Ssq1 \text{ perm} \cdot \cos(d)$	(kN/m)	0.00	0.00
Ssq1h acc = $Ssq1 \text{ acc} \cdot \cos(d)$	(kN/m)	0.00	0.00

- Componente verticale condizione sismica +

Sst1v stat = $Sst1 \text{ stat} \cdot \sin \delta$	(kN/m)	0.00	0.00
Sst1v sism = $Sst1 \text{ sism} \cdot \sin(d)$	(kN/m)	0.00	0.00
Ssq1v perm = $Ssq1 \text{ perm} \cdot \sin(d)$	(kN/m)	0.00	0.00
Ssq1v acc = $Ssq1 \text{ acc} \cdot \sin(d)$	(kN/m)	0.00	0.00

**MOMENTI DELLA SPINTA DEL TERRENO E DEL SOVRACCARICO**

- Condizione sismica +

MSst1 stat = $Sst1h \text{ stat} \cdot ((H_2 + H_3 + H_4)/3)$	(kN/m)	0.58	0.58
MSst1 sism = $Sst1h \text{ sism} \cdot ((H_2 + H_3 + H_4)/3)$	(kN/m)	0.26	0.26
MSst2 stat = $Sst1v \text{ stat} \cdot B$	(kN/m)	0.00	0.00
MSst2 sism = $Sst1v \text{ sism} \cdot B$	(kN/m)	0.00	0.00
MSsq1 = $Ssq1h \cdot ((H_2 + H_3 + H_4)/2)$	(kN/m)	0.00	0.00
MSsq2 = $Ssq1v \cdot B$	(kN/m)	0.00	0.00

**MOMENTI DOVUTI ALLE FORZE ESTERNE**

Mfext1 = $mp + ms$	( kNm/m )		0.00
Mfext2 = $(fp + fs) \cdot (H_3 + H_2)$	( kNm/m )		0.00
Mfext3 = $(vp + vs) \cdot (B_1 + B_2 + B_3/2)$	( kNm/m )		133.84

**AZIONI COMPLESSIVE SULLA FONDAZIONE**

Risultante forze verticali (N)

Nmin = $P_m + P_t + v_p + v_s + Sst1v + Ssq1v + P_s v + P_tsv$	(kN/m)	192.41	192.41
Nmax = $P_m + P_t + v_p + v_s + Sst1v + Ssq1v + P_s v + P_tsv + q \text{ acc}$	(kN/m)	192.41	192.41

Risultante forze orizzontali (T)

T = $Sst1h + Ssq1h + fp + fs + P_s h + P_tsh$	(kN/m)	9.19	9.19
---	--------	------	------

Risultante dei momenti rispetto al piede di valle (MM)

MM (Nmin) = $\Sigma M$	(kNm/m)	169.45	169.45
MM (Nmax) = $\Sigma M$	(kNm/m)	169.45	169.45

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	47 di 73

14.2.4 Spinte in condizione sismica-

**SPINTE DEL TERRENO E DEL SOVRACCARICO**

- Spinta condizione sismica -

	(kN/m)	SLE	STR/GEO
Sst1 stat = $0,5 \cdot g \cdot (H2+H3+H4)^2 \cdot ka$	(kN/m)	1.93	1.93
Sst1 sism = $0,5 \cdot g \cdot (1-kv) \cdot (H2+H3+H4)^2 \cdot kas$ - Sst1 stat	(kN/m)	0.57	0.57
Ssq1 perm = $qp \cdot (H2+H3+H4) \cdot kas$	(kN/m)	0.00	0.00
Ssq1 acc = $qs \cdot (H2+H3+H4) \cdot kas$	(kN/m)	0.00	0.00

- Componente orizzontale condizione sismica -

Sst1h stat = Sst1 stat * cos δ	(kN/m)	1.93	1.93
Sst1h sism = Sst1 sism * cos(d)	(kN/m)	0.57	0.57
Ssq1h perm = Ssq1 perm * cos(d)	(kN/m)	0.00	0.00
Ssq1h acc = Ssq1 acc * cos(d)	(kN/m)	0.00	0.00

- Componente verticale condizione sismica -

Sst1v stat = Sst1 stat * sen δ	(kN/m)	0.00	0.00
Sst1v sism = Sst1 sism * sen(d)	(kN/m)	0.00	0.00
Ssq1v perm = Ssq1 perm * sen(d)	(kN/m)	0.00	0.00
Ssq1v acc = Ssq1 acc * sen(d)	(kN/m)	0.00	0.00

**MOMENTI DELLA SPINTA DEL TERRENO E DEL SOVRACCARICO**

- Condizione sismica -

	(kN/m)	SLE	STR/GEO
MSst1 stat = Sst1h stat * ((H2+H3+H4)/3)	(kN/m)	0.58	0.58
MSst1 sism = Sst1h sism * ((H2+H3+H4)/3)	(kN/m)	0.17	0.17
MSst2 stat = Sst1v stat * B	(kN/m)	0.00	0.00
MSst2 sism = Sst1v sism * B	(kN/m)	0.00	0.00
MSsq1 = Ssq1h * ((H2+H3+H4)/2)	(kN/m)	0.00	0.00
MSsq2 = Ssq1v * B	(kN/m)	0.00	0.00

**MOMENTI DOVUTI ALLE FORZE ESTERNE**

Mfext1 = mp+ms	( kNm/m )		0.00
Mfext2 = (fp+fs)*(H3 + H2)	( kNm/m )		0.00
Mfext3 = (vp+vs)*(B1 +B2 + B3/2)	( kNm/m )		133.84

**AZIONI COMPLESSIVE SULLA FONDAZIONE**

Risultante forze verticali (N)

Nmin = Pm+ Pt + vp + vs + Sst1v+ Ssq1v+ Ps v+ Ptsv	(kN/m)	186.01	186.01
Nmax = Pm+Pt+vp+vs+Sst1v+Ssq1v+Ps v+Ptsv+q acc	(kN/m)	186.01	186.01

Risultante forze orizzontali (T)

T = Sst1h + Ssq1h + fp + fs +Ps h + Ptsh	(kN/m)	8.90	8.90
--	--------	------	------

Risultante dei momenti rispetto al piede di valle (MM)

MM (Nmin) = $\Sigma M$	(kNm/m)	163.78	163.78
MM (Nmax) = $\Sigma M$	(kNm/m)	163.78	163.78



MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

48 di 73

## Sollecitazioni agenti sul singolo palo

### Sollecitazioni rispetto al baricentro della palificata SLU

caso	Np		Mp		Tp	
	[kN/m]	[kN/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]
statico	Permanenti	Accidentali	Permanenti	Accidentali	Permanenti	Accidentali
	189.21	0.00	402.45	98.12	3.11	16.86
sisma+	Nmin	192.41	3.72		9.19	
	Nmax	192.41	3.72		9.19	
sisma-	Nmin	186.01	3.63		8.90	
	Nmax	186.01	3.63		8.90	

### Sollecitazioni sui pali SLU

caso	N pali all.1		N pali all.2		N pali all.3		T pali	
	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]
statico	Nmin	585.72	-415.43				8.99	
	Nmax	585.72	-415.43				8.99	
sisma+	Nmin	86.59	82.87				4.14	
	Nmax	86.59	82.87				4.14	
sisma-	Nmin	83.70	80.07				4.01	
	Nmax	83.70	80.07				4.01	

### Sollecitazioni rispetto al baricentro della palificata SLE / caratteristiche

caso	Np			Mp			Tp	
	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]
statico	Permanenti	Acc. Nmin	Acc. Nmax	Permanenti	Acc. Nmin	Acc. Nmax	Permanenti	Accidentali
	189.21	0.00	0.00	402.45	98.12	-98.12	3.11	16.86
	freq.	0.00	0		98.12	-98.12		16.86
sisma+	quasi perm	0.00	0.00		0.00	0.00		0.00
	Nmin	192.41		3.72			9.19	
sisma-	Nmax	192.41		3.72			9.19	
	Nmin	186.01		3.63			8.90	
sisma-	Nmax	186.01		3.63			8.90	

### Sollecitazioni sui pali SLE/ caratteristiche

caso	N pali all.1		N pali all.2		N pali all.3		T pali		
	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	
statico	Permanenti	Accidentali	Permanenti	Accidentali	Permanenti	Accidentali	Permanenti	Accidentali	
	85.14	0.00	-317.31	-98.12			1.40	7.59	
	freq.	0.00		-98.12				7.59	
statico	quasi perm	0.00		0.00				0.00	
	Nmin	85.14		-317.31				1.40	
statico	Nmax	85.14		-317.31				1.40	
	freq.	0.00		98.12				7.59	
sisma+	quasi perm	0.00		0.00				0.00	
	Nmin	86.59		82.87				4.14	
sisma-	Nmax	86.59		82.87				4.14	
	Nmin	83.70		80.07				4.01	
sisma-	Nmax	83.70		80.07				4.01	

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

49 di 73

### Sollecitazioni agenti sul singolo palo – presenza di urto

*Sollecitazioni rispetto al baricentro della palificata SLU*

caso	Np		Mp		Tp		
	[kN/m]	[kN/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]	
	Permanenti	Accidentali	Permanenti	Accidentali	Permanenti	Accidentali	
statico	Nmin	151.74	0.00	295.79	292.50	3.11	75.00
	Nmax	151.74	0.00	295.79	292.50		
sisma+	Nmin	154.93		6.52		9.19	
	Nmax	154.93		6.52			
sisma-	Nmin	148.54		6.43		8.90	
	Nmax	148.54		6.43			

*Sollecitazioni sui pali SLU*

caso	N pali all.1		N pali all.2		N pali all.3		T pali	
	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]
statico	Nmin	656.58		-520.01				35.15
	Nmax	656.58		-520.01				
sisma+	Nmin	69.72		63.20				4.13
	Nmax	69.72		63.20				
sisma-	Nmin	66.84		60.41				4.00
	Nmax	66.84		60.41				

*Sollecitazioni rispetto al baricentro della palificata SLE / caratteristiche*

caso	Np			Mp			Tp	
	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]
	Permanenti	Acc. Nmin	Acc. Nmax	Permanenti	Acc. Nmin	Acc. Nmax	Permanenti	Accidentali
statico	rara	0.00	0.00		292.50	-292.50		75.00
	freq.	151.74	0.00	295.79	292.50	-292.50	3.11	75.00
	quasi perm		0.00	0.00	0.00	0.00		0.00
sisma+	Nmin	154.93			6.52			9.19
	Nmax	154.93			6.52			
sisma-	Nmin	148.54			6.43			8.90
	Nmax	148.54			6.43			

*Sollecitazioni sui pali SLE/ caratteristiche*

caso	N pali all.1		N pali all.2		N pali all.3		T pali	
	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]	[kN]
statico	rara							33.75
	Nmin	68.28		-227.51			1.40	33.75
	quasi perm				0.00			0.00
statico	rara							33.75
	Nmax	68.28		-227.51			1.40	33.75
	quasi perm				0.00			0.00
sisma+	Nmin	69.72		63.20				4.13
	Nmax	69.72		63.20				
sisma-	Nmin	66.84		60.41				4.00
	Nmax	66.84		60.41				

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

50 di 73

### 14.3 VERIFICHE PORTANZA VERTICALE MICROPALI

Per la valutazione dei coefficienti  $\alpha$  e  $s$  si fa riferimento alle seguenti tabelle:

Valori del coefficiente $\alpha$ ( $V_s = L_s \cdot \pi \cdot d_s^2 / 4$ )				
TERRENO	Valori di $\alpha$		Quantità minima di miscela consigliata	
	IRS	IGU	IRS	IGU
Ghiaia	1.8	1.3 - 1.4	1.5 Vs	1.5 Vs
Ghiaia sabbiosa	1.6 - 1.8	1.2 - 1.4	1.5 Vs	1.5 Vs
sabbia ghiaiosa	1.5 - 1.6	1.2 - 1.3	1.5 Vs	1.5 Vs
Sabbia grossa	1.4 - 1.5	1.1 - 1.2	1.5 Vs	1.5 Vs
Sabbia media	1.4 - 1.5	1.1 - 1.2	1.5 Vs	1.5 Vs
Sabbia fine	1.4 - 1.5	1.1 - 1.2	1.5 Vs	1.5 Vs
Sabbia limosa	1.4 - 1.5	1.1 - 1.2	(1.5 - 2) Vs	1.5 Vs
Limo	1.4 - 1.6	1.1 - 1.2	2 Vs	1.5 Vs
Argilla	1.8 - 2.0	1.2	(2.5 - 3) Vs	(1.5 - 2) Vs
Marne	1.8	1.1 - 1.2	(1.5 - 2) Vs per strati compatti	
Calcarei mamosi	1.8	1.1 - 1.2	(2 - 6) Vs o più per strati fratturati	
Calcarei alterati o fratturati	1.8	1.1 - 1.2	(2 - 6) Vs o più per strati fratturati	
Roccia alterata e/o fratturata	1.2	1.1	(1.1 - 1.5) Vs per strati poco fratturati; 2 Vs o più per strati fratturati	

Indicazioni per la scelta del valore di $s$		
TERRENO	Tipo di iniezione	
	IRS	IGU
Da ghiaia a sabbia limosa	SG1	SG2
Limo e argilla	AL1	AL2
Marne, calcare marnoso, calcare tenero fratturato	MC1	MC2
Roccia alterata e/o fratturata	$\geq R1$	$\geq R2$

MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	51 di 73

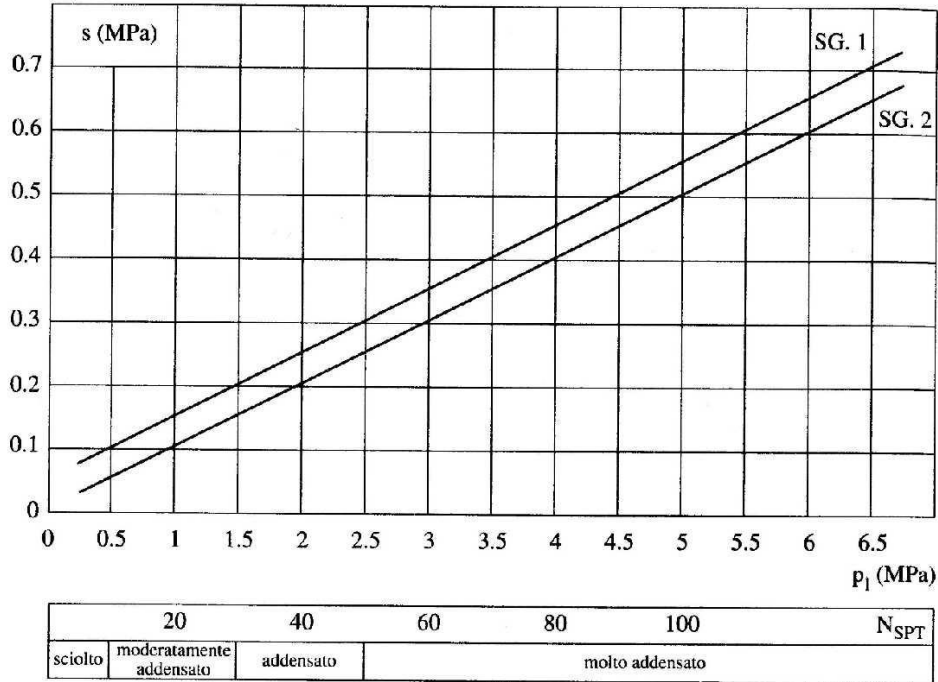


Fig. 13.16. Abaco per il calcolo di  $s$  per sabbie e ghiaie

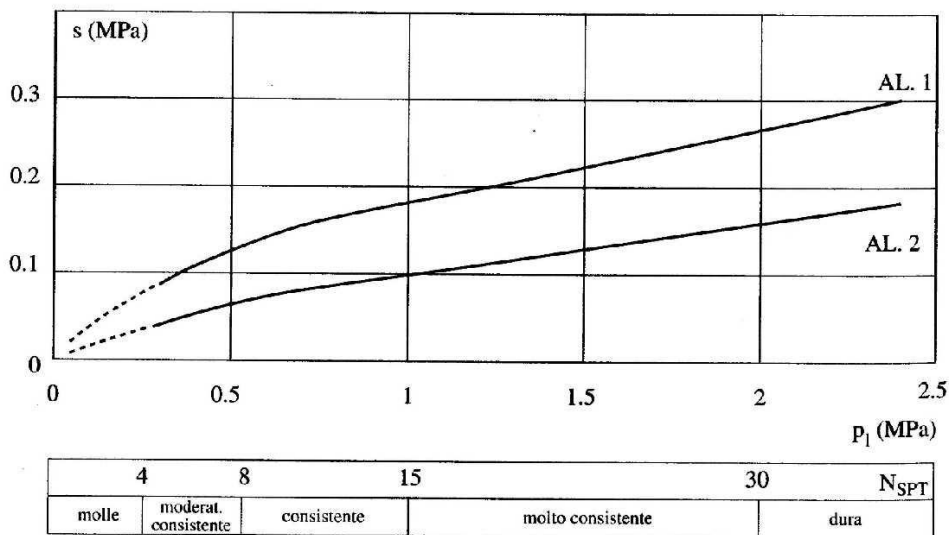


Fig. 13.17. Abaco per il calcolo di  $s$  per argille e limi

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

52 di 73

A partire dalla relazione geotecnica vengono assunti i seguenti parametri.

Unità geotecnica	$\alpha$	s
L1	1.1	0.07
GS	1.3	0.15

Sulla base dei parametri su definiti si procede alla determinazione della capacità portante mediante la formulazione analitica.

Il calcolo della capacità portante permette inoltre di determinare il valore caratteristico della resistenza caratteristica  $R_k$  del palo così come definito al par.6.4.3.1.1. delle NTC2018, tale valore è dato dal minore dei valori ottenuti applicando alle resistenze calcolate i fattori di correlazione  $\xi$  (vedi Tab.6,4,IV delle NTC2018 riportata nel seguito), in funzione del numero n di verticali di indagine.

$$R_{c,k} = \text{Min} \left\{ \frac{(R_{c,cal})_{media}}{\xi_3}; \frac{(R_{c,cal})_{min}}{\xi_4} \right\} \quad (6.2.10)$$

$$R_{t,k} = \text{Min} \left\{ \frac{(R_{t,cal})_{media}}{\xi_3}; \frac{(R_{t,cal})_{min}}{\xi_4} \right\} \quad (6.2.11)$$

**Tabella 6.4.IV** – Fattori di correlazione  $\xi$  per la determinazione della resistenza caratteristica in funzione del numero di verticali indagate.

Numero di verticali indagate	1	2	3	4	5	7	$\geq 10$
$\xi_3$	1,70	1,65	1,60	1,55	1,50	1,45	1,40
$\xi_4$	1,70	1,55	1,48	1,42	1,34	1,28	1,21

MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	53 di 73

### 14.3.1 Verifica micropalo compresso

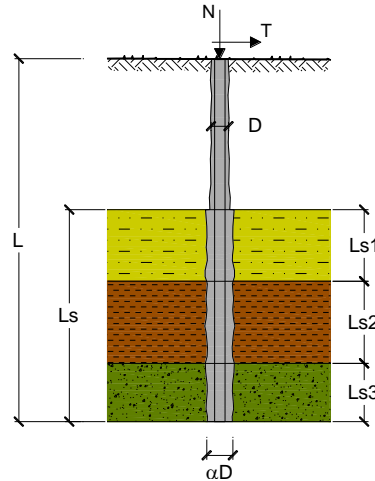
#### CAPACITA' PORTANTE DI UN MICROPALO

OPERA: Micropalo compresso

DATI DI INPUT:

Sollecitazioni Agenti:

	Permanenti	Temporanee	Calcolo
N (kN)	585.72	0.00	585.72
T (kN)	9.00	0.00	9.00



coefficienti parziali			azioni		resistenza laterale	
Metodo di calcolo			permanenti $\gamma_G$	variabili $\gamma_Q$	$\gamma_s$	$\gamma_{s \text{ traz}}$
SU	A1+M1+R1	<input type="radio"/>	1.30	1.50	1.00	1.00
	A2+M1+R2	<input type="radio"/>	1.00	1.30	1.45	1.60
	A1+M1+R3	<input type="radio"/>	1.30	1.50	1.15	1.25
	SISMA	<input type="radio"/>	1.00	1.00	1.15	1.25
DM88			<input type="radio"/>	1.00	1.00	1.00
definiti dal progettista			<input checked="" type="radio"/>	1.00	1.15	1.25

n	1	2	3	4	5	7	$\geq 10$	DM88	prog.
$\xi_s$	1.70	1.65	1.60	1.55	1.50	1.45	1.40	1.00	1.00
$\xi_t$	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21	1.00	1.00

Caratteristiche del micropalo:

Diametro di perforazione del micropalo (D): 0.3 (m)

Lunghezza del micropalo (L): 10.00 (m)

Armatura:

<input type="radio"/> IPE	<input type="radio"/> INP	<input type="radio"/> HEA	<input type="radio"/> HEB	<input type="radio"/> HEM	<input checked="" type="radio"/> Tubi	<input type="radio"/> ALTRO
IPE 180	INP 160	HEA 300	HEB 160	HEM200	$\phi 244,5 \times 10,0$	

**$\phi 244,5 \times 10,0$**

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	54 di 73

Area dell'armatura (A<sub>arm</sub>): 7367 (mm<sup>2</sup>)

Momento di inerzia della sezione di armatura (J<sub>arm</sub>): 5.073E+07 (mm<sup>4</sup>)

Modulo di resistenza della sezione di armatura (W<sub>arm</sub>): 414,981 (mm<sup>3</sup>)

Tipo di acciaio

Tensione di snervamento dell'acciaio (f<sub>y</sub>): 275 (N/mm<sup>2</sup>)

Coefficiente Parziale Acciaio γ<sub>M</sub>: 1.05

Tensione ammissibile dell'acciaio (σ<sub>am</sub>): 262 (N/mm<sup>2</sup>)

Modulo di elasticità dell'acciaio (E<sub>arm</sub>): 210,000 (N/mm<sup>2</sup>)

**Coefficiente di Reazione Laterale:**

Coeff. di Winkler (k): 6.0 (MN/m<sup>3</sup>)

**CAPACITA' PORTANTE ESTERNA**

**Capacità portante di fusto**

$$Ql = \sum_i \pi \cdot Ds_i \cdot s_i \cdot \alpha_i$$

Tipo di Terreno	Spessore l <sub>s</sub> (m)	α (-)	Ds <sub>i</sub> = α · D (m)	s <sub>i</sub> media (MPa)	s <sub>i</sub> minima (MPa)	s <sub>i</sub> calcolo (MPa)	Qs <sub>i</sub> (kN)
L1	4.50	1.10	0.33	0.070	0.070	0.036	167.04
GS	8.00	1.30	0.39	0.150	0.150	0.077	752.05
			0.00			0.000	0.00

L<sub>s</sub> = 12.50 (m)      Ql = 919.10 (kN)

**Capacità portante di punta**      Q<sub>p</sub> = %Punta · Ql (consigliato 10-15%)

% Punta 15%      Q<sub>p</sub> = 137.86 (kN)

**CARICO LIMITE DEL MICROPALLO**

**COEFFICIENTE DI SICUREZZA**

Q<sub>lim</sub> = Q<sub>b</sub> + Ql      F<sub>s</sub> = Q<sub>lim</sub> / N (F<sub>s</sub> > 1)

Q<sub>lim</sub> = 1056.96 (kN)      F<sub>s</sub> = 1.80

**VERIFICA ALLE FORZE ORIZZONTALI**

Momento massimo per carichi orizzontali (M):  
(Ipotesi di palo con testa impedita di ruotare)

$$M = T / (2 \cdot b)$$

$$b = \sqrt[4]{\frac{k \cdot D}{4 \cdot E_{arm} \cdot J_{arm}}}$$

b = 0.453 (1/m)

Momento Massimo (M):

M = 9.93 (kN m)

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

NN1X

LOTTO

10

CODIFICA

D 78

DOCUMENTO

CL MU1900 001

REV.

A

FOGLIO

55 di 73

## 14.3.2 Verifica micropalo teso

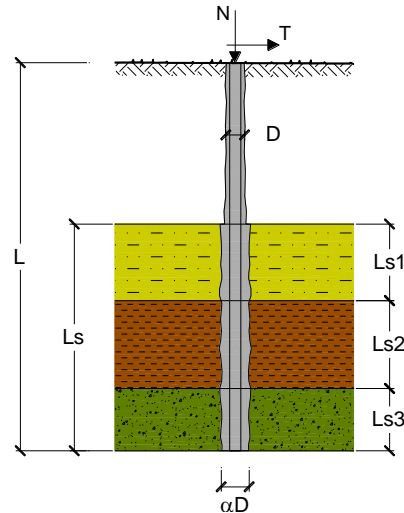
**CAPACITA' PORTANTE DI UN MICROPALO**

OPERA: Micropalo teso

DATI DI INPUT:

Sollecitazioni Agenti:

	Permanenti	Temporanee	Calcolo
<b>N (kN)</b>	-415.43	0.00	-415.43
<b>T (kN)</b>	9.00	0.00	9.00



coefficienti parziali			azioni		resistenza laterale	
Metodo di calcolo			permanenti	variabili	$\gamma_s$	$\gamma_{s \text{ traz}}$
			$\gamma_G$	$\gamma_Q$		
SLU	A1+M1+R1	<input type="radio"/>	1.30	1.50	1.00	1.00
	A2+M1+R2	<input type="radio"/>	1.00	1.30	1.45	1.60
	A1+M1+R3	<input type="radio"/>	1.30	1.50	1.15	1.25
	SISMA	<input type="radio"/>	1.00	1.00	1.15	1.25
DM88			1.00	1.00	1.00	1.00
definiti dal progettista			1.00	1.00	1.15	1.25

n	1	2	3	4	5	7	$\geq 10$	DM88	prog.
$\xi_s$	1.70	1.65	1.60	1.55	1.50	1.45	1.40	1.00	1.00
$\xi_t$	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21	1.00	1.00

Caratteristiche del micropalo:

Diametro di perforazione del micropalo (D): 0.3 (m)

Lunghezza del micropalo (L): 10.00 (m)

Armatura:

<input type="radio"/> IPE	<input type="radio"/> INP	<input type="radio"/> HEA	<input type="radio"/> HEB	<input type="radio"/> HEM	<input checked="" type="radio"/> Tubi	<input type="radio"/> ALTRO
IPE 180	INP 160	HEA 300	HEB 160	HEM 200	$\varnothing 244,5 \times 10,0$	

 **$\varnothing 244,5 \times 10,0$**



**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	56 di 73

Area dell'armatura (A<sub>arm</sub>): 7367 (mm<sup>2</sup>)

Momento di inerzia della sezione di armatura (J<sub>arm</sub>): 5.073E+07 (mm<sup>4</sup>)

Modulo di resistenza della sezione di armatura (W<sub>arm</sub>): 414,981 (mm<sup>3</sup>)

Tipo di acciaio

Tensione di snervamento dell'acciaio (f<sub>y</sub>): 275 (N/mm<sup>2</sup>)

Coefficiente Parziale Acciaio γ<sub>M</sub>: 1.05

Tensione ammissibile dell'acciaio (σ<sub>im</sub>): 262 (N/mm<sup>2</sup>)

Modulo di elasticità dell'acciaio (E<sub>arm</sub>): 210,000 (N/mm<sup>2</sup>)

**Coefficiente di Reazione Laterale:**

Coeff. di Winkler (k): 6.0 (MN/m<sup>3</sup>)

**CAPACITA' PORTANTE ESTERNA**

**Capacità portante di fusto**

$$QI = \sum_i \pi \cdot Ds_i \cdot s_i \cdot Is_i$$

Tipo di Terreno	Spessore Is <sub>i</sub> (m)	α (-)	Ds <sub>i</sub> = α * D (m)	S <sub>i</sub> media (MPa)	S <sub>i</sub> minima (MPa)	S <sub>i</sub> calcolo (MPa)	Qs <sub>i</sub> (kN)
L1	4.50	1.10	0.33	0.070	0.070	0.033	153.68
GS	8.00	1.30	0.39	0.150	0.150	0.071	691.89
			0.00			0.000	0.00

L<sub>s</sub> = 12.50 (m)      QI = 845.57 (kN)

**Capacità portante di punta**

Q<sub>p</sub> = %Punta \* QI (consigliato 10-15%)

% Punta 15%      Q<sub>p</sub> = 0.00 (kN)

**CARICO LIMITE DEL MICROPALO**

$$Q_{lim} = Q_b + QI$$

Q<sub>lim</sub> = 845.57 (kN)

**COEFFICIENTE DI SICUREZZA**

$$F_s = Q_{lim} / N \quad (F_s > 1)$$

F<sub>s</sub> = 2.04

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

57 di 73

### 14.3.3 Verifica a carico limite orizzontale

#### Momento di plasticizzazione

##### Calcolo del momento di plasticizzazione di un micropalo

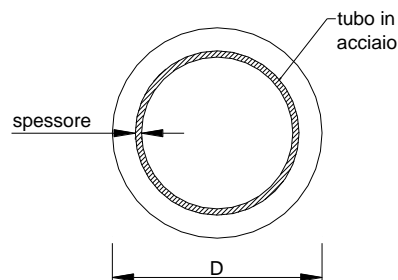
Diametro = 300 (mm)

Tubo

Diametro esterno = 244.5 (mm)

Spessore = 10.0 (mm)

Sforzo Normale = 83.7 (kN)



##### Caratteristiche dei Materiali

malta

Rck = 30 (Mpa)

fck = 25 (Mpa)

$\gamma_C$  = 1.5

$\alpha_{cc}$  = 0.85

$f_{cd} = \alpha_{cc} f_{ck} / \gamma_C = 14.17$  (N/mm<sup>2</sup>)

Acciaio

tipo di acciaio

$f_{yk}$  = 275 (Mpa)

$\gamma_m$  = 1.15

$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_m = 239.1$  (Mpa)

Es = 210000 (Mpa)

$\epsilon_{ys}$  = 0.114%

$\epsilon_{uk}$  = 1.000%

Calcolo

##### Momento di Plasticizzazione

My = 152.5 (kN m)

Inserisci

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

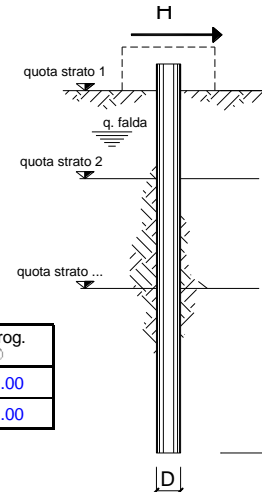
A

58 di 73

## Condizioni drenate

coefficienti parziali Metodo di calcolo			A		M		R
			permanenti $\gamma_G$	variabili $\gamma_Q$	$\gamma_{\phi}$	$\gamma_{cu}$	$\gamma_T$
SLU	A1+M1+R1	<input type="radio"/>	1.30	1.50	1.00	1.00	1.00
	A2+M1+R2	<input type="radio"/>	1.00	1.30	1.00	1.00	1.60
	A1+M1+R3	<input type="radio"/>	1.30	1.50	1.00	1.00	1.30
	SISMA	<input type="radio"/>	1.00	1.00	1.00	1.00	1.30
DM88			<input type="radio"/>	1.00	1.00	1.00	1.00
definiti dal progettista			<input checked="" type="radio"/>	1.00	1.00	1.00	1.30

n	1	2	3	4	5	7	$\geq 10$	T.A.	prog.
$\xi_3$	1.70	1.65	1.60	1.55	1.50	1.45	1.40	1.00	1.00
$\xi_4$	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21	1.00	1.00



strati terreno	descrizione	quote (m)	$\gamma$ (kN/m <sup>3</sup> )	$\gamma'$ (kN/m <sup>3</sup> )	$\phi$ (°)	Parametri medi		Parametri minimi		
						$k_p$	$c_u$ (kPa)	$\phi$ (°)	$k_p$	$c_u$ (kPa)
p.c.=strato 1	L1	100.00	19	9	23	2.28		23	2.28	
<input checked="" type="checkbox"/> strato 2	GS	95.50	19	9	35	3.69		35	3.69	
<input type="checkbox"/> strato 3						1.00			1.00	
<input type="checkbox"/> strato 4						1.00			1.00	
<input type="checkbox"/> strato 5						1.00			1.00	
<input type="checkbox"/> strato 6						1.00			1.00	

Quota falda **95.5** (m)  
 Diametro del palo D **0.30** (m)  
 Lunghezza del palo L **10.00** (m)  
 Momento di plasticizzazione palo  $M_y$  **152.55** (kNm)  
 Step di calcolo **0.2** (m)

- palo impedito di ruotare  
 palo libero

**Calcolo**  
(cfr+r)

	<u>H medio</u>		<u>H minimo</u>	
Palo lungo	149.0 (kN)		149.0 (kN)	
Palo intermedio	687.0 (kN)		687.0 (kN)	
Palo corto	2409.1 (kN)		2409.1 (kN)	
<b><math>H_{med}</math></b>	<b>149.0 (kN)</b>	<b>Palo lungo</b>	<b><math>H_{min}</math></b>	<b>149.0 (kN)</b>

$$H_k = \text{Min}(H_{med}/\xi_3 ; R_{min}/\xi_4)$$

EFFICIENZA E del gruppo di pali

$$H_d = E \cdot H_k / \gamma_T$$

Carico Assiale Permanente (G):

G = **9** (kN)

Carico Assiale variabile (Q):

Q = **0** (kN)

$$F_d = G \cdot \gamma_G + Q \cdot \gamma_Q =$$

**9.00** (kN)

$$FS = H_d / F_d =$$

**7.49**

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

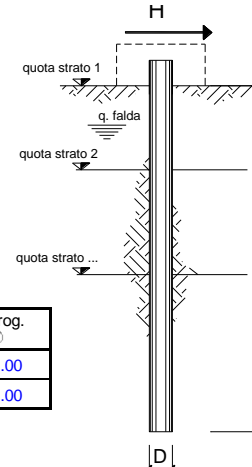
CL MU1900 001

A

59 di 73

Condizioni non drenate

coefficienti parziali			A		M		R
Metodo di calcolo			permanenti	variabili	$\gamma_{\phi}$	$\gamma_{cu}$	$\gamma_T$
			$\gamma_G$	$\gamma_Q$			
SUD	A1+M1+R1	<input type="radio"/>	1.30	1.50	1.00	1.00	1.00
	A2+M1+R2	<input type="radio"/>	1.00	1.30	1.00	1.00	1.60
	A1+M1+R3	<input type="radio"/>	1.30	1.50	1.00	1.00	1.30
	SISMA	<input type="radio"/>	1.00	1.00	1.00	1.00	1.30
DM88		<input type="radio"/>	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
definiti dal progettista			<input checked="" type="radio"/>	1.00	1.00	1.00	1.30



n	1	2	3	4	5	7	$\geq 10$	T.A.	prog.
$\xi_3$	<input checked="" type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>
	1.70	1.65	1.60	1.55	1.50	1.45	1.40	1.00	1.00
$\xi_4$	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>	<input type="radio"/>
	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21	1.00	1.00

strati terreno	descrizione	quote (m)	$\gamma$ (kN/m <sup>3</sup> )	$\gamma'$ (kN/m <sup>3</sup> )	$\phi$ (°)	Parametri medi		Parametri minimi		
						$k_p$	$c_u$ (kPa)	$\phi$ (°)	$k_p$	$c_u$ (kPa)
p.c.=strato 1	L1	100.00	19	9		1.00	30		1.00	30
<input checked="" type="checkbox"/> strato 2	GS	95.50	19	9	35	3.69		35	3.69	
<input type="checkbox"/> strato 3						1.00			1.00	
<input type="checkbox"/> strato 4						1.00			1.00	
<input type="checkbox"/> strato 5						1.00			1.00	
<input type="checkbox"/> strato 6						1.00			1.00	

Quota falda **95.5** (m)

Diametro del palo  $D$  **0.25** (m)

Lunghezza del palo  $L$  **10.00** (m)

Momento di plasticizzazione palo  $M_y$  **152.29** (kNm)

Step di calcolo **0.2** (m)

- palo impedito di ruotare  
 palo libero

**Calcolo**  
(ctrl+r)

	<b>H medio</b>		<b>H minimo</b>	
Palo lungo	117.4 (kN)		117.4 (kN)	
Palo intermedio	533.1 (kN)		533.1 (kN)	
Palo corto	1968.2 (kN)		1968.2 (kN)	
$H_{med}$	<b>117.4 (kN)</b>	Palo lungo	$H_{min}$	<b>117.4 (kN)</b> Palo lungo

$H_k = \text{Min}(H_{med}/\xi_3 ; R_{min}/\xi_4)$  **69.03 (kN)**

EFFICIENZA  $E$  del gruppo di pali

$H_d = E \cdot H_k \cdot \gamma_T$  **53.10 (kN)**

Carico Assiale Permanente (G):  $G =$  **9 (kN)**

Carico Assiale variabile (Q):  $Q =$  **0 (kN)**

$F_d = G \cdot \gamma_G + Q \cdot \gamma_Q =$  **9.00 (kN)**

$FS = H_d / F_d =$  **5.90**

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

60 di 73

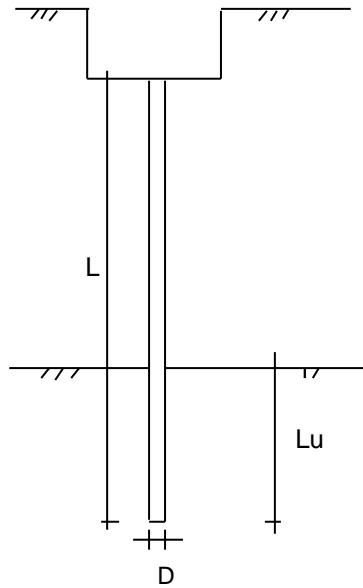
## 14.4 CALCOLO DEI CEDIMENTI

### CALCOLO DEL CEDIMENTO

**OPERA:** Micropalo compresso

#### DATI DI IMPUT:

Diametro del Palo (D): 0.30 (m)  
 Carico massimo sul palo (Pmax): 585.72 (kN)  
 Lunghezza del Palo (L): 10.00 (m)  
 Lunghezza Utile del Palo (Lu): 10.00 (m)  
 Modulo di Deformazione (E): 20000 (kN/m<sup>2</sup>)



#### CEDIMENTO DEL MICROPALO SINGOLO:

$$\delta = \beta \cdot P_{max} / E \cdot L_u$$

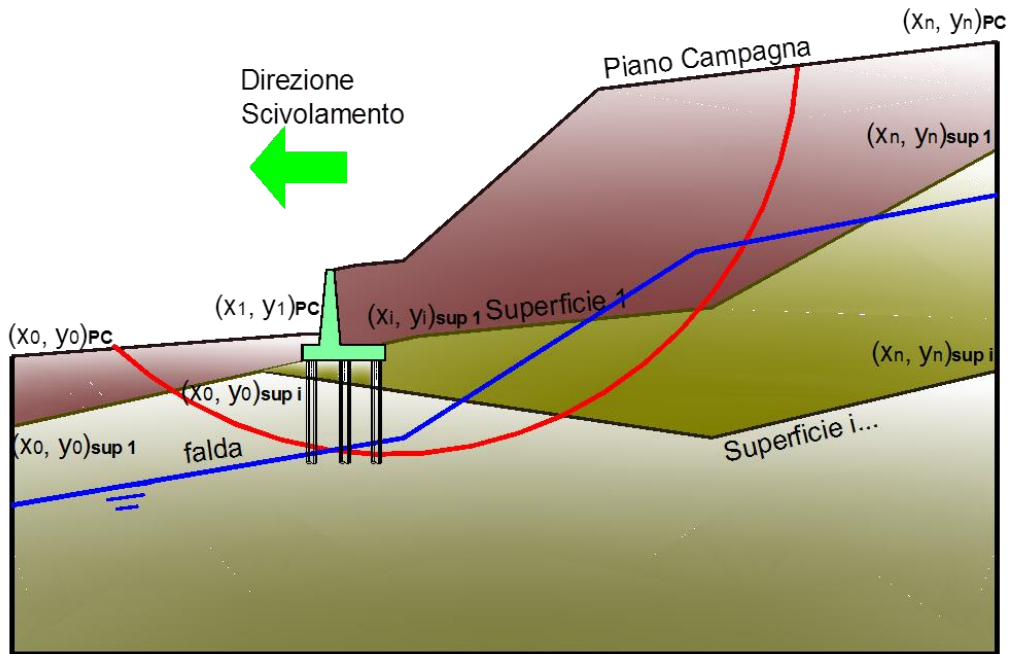
Coefficiente di forma

$$\beta = 0,5 + \text{Log}(L_{utile} / D): 2.02 \quad (-)$$

Cedimento del palo

$$\delta = \beta \cdot P_{max} / E \cdot L_u \quad 5.92 \quad (\text{mm})$$

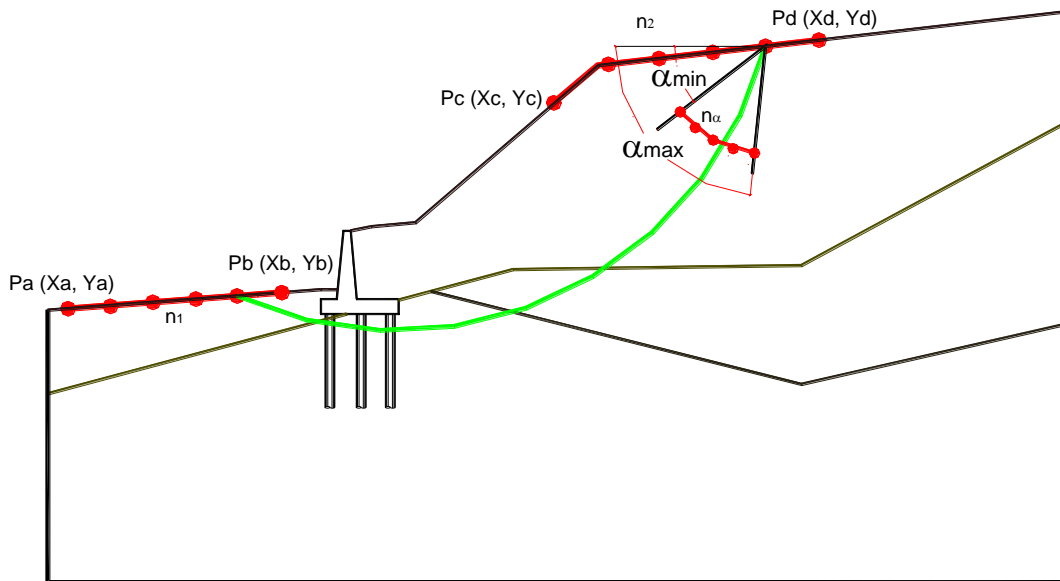
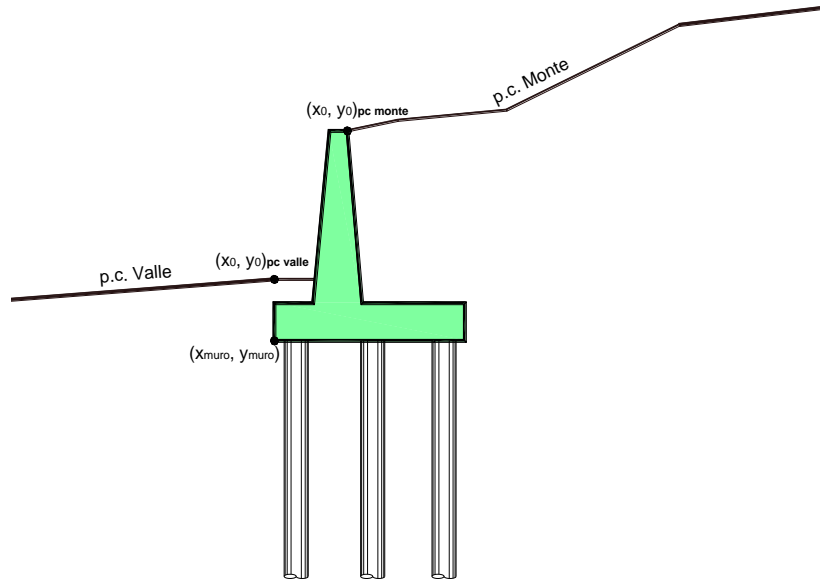
### 14.5 VERIFICA DI STABILITÀ GLOBALE



	$\gamma$ [kN/m <sup>3</sup> ]	$\phi$ [°]	$c$ [kPa]	$p_l$ [kPa]	$K_s D$ [kPa]	Descrizione
<b>materiale 1</b>	19	32.00656	0			Rilevato ferroviario
<b>materiale 2</b>	18	18.75645	2.4			L1
<b>materiale 3</b>	19	29.25607	0			GS

MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	62 di 73



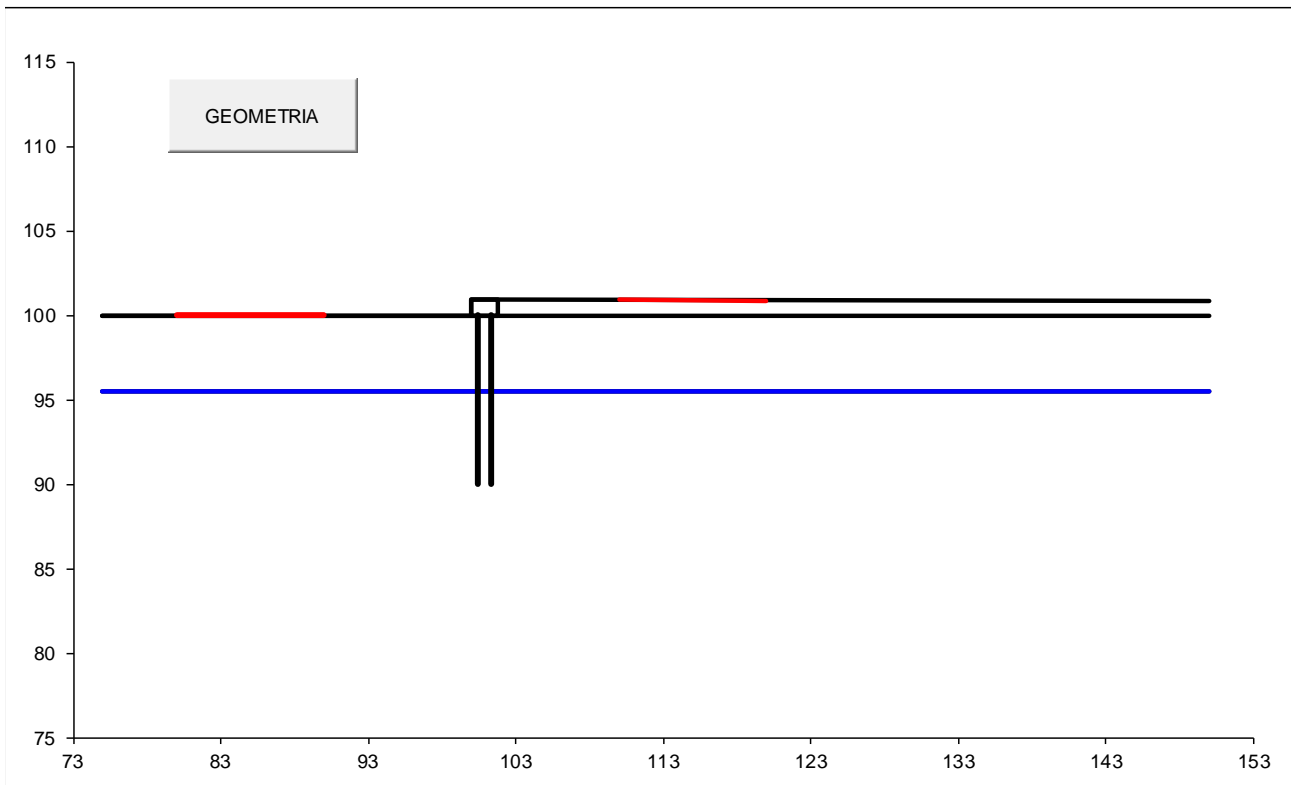
p.c. valle		p.c. monte		superficie 1		superficie 2		superficie 3		falda	
materiale 1				materiale 2		materiale 2		materiale 3		falsa	
	x	y		x	y		x	y		x	y
0	100.000	100.000	0	101.750	100.800	0	75.000	100.000	0	75.000	95.500
1	75.000	100.000	1	150.000	100.800	1	150.000	100.000	1	150.000	95.500

MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	63 di 73

### Caratteristiche dei pali

Lunghezza pali	10.00	m
Diametro pali	0.30	m
Rigidezza EI	50000.00	kN m <sup>2</sup>
Momento di plasticizzazione	152.50	kN m
Taglio ultimo pali	9.00	kN



#strisce
30

# Superfici Calcolate	FS Bishop	
	150	STATICO
	SISMICO	2.786

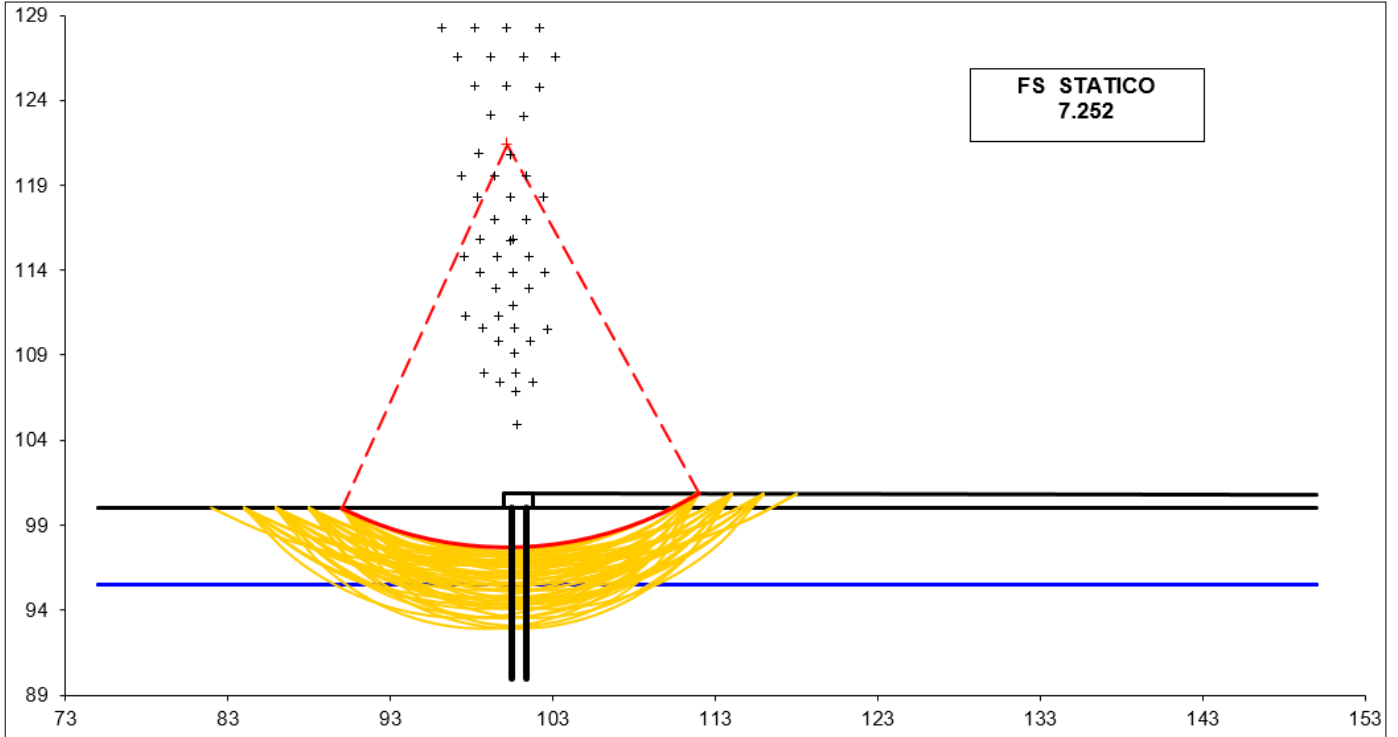
CALCOLO



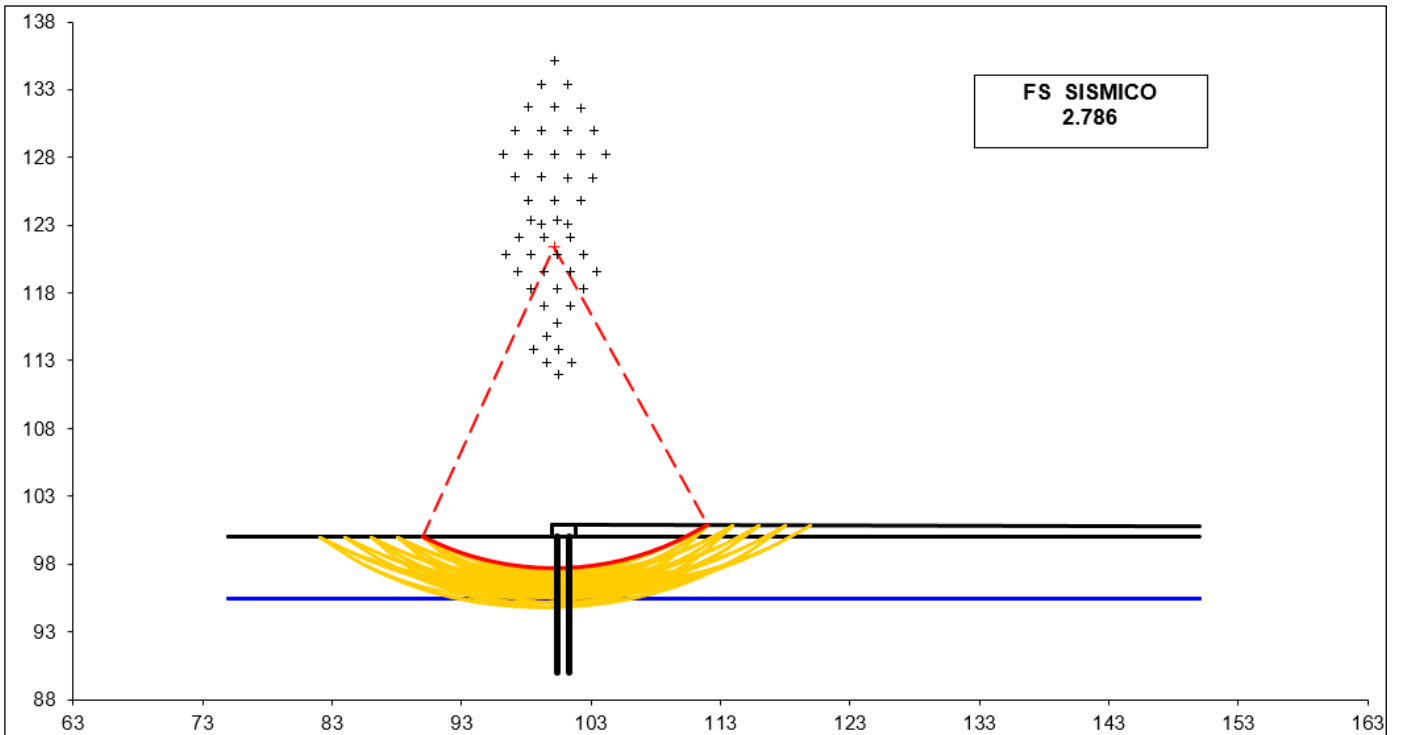
MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	64 di 73

Condizioni statiche



Condizioni sismiche





**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

66 di 73

**CALCOLO SOLLECITAZIONI PARAMENTO VERTICALE DEL MURO**

**Azioni sulla parete e Sezioni di Calcolo**

$$M_{t \text{ stat}} = \frac{1}{2} K_{a \text{ orizz.}} \cdot \gamma \cdot (1 \pm kv) \cdot h^2 \cdot h/3$$

$$M_{t \text{ sism}} = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot (K_{a \text{ orizz.}} \cdot (1 \pm kv) - K_{a \text{ orizz.}}) \cdot h^2 \cdot h/2 \quad \text{o} \cdot h/3$$

$$M_q = \frac{1}{2} K_{a \text{ orizz.}} \cdot q \cdot h^2$$

$$M_{\text{ext}} = m + f \cdot h$$

$$M_{\text{inerzia}} = \Sigma P m_i \cdot b_i \cdot kh \quad (\text{solo con sisma})$$

$$N_{\text{ext}} = v$$

$$N_{\text{pp+inerzia}} = \Sigma P m_i \cdot (1 \pm kv)$$

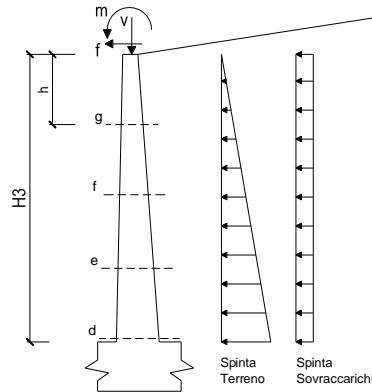
$$V_{t \text{ stat}} = \frac{1}{2} K_{a \text{ orizz.}} \cdot \gamma \cdot (1 \pm kv) \cdot h^2$$

$$V_{t \text{ sism}} = \frac{1}{2} \cdot \gamma \cdot (K_{a \text{ orizz.}} \cdot (1 \pm kv) - K_{a \text{ orizz.}}) \cdot h^2$$

$$V_q = K_{a \text{ orizz.}} \cdot q \cdot h$$

$$V_{\text{ext}} = f$$

$$V_{\text{inerzia}} = \Sigma P m_i \cdot kh$$



**condizione statica**

sezione	h	Mt	Mq	M <sub>ext</sub>	M <sub>tot</sub>	N <sub>ext</sub>	N <sub>pp</sub>	N <sub>tot</sub>
	[m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]
d-d	0.10	0.00	0.00	84.64	84.64	148.71	4.50	153.21
e-e	0.08	0.00	0.00	84.21	84.21	148.71	3.38	152.09
f-f	0.05	0.00	0.00	83.79	83.79	148.71	2.25	150.96
g-g	0.03	0.00	0.00	83.37	83.37	148.71	1.13	149.84

sezione	h	Vt	Vq	V <sub>ext</sub>	V <sub>tot</sub>
	[m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]
d-d	0.10	0.02	0.00	16.86	16.88
e-e	0.08	0.01	0.00	16.86	16.87
f-f	0.05	0.01	0.00	16.86	16.87
g-g	0.03	0.00	0.00	16.86	16.86

**condizione sismica +**

sezione	h	M <sub>t stat</sub>	M <sub>t sism</sub>	M <sub>q</sub>	M <sub>ext</sub>	M <sub>inerzia</sub>	M <sub>tot</sub>	N <sub>ext</sub>	N <sub>pp+inerzia</sub>	N <sub>tot</sub>
	[m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]
d-d	0.10	0.00	0.00	0.00	0.00	0.04	0.04	148.71	4.86	153.57
e-e	0.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.02	0.02	148.71	3.64	152.35
f-f	0.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.01	0.01	148.71	2.43	151.14
g-g	0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	148.71	1.21	149.92

sezione	h	V <sub>t stat</sub>	V <sub>t sism</sub>	V <sub>q</sub>	V <sub>ext</sub>	V <sub>inerzia</sub>	V <sub>tot</sub>
	[m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]
d-d	0.10	0.02	0.01	0.00	0.00	0.71	0.75
e-e	0.08	0.01	0.01	0.00	0.00	0.53	0.55
f-f	0.05	0.01	0.00	0.00	0.00	0.36	0.36
g-g	0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.18	0.18

**condizione sismica -**

sezione	h	M <sub>t stat</sub>	M <sub>t sism</sub>	M <sub>q</sub>	M <sub>ext</sub>	M <sub>inerzia</sub>	M <sub>tot</sub>	N <sub>ext</sub>	N <sub>pp+inerzia</sub>	N <sub>tot</sub>
	[m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kNm/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]
d-d	0.10	0.00	0.00	0.00	0.00	0.04	0.04	148.71	4.14	152.85
e-e	0.08	0.00	0.00	0.00	0.00	0.02	0.02	148.71	3.11	151.82
f-f	0.05	0.00	0.00	0.00	0.00	0.01	0.01	148.71	2.07	150.78
g-g	0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	148.71	1.04	149.75

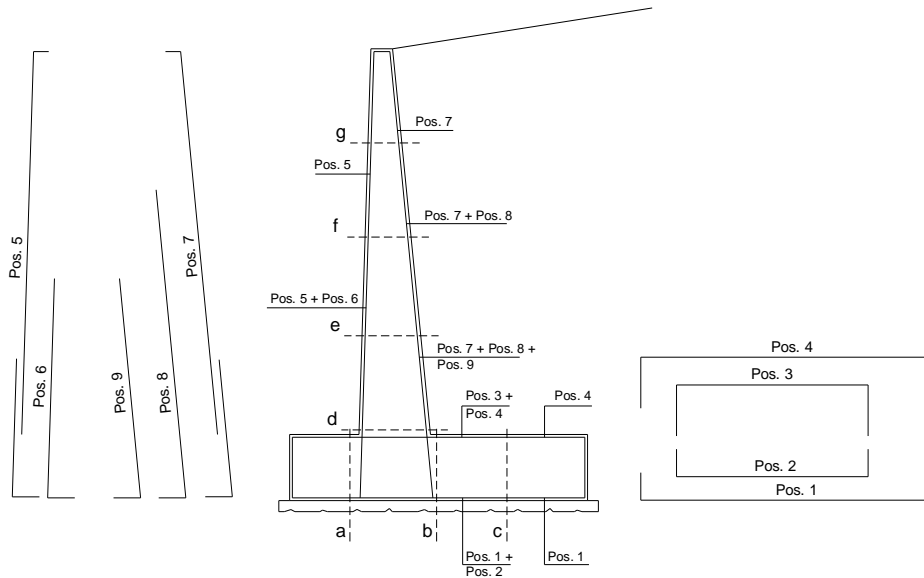
sezione	h	V <sub>t stat</sub>	V <sub>t sism</sub>	V <sub>q</sub>	V <sub>ext</sub>	V <sub>inerzia</sub>	V <sub>tot</sub>
	[m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]	[kN/m]
d-d	0.10	0.02	0.01	0.00	0.00	0.71	0.74
e-e	0.08	0.01	0.00	0.00	0.00	0.53	0.55
f-f	0.05	0.01	0.00	0.00	0.00	0.36	0.36
g-g	0.03	0.00	0.00	0.00	0.00	0.18	0.18

MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	67 di 73

## 15 VERIFICA SLU

### SCHEMA DELLE ARMATURE



### ARMATURE

pos	n°/ml	φ	Il strato	pos	n°/ml	φ	Il strato
1	5.0	16		5	5.0	16	
2	0.0	0	<input type="checkbox"/>	6	0.0	0	<input type="checkbox"/>
3	0.0	0	<input type="checkbox"/>	7	5.0	16	
4	5.0	16		8	0.0	0	<input type="checkbox"/>
				9	0.0	0	<input type="checkbox"/>

Calcola

**MURI DI RECINZIONE**

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	68 di 73

### 15.1 CONDIZIONI STATICHE E SISMICHE

Sez.	M	N	h	Af	A'f	Mu	Mu/M
(-)	(kNm)	(kN)	(m)	(cm <sup>2</sup> )	(cm <sup>2</sup> )	(kNm)	(-)
a - a	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	291.02	#DIV/0!
b - b	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	291.02	#DIV/0!
c - c	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	291.02	#DIV/0!
d - d	84.64	153.21	1.80	10.05	10.05	813.14	9.61
e - e	84.21	152.09	1.80	10.05	10.05	812.19	9.64
f - f	83.79	150.96	1.80	10.05	10.05	811.25	9.68
g - g	83.37	149.84	1.80	10.05	10.05	810.30	9.72

(n.b.: M+ tende le fibre di intradosso, M- tende le fibre di estradosso)

Sez.	V <sub>Ed</sub>	h	V <sub>rd</sub>	∅ staffe	i orizz.	i vert.	θ	V <sub>Rsd</sub>	
(-)	(kN)	(m)	(kN)	(mm)	(cm)	(cm)	(°)	(kN)	
a - a	0.00	0.80	271.77	10	50	50	21.8	201.92	Armatura a taglio non necessaria
b - b	0.00	0.80	271.77	12	20	50	21.8	726.90	Armatura a taglio non necessaria
c - c	0.00	0.80	271.77	12	20	50	21.8	726.90	Armatura a taglio non necessaria
d - d	16.88	1.80	553.40	12	50	50	21.8	689.06	Armatura a taglio non necessaria
e - e	16.87	1.80	553.24	10	50	50	21.8	478.51	Armatura a taglio non necessaria
f - f	16.87	1.80	553.08	10	50	50	21.8	478.51	Armatura a taglio non necessaria
g - g	16.86	1.80	552.92	10	50	50	21.8	478.51	Armatura a taglio non necessaria

### 15.2 CONDIZIONI ECCEZIONALI – PRESENZA DI URTO

Sez.	M	N	h	Af	A'f	Mu	Mu/M
(-)	(kNm)	(kN)	(m)	(cm <sup>2</sup> )	(cm <sup>2</sup> )	(kNm)	(-)
a - a	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	291.02	#DIV/0!
b - b	-0.03	0.00	0.80	10.05	10.05	291.02	9807.35
c - c	-0.59	0.00	0.80	10.05	10.05	291.02	490.37
d - d	232.50	115.64	1.75	10.05	10.05	759.02	3.26
e - e	230.63	114.54	1.75	10.05	10.05	758.12	3.29
f - f	228.75	113.45	1.75	10.05	10.05	757.23	3.31
g - g	226.88	112.35	1.75	10.05	10.05	756.34	3.33

(n.b.: M+ tende le fibre di intradosso, M- tende le fibre di estradosso)

Sez.	V <sub>Ed</sub>	h	V <sub>rd</sub>	∅ staffe	i orizz.	i vert.	θ	V <sub>Rsd</sub>	
(-)	(kN)	(m)	(kN)	(mm)	(cm)	(cm)	(°)	(kN)	
a - a	0.00	0.80	271.77	10	50	50	21.8	201.92	Armatura a taglio non necessaria
b - b	1.19	0.80	271.77	12	20	50	21.8	726.90	Armatura a taglio non necessaria
c - c	0.59	0.80	271.77	12	20	50	21.8	726.90	Armatura a taglio non necessaria
d - d	75.02	1.75	535.51	12	50	50	21.8	669.14	Armatura a taglio non necessaria
e - e	75.01	1.75	535.36	10	50	50	21.8	464.68	Armatura a taglio non necessaria
f - f	75.01	1.75	535.20	10	50	50	21.8	464.68	Armatura a taglio non necessaria
g - g	75.00	1.75	535.04	10	50	50	21.8	464.68	Armatura a taglio non necessaria

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

69 di 73

## 16 VERIFICA SLE – TENSIONE

### Condizione Statica Rara

Sez.	M	N	h	Af	A'f	$\sigma_c$	$\sigma_f$
(-)	(kNm)	(kN)	(m)	(cm <sup>2</sup> )	(cm <sup>2</sup> )	(N/mm <sup>2</sup> )	(N/mm <sup>2</sup> )
a - a	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00
b - b	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00
c - c	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00
d - d	84.64	153.21	1.80	10.05	10.05	0.27	2.18
e - e	84.21	152.09	1.80	10.05	10.05	0.27	2.19
f - f	83.79	150.96	1.80	10.05	10.05	0.27	2.20
g - g	83.37	149.84	1.80	10.05	10.05	0.27	2.21

### Condizione Sismica

Sez.	M	N	h	Af	A'f	$\sigma_c$	$\sigma_f$
(-)	(kNm)	(kN)	(m)	(cm <sup>2</sup> )	(cm <sup>2</sup> )	(N/mm <sup>2</sup> )	(N/mm <sup>2</sup> )
a - a	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00
b - b	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00
c - c	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00
d - d	0.04	152.85	1.80	10.05	10.05	0.08	- sez. compressa
e - e	0.02	151.82	1.80	10.05	10.05	0.08	- sez. compressa
f - f	0.01	150.78	1.80	10.05	10.05	0.08	- sez. compressa
g - g	0.00	149.75	1.80	10.05	10.05	0.08	- sez. compressa

## 17 VERIFICA SLE – FESSURAZIONE

### condizione Frequente

Sez.	M	N	h	Af	A'f	$\sigma_c$	$\sigma_f$	wk	w <sub>amm</sub>
(-)	(kNm)	(kN)	(m)	(cm <sup>2</sup> )	(cm <sup>2</sup> )	(N/mm <sup>2</sup> )	(N/mm <sup>2</sup> )	(mm)	(mm)
a - a	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00	0.000	0.200
b - b	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00	0.000	0.200
c - c	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00	0.000	0.200
d - d	84.64	153.21	1.80	10.05	10.05	0.27	2.18	0.004	0.200
e - e	84.21	152.09	1.80	10.05	10.05	0.27	2.19	0.004	0.200
f - f	83.79	150.96	1.80	10.05	10.05	0.27	2.20	0.004	0.200
g - g	83.37	149.84	1.80	10.05	10.05	0.27	2.21	0.004	0.200

(n.b.: M+ tende le fibre di intradosso, M- tende le fibre di estradosso)

### condizione Quasi Permanente

Sez.	M	N	h	Af	A'f	$\sigma_c$	$\sigma_f$	wk	w <sub>amm</sub>
(-)	(kNm)	(kN)	(m)	(cm <sup>2</sup> )	(cm <sup>2</sup> )	(N/mm <sup>2</sup> )	(N/mm <sup>2</sup> )	(mm)	(mm)
a - a	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00	0.000	0.200
b - b	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00	0.000	0.200
c - c	0.00	0.00	0.80	10.05	10.05	0.00	0.00	0.000	0.200
d - d	0.00	153.21	1.80	10.05	10.05	0.00	-	-	0.200 sez. compressa
e - e	0.00	152.09	1.80	10.05	10.05	0.00	-	-	0.200 sez. compressa
f - f	0.00	150.96	1.80	10.05	10.05	0.00	-	-	0.200 sez. compressa
g - g	0.00	149.84	1.80	10.05	10.05	0.00	-	-	0.200 sez. compressa

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	70 di 73

## 18 VERIFICHE STRUTTURALI – PALI DI FONDAZIONE

### Calcolo delle caratteristiche meccaniche dei profili tubolari - UNI EN 10219 - 2 -1999

Dot. Ing. Simone Caffè

Diametro esterno nominale	D	244.50 [mm]
Spessore nominale	T	10.00 [mm]
Diametro interno nominale	d	224.50 [mm]

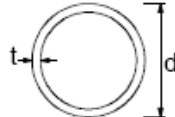
### CARATTERISTICHE MECCANICHE

Area della sezione trasversale	A	73.7 [cm <sup>2</sup> ]
Momento d'inerzia	I	5073 [cm <sup>4</sup> ]
Raggio d'inerzia	i	8.30 [cm]
Modulo di resistenza elastico	W <sub>el,yy</sub>	415 [cm <sup>3</sup> ]
Modulo di resistenza plastico attorno all'asse forte	W <sub>pl,yy</sub>	550 [cm <sup>3</sup> ]
Momento d'inerzia torsionale	I <sub>t</sub>	10146 [cm <sup>4</sup> ]
Modulo di torsione	C <sub>t</sub>	830 [cm <sup>3</sup> ]

### CLASSIFICAZIONE DELLA SEZIONE

Valore di snervamento dell'acciaio	f <sub>y</sub>	275 [MPa]
Coefficiente ε	ε	0.92 [-]
<b>Classificazione</b>		
Diametro	d	244.50 [mm]
Spessore	t	10.00 [mm]
Rapporto tra diametro e spessore	d/t	24.45 [-]
Classificazione della sezione		<b>CLASSE 1</b>

Tubular sections



Class	Section in bending and/or compression					
1	d / t ≤ 50ε <sup>2</sup>					
2	d / t ≤ 70ε <sup>2</sup>					
3	d / t ≤ 90ε <sup>2</sup>					
	NOTE For d / t > 90ε <sup>2</sup> see EN 1993-1-6.					
ε = √(235 / f <sub>y</sub> )	f <sub>y</sub>	235	275	355	420	460
	ε	1,00	0,92	0,81	0,75	0,71
	ε <sup>2</sup>	1,00	0,85	0,66	0,56	0,51

MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

71 di 73

## 18.1 CONDIZIONI STATICHE E SISMICHE

VERIFICHE DI RESISTENZA		per sezioni di classe 1,2	
$\gamma_{M0} =$	1.05		
$\gamma_{M1} =$	1.1		
Sollecitazioni di progetto			
	$N_{ed} =$	585.72	KN
	$M_{ed} =$	9.93	KNm
	$V_{ed} =$	9	KN
Resistenze di calcolo			
	$N_{c,rd} =$	1929.46	KN
	$M_{c,rd} =$	144.11	KNm
	$V_{c,rd} =$	709.18	KN
Condizione			
$V_{ed} \leq 0.5 \cdot V_{c,rd}$	SI	$\Rightarrow$	taglio non influenza la resistenza a flessione
		$\Rightarrow$	$\rho = (2V_{ed}/V_{c,rd}-1)^2 = 0$
Compressione	$N_{ed}/N_{c,rd} =$	0.303567	$\leq 1$
Flessione	$M_{ed}/M_{c,rd} =$	0.068906	$\leq 1$
Taglio	$V_{ed}/V_{c,rd} =$	0.012691	$\leq 1$
Flessione e Taglio			
	$M_{V,rd} = (1-\rho)M_{c,rd} =$	144.1094	KNm
	$M_{ed}/M_{V,rd} =$	0.068906	$\leq 1$
Presso-Flessione			
	$n = N_{ed}/N_{c,rd} =$	0.303567	
	$M_{N,rd} = 1.04 \cdot M_{c,rd} \cdot (1-n^{1.7}) =$	130.1242	KNm
	$M_{ed}/M_{N,rd} =$	0.076312	$\leq 1$
Presso-Flessione e Taglio			
	$M_{N,rd} = 1.04 \cdot M_{V,rd} \cdot (1-n^{1.7}) =$	130.1242	KNm
	$M_{ed}/M_{N,rd} =$	0.076312	$\leq 1$



MURI DI RECINZIONE

MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA

LOTTO

CODIFICA

DOCUMENTO

REV.

FOGLIO

NN1X

10

D 78

CL MU1900 001

A

72 di 73

## 18.1 CONDIZIONI ECCEZIONALI – PRESENZA DI URTO

VERIFICHE DI RESISTENZA		per sezioni di classe 1,2	
$\gamma_{M0} =$	1		
$\gamma_{M1} =$	1		
Sollecitazioni di progetto	$N_{ed} =$	656.58	KN
	$M_{ed} =$	38.77	KNm
	$V_{ed} =$	35.15	KN
Resistenze di calcolo	$N_{c,rd} =$	2025.93	KN
	$M_{c,rd} =$	151.31	KNm
	$V_{c,rd} =$	744.64	KN
Condizione	$V_{ed} \leq 0.5 \cdot V_{c,rd}$	SI	$\Rightarrow$ taglio non influenza la resistenza a flessione
			$\Rightarrow \rho = (2V_{cd}/V_{c,rd}-1)^2 = 0$
Compressione	$N_{ed}/N_{c,rd} =$	0.324087	$\leq 1$
Flessione	$M_{ed}/M_{c,rd} =$	0.256221	$\leq 1$
Taglio	$V_{ed}/V_{c,rd} =$	0.047204	$\leq 1$
Flessione e Taglio	$M_{V,rd} = (1-\rho)M_{c,rd} =$	151.3149	KNm
	$M_{ed}/M_{V,rd} =$	0.256221	$\leq 1$
Presso-Flessione	$n = N_{ed}/N_{c,rd} =$	0.324087	
	$M_{N,rd} = 1.04 \cdot M_{c,rd} \cdot (1-n^{1.7}) =$	134.1913	KNm
	$M_{ed}/M_{N,rd} =$	0.288916	$\leq 1$
Presso-Flessione e Taglio	$M_{N,rd} = 1.04 \cdot M_{V,rd} \cdot (1-n^{1.7}) =$	134.1913	KNm
	$M_{ed}/M_{N,rd} =$	0.288916	$\leq 1$

MURI DI RECINZIONE  
MU19 Muro di recinzione lato linea storica: Relazione di calcolo

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
NN1X	10	D 78	CL MU1900 001	A	73 di 73

## 19 INCIDENZA

INCIDENZA		
Elevazione	40	kg/m <sup>3</sup>
Fondazione	40	kg/m <sup>3</sup>