

INDICE

1	PREMESSA	2
2	DESCRIZIONE GENERALE	2
3	NORMATIVE DI RIFERIMENTO	4
3.1	NORMATIVA E ISTRUZIONI	4
4	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI	5
4.1	CALCESTRUZZO	5
4.1.1	<i>Pali di fondazione</i>	5
4.1.2	<i>Cordoli</i>	5
4.2	ACCIAIO	5
4.2.1	<i>Acciaio per cemento armato</i>	5
5	STRATIGRAFIA E PARAMETRI GEOTECNICI	6
6	MODELLO DI CALCOLO	7
7	VERIFICHE GEOTECNICHE	8
7.1	MOBILITAZIONE SPINTA PASSIVA	8
7.1.1	<i>Condizione statica</i>	8
7.1.2	<i>Condizione sismica</i>	10
7.2	VERIFICA A PORTANZA VERTICALE	12
7.2.1	<i>Verifica secondo le raccomandazioni AGI</i>	13
7.2.2	<i>Tabulati di calcolo portanza pali</i>	14

7.3	VERIFICA A PORTANZA ORIZZONTALE - BROMS.....	18
7.3.1	<i>Risultati delle verifiche</i>	20

1 PREMESSA

La presente relazione ha per oggetto la descrizione delle caratteristiche geotecniche del sito interessato dall'opera in esame e dei calcoli eseguiti per il dimensionamento delle fondazioni del ponte IV01.

2 DESCRIZIONE GENERALE

Il ponte è costituito da un'unica campata in semplice appoggio, di luce pari a 41.5 m in asse appoggi, con impalcato di lunghezza complessiva pari a 42.7 m (asse giunto – asse giunto).

L'impalcato, a via inferiore e con sezione mista acciaio – calcestruzzo, si compone di due travi longitudinali in acciaio di altezza 3500mm e aventi interasse pari a 15.50 m, e di una soletta in cemento armato di larghezza pari a 15.50 m e di altezza variabile dai 30 cm ai 40 cm.

Le strutture di sostegno sono costituite da spalle realizzate mediante paratie di pali di diametro pari a 1.20 m a passo 1.3 m e lunghezza pari a 22 m e caratterizzate dalla presenza di 4 speroni, un cordolo in sommità di dimensioni in sezione trasversale pari a 1.50 m x 1.50 m e un muro paraghiaia di altezza pari a 1.40 m circa e spessore pari a 0.50 m.

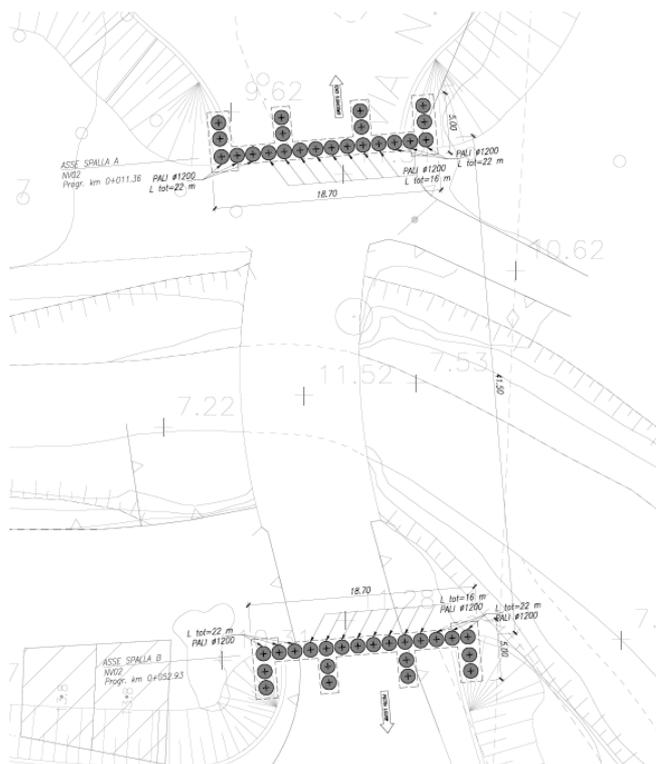


Figura 1 Vista in pianta

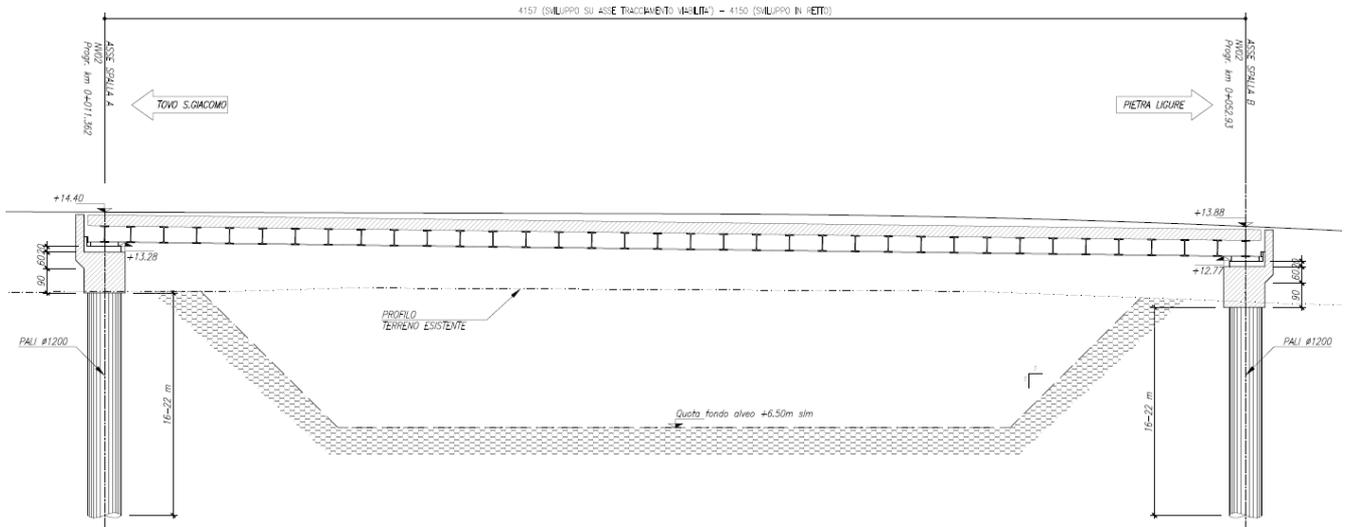


Figura 2 Vista in sezione

3 NORMATIVE DI RIFERIMENTO

3.1 Normativa e istruzioni

La progettazione è conforme alle normative vigenti:

- DM 17 gennaio 2018: *Aggiornamento delle “Norme Tecniche per le Costruzioni” (nel seguito NTC18)*;
- Circolare 21 gennaio 2019, n.7 C.S.LL.PP: *istruzioni per l’applicazione delle NTC 2018 (nel seguito circ. NTC18)*;
- RFICTCSIMAIIFS001_E: *Manuale di progettazione delle opere civili, 31/12/2020*;
- *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*;
- *Regolamento (UE) 2016/919 della Commissione del 27 maggio 2016 relativo alla specifica tecnica di interoperabilità per i sottosistemi “controllo-comando e segnalamento” del sistema ferroviario nell’Unione europea*;
- UNI EN 1991-2 (nel seguito EN91);
- UNI EN 1992-1-1:2015 (nel seguito EN92);
- UNI EN 1997-1: *Progettazione Geotecnica – Parte 1: Regole generali*;
- UNI EN 1998-5: *Progettazione delle strutture per la resistenza sismica – Parte 5: Fondazione, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici*;
- *Linee Guida per la progettazione di ponti e viadotti stradali a travata, Settembre 2012 (nel seguito LG ANAS)*.

4 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI IMPIEGATI

4.1 Calcestruzzo

4.1.1 Pali di fondazione

Classe di resistenza C25/30

Classe d'esposizione: XC2

Copriferro netto minimo: $c = 60\text{mm}$

$$R_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$$

$$f_{ck} = 0,83 \cdot R_{ck} = 24,9 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{Resistenza di calcolo a compressione: } f_{cd} = f_{ck} \cdot \alpha_{cc} / \gamma_c = 24,9 \cdot 0,85 / 1,5 = 14,11 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{Resistenza di calcolo a trazione: } f_{ctm} = 0,30 \cdot f_{ck}^{(2/3)} = 2,56 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{Modulo elastico: } E = 22000 [f_{cm}/10]^{0,3} = 31447,16 \text{ MPa}$$

4.1.2 Cordoli

Classe di resistenza C32/40

Classe d'esposizione: XC2

Copriferro netto minimo: $c = 40\text{mm}$

$$R_{ck} = 40 \text{ N/mm}^2$$

$$f_{ck} = 0,83 \cdot R_{ck} = 33,20 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{Resistenza di calcolo a compressione: } f_{cd} = f_{ck} \cdot \alpha_{cc} / \gamma_c = 33,20 \cdot 0,85 / 1,5 = 18,81 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{Resistenza di calcolo a trazione: } f_{ctm} = 0,30 \cdot f_{ck}^{(2/3)} = 3,10 \text{ N/mm}^2$$

$$\text{Modulo elastico: } E = 22000 [f_{cm}/10]^{0,3} = 33642,78 \text{ MPa}$$

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

$$E_s = 206000 \text{ N/mm}^2.$$

5 STRATIGRAFIA E PARAMETRI GEOTECNICI

Il terreno, per le profondità d'interesse, è caratterizzato da tre unità per cui si adottano i seguenti parametri:

Unità	Descrizione	Prof top m slm	γ kN/mc	ϕ °	c' kPa	c_u kPa	E MPa
-	-	-	-	-	-	-	-
1	Terreno di riporto costituito da ghiaia in matrice sabbio-limosa. con clasti da eterometrici a spigolosi	+12.0	19	31	0	-	10
2	Sabbia con ghiaia debolmente limosa o ghiaia con sabbia limosa. con clasti prevalentemente angolari.	+9.5	20	33 per $z > 4m$ slm 35 per $z < 4m$ slm	0	-	30-60**
3	Limo sabbioso ghiaioso	-22.0	21	27	20	80-100	15-20

** 30 fino a 4m slm, poi crescente con la profondità

Per i dettagli si rimanda alla relazione geotecnica generale.

Per il rilevato a monte sono stati assunti i seguenti parametri:

– $\gamma = 19 \text{ kN/m}^3$

– $\phi = 35^\circ$

La falda è posta a +6.5 m slm.

6 MODELLO DI CALCOLO

Per il modello adottato in merito all'analisi della paratia si rimanda alla relazione della spalla, documento IV0I00D09CLIV0104001.

7 VERIFICHE GEOTECNICHE

Per determinare la lunghezza necessaria per i pali sono state effettuate due verifiche:

- controllo del rapporto tra la massima resistenza passiva disponibile e la resistenza passiva mobilitata a valle;
- controllo della verifica a portanza dei pali.

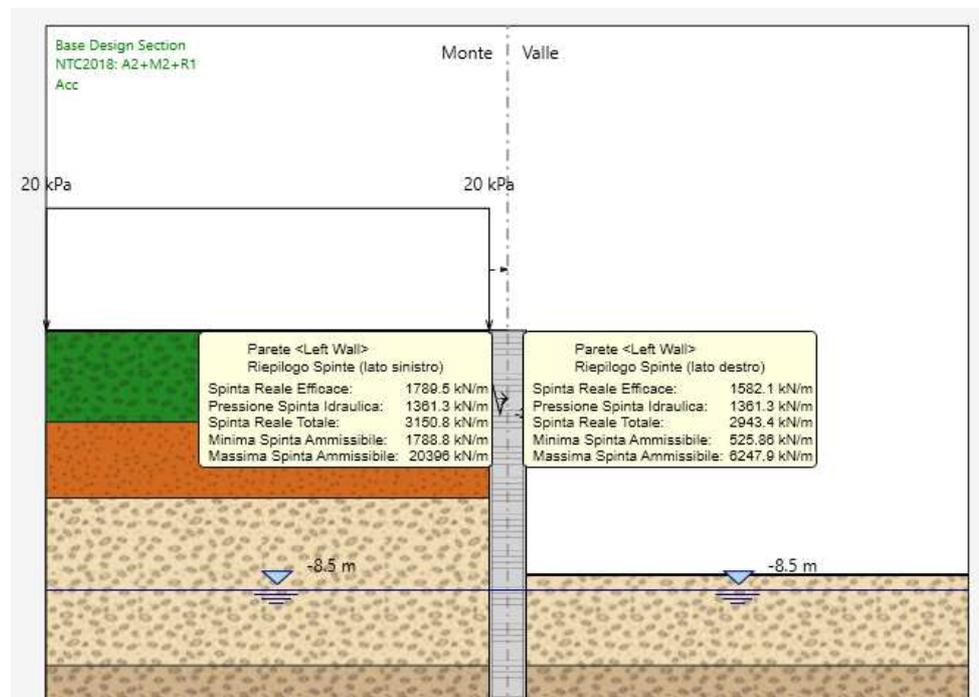
7.1 Mobilitazione spinta passiva

La scelta della lunghezza d'infissione (LI) delle paratie è stata effettuata sulla base della resistenza passiva mobilitata a valle in campo statico e del seguente criterio:

$R_{p,dis} / R_{p,mob} \geq 1$ in condizioni M2, ossia con i parametri geotecnici del terreno ridotti in cui $R_{p,dis}$ è la resistenza passiva disponibile e $R_{p,mob}$ è la resistenza passiva mobilitata, entrambe valutate a valle della paratia.

7.1.1 Condizione statica

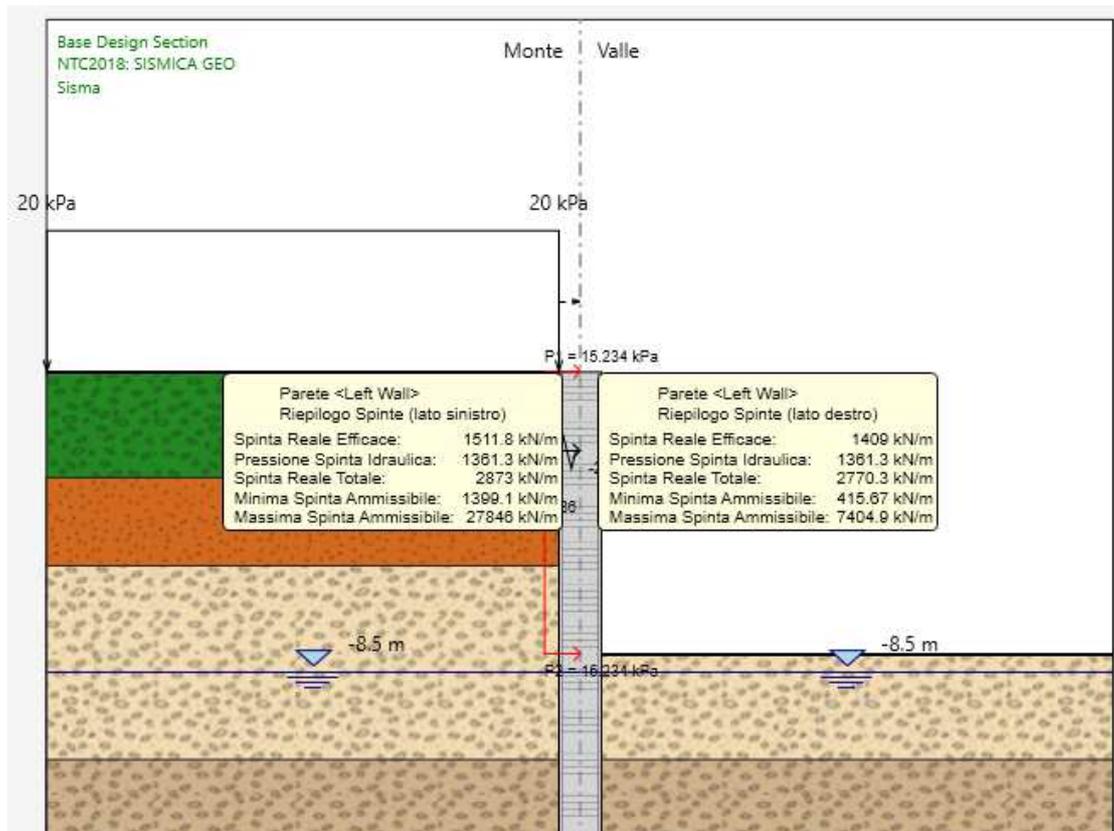
Il minimo rapporto Massima spinta ammissibile/Spinta reale totale si raggiunge nello step 10 ed è pari a $6247.9/2943.4=2.12$ come si evince dalla figura seguente. La verifica risulta soddisfatta.



Di seguito, si riporta inoltre l'andamento delle spinte a monte e a valle.

7.1.2 Condizione sismica

Il minimo rapporto Massima spinta ammissibile/Spinta reale totale si raggiunge nello step 11 ed è pari a $7404.9/2770.3=2.67$ come si evince dalla figura seguente. La verifica risulta soddisfatta.



Di seguito, si riporta inoltre l'andamento delle spinte a monte e a valle.

7.2 Verifica a portanza verticale

Di seguito si riportano le verifiche di portanza dei pali.

La verifica della capacità portante è stata eseguita secondo il metodo basato sulle raccomandazioni AGI. Nel seguito si riportano i riferimenti per il metodo più gravoso (AGI).

La portanza totale (Q_u) è data dalla somma della portanza limite alla base (Q_{ub}) e della portanza limite per attrito laterale (Q_{us}).

Per i due contributi le espressioni sono le seguenti:

$$Q_{ub} = Eff \cdot \frac{\pi D^2}{4} q_{ub} = \text{portanza ultima alla base}$$

$$Q_{us} = 2D \int_{z_t}^{z_b} \tau_{us} dz = \text{portanza ultima per attrito laterale}$$

dove

D = diametro del palo;

q_{ub} = pressione ultima alla base del palo

τ_{us} = tensione tangenziale ultima lungo il palo

Z_b = profondità della base del palo dal p.c. originario

Z_t = profondità del fondo scavo dal p.c. originario

Eff = coefficiente di efficienza della palificata

Per la portanza ultima per attrito laterale non si è considerato il perimetro del palo, in quanto si tratta di una paratia di pali affiancati e quindi tra un palo e l'altro il terreno non può essere considerato reagente. Pertanto, si è considerato a favore di sicurezza la proiezione del palo (pari al diametro, contato due volte).

Per la portata ultima alla base, per tener conto che si tratta di una palificata con pali affiancati, si considera un coefficiente di efficienza della palificata, Eff, pari a:

$$Eff = 0.5 + 0.5 \cdot 1.08/3 = 0.68$$

ipotizzando una variazione lineare tra efficienza 0.5 in caso di interpalo nullo e efficienza 1 in caso di interpalo pari a 3 diametri.

La portata di progetto di un palo trivellato (eseguito con completa asportazione del terreno) "Qd" può essere espressa dalla seguente relazione:

$$Q_d = Q_{il} / F_{SL} + Q_{bl} / F_{SB} - W'p$$

dove:

Q_{ll} = portata laterale limite,

Q_{bl} = portata di base limite,

$W'p$ = peso efficace del palo (al netto del peso del terreno asportato: peso calcestruzzo-peso terreno),

F_{SL} = fattore di sicurezza per la portata laterale a compressione ($=\xi_3 \cdot \gamma_s$).

F_{SB} = fattore di sicurezza per la portata di base ($=\xi_3 \cdot \gamma_b$).

Nei paragrafi seguenti si riportano le espressioni della pressione ultima alla base e della tensione tangenziale ultima secondo il metodo adottato.

7.2.1 Verifica secondo le raccomandazioni AGI

Portanza laterale

Per la portanza laterale, la tensione tangenziale ultima viene valutata con la seguente espressione:

$$\tau_{us} = k \cdot \sigma'_{v0} \cdot \tan \varphi$$

nella quale:

- σ'_{v0} è la pressione efficace litostatica agente alla base del palo calcolata a partire dal p.c. originario
- k è un coefficiente empirico variabile con la profondità tra 0.4 e 0.7 (per pali trivellati) assunto in questa sede pari a 0.7
- φ è l'angolo di resistenza al taglio del terreno

Portanza alla base

Per la portanza alla base, la pressione ultima alla base ha la seguente espressione:

$$q_{ub} = N_q \cdot \sigma'_{v0}$$

nella quale

- σ'_{v0} è la pressione efficace litostatica agente alla base del palo calcolata a partire dal p.c. originario
- N_q è un parametro adimensionale che viene valutato secondo la teoria di Berezantzev (1961)

La portanza alla base viene considerata solo lato scavo (lato valle) dove è minore.

7.2.2 Tabulati di calcolo portanza pali

7.2.2.1 Verifica a compressione SLU (condizioni statiche)

Lato terreno (monte)

Per il calcolo della portanza verticale lato monte il piano campagna è stato considerato all'inizio del rilevato.

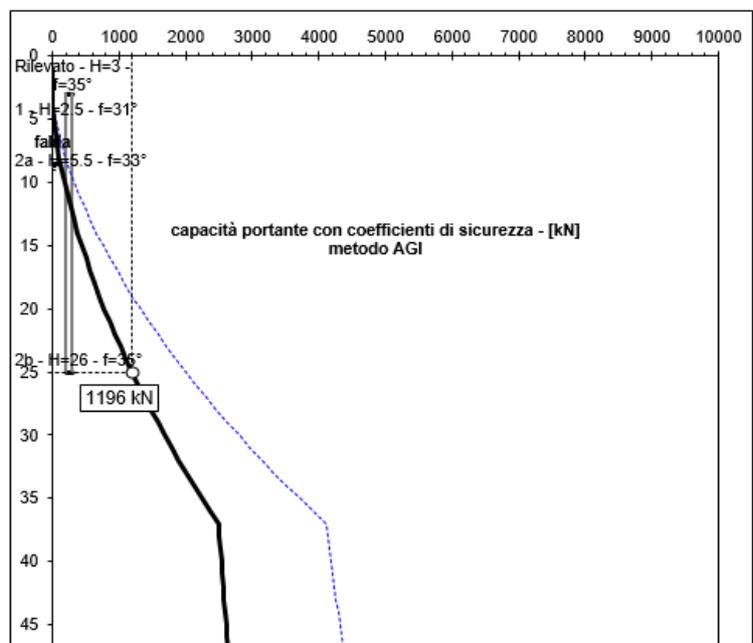
Caratteristiche degli strati di terreno

Falda (da p.c.) **8.5** m

				parametri per il calcolo della portata con il metodo AGI									
				non coesivi			coesivi						
form.	spes.	Z _{inf}	γ _{sat}	tipo	φ	μ	k	N _q	N _q	N _q	C _u	α	τ _c
	m	m	kN/m ²		°	tan(φ)		L/D=4	L/D=32		kPa		α × C _u
pc	0	0											
Rilevato	3	3	19	NC	35	0.7002	0.7	13.4	11.3	12.28	0	0.9	0
1	2.5	5.5	19	NC	31	0.6009	0.7	7.4	7.3	7.39	0	0.9	0
2a	5.5	11	20	NC	33	0.6494	0.7	10.1	9.2	9.64	0	0.9	0
2b	26	37	20	NC	35	0.7002	0.7	13.4	11.3	12.28	0	0.9	0
3	19	56	21	C	27	0.5095	0.7	3.2	3.8	-	80	0.4	32

Caratteristiche del palo

Diametro	1.2	m
Area	1.13	m
Perimetro	1.20	m
Profondità infissione	3	m
Lunghezza palo	22	m
Lunghezza infissione	25	m
L / D	18.3	
N verifica	2519	kN



z	form.	σ'_v	σ_v	τ_{NC}	τ	q_p	S	$\Sigma S = S_{lim}$	P_p	$\Sigma P_p = W$	$Q_{amm,L}$
m		kPa	kPa	$\mu \times k$	τ_{NC} / τ_C	kPa	kN	kN	kN	kN	kN
0.0		0	0						0.0	0.0	
1.0	Rilevato	9.5	9.5	4.66	4.66	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
2.0	Rilevato	28.5	28.5	13.97	13.97	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
3.0	Rilevato	47.5	47.5	23.28	23.28	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
4.0	1	66.5	66.5	27.97	27.97	491.2	33.6	33.6	6.8	6.8	8.3
5.0	1	85.5	85.5	35.96	35.96	631.6	43.2	76.7	6.8	13.6	21.6
6.0	2a	105	105	47.73	47.73	1011.9	57.3	134.0	5.7	19.2	43.5
7.0	2a	125	125	56.82	56.82	1204.6	68.2	202.2	5.7	24.9	71.1
8.0	2a	145	145	65.91	65.91	1397.3	79.1	281.3	5.7	30.5	104.2
9.0	2a	160	165	72.73	72.73	1541.9	87.3	368.6	5.7	36.2	141.5
10.0	2a	170	185	77.28	77.28	1638.3	92.7	461.3	5.7	41.8	181.6
11.0	2a	180	205	81.83	81.83	1734.6	98.2	559.5	5.7	47.5	224.4
12.0	2b	190	225	93.13	93.13	2333.2	111.8	671.2	5.7	53.2	274.2
13.0	2b	200	245	98.03	98.03	2456.0	117.6	788.9	5.7	58.8	327.1
14.0	2b	210	265	102.93	102.93	2578.8	123.5	912.4	5.7	64.5	382.9
15.0	2b	220	285	107.83	107.83	2701.6	129.4	1041.8	5.7	70.1	441.7
16.0	2b	230	305	112.73	112.73	2824.4	135.3	1177.1	5.7	75.8	503.6
17.0	2b	240	325	117.63	117.63	2947.2	141.2	1318.2	5.7	81.4	568.4
18.0	2b	250	345	122.54	122.54	3070.0	147.0	1465.3	5.7	87.1	636.3
19.0	2b	260	365	127.44	127.44	3192.8	152.9	1618.2	5.7	92.7	707.2
20.0	2b	270	385	132.34	132.34	3315.6	158.8	1777.0	5.7	98.4	781.0
21.0	2b	280	405	137.24	137.24	3438.4	164.7	1941.7	5.7	104.0	857.9
22.0	2b	290	425	142.14	142.14	3561.2	170.6	2112.3	5.7	109.7	937.8
23.0	2b	300	445	147.04	147.04	3684.0	176.5	2288.7	5.7	115.4	1020.7
24.0	2b	310	465	151.95	151.95	3806.8	182.3	2471.1	5.7	121.0	1106.6
25.0	2b	320	485	156.85	156.85	3929.6	188.2	2659.3	5.7	126.7	1195.6

Lato scavo (valle)

Per il calcolo della portanza verticale lato valle il piano campagna è stato considerato alla metà dell'altezza della scarpata di valle:

$$(H_{\text{rilevato}} = 3 \text{ m}) + (H_{\text{scarpata di valle}} / 2 = 2.5 \text{ m}) = 5.5 \text{ m}$$

pertanto a circa 5.5 m al di sotto dell'inizio del rilevato.

La falda, trovandosi a 8.5 m dall'inizio del rilevato, rispetto al piano di campagna lato valle si troverà a:
8.5 m – 5.5 m = 3 m di profondità.

Caratteristiche degli strati di terreno

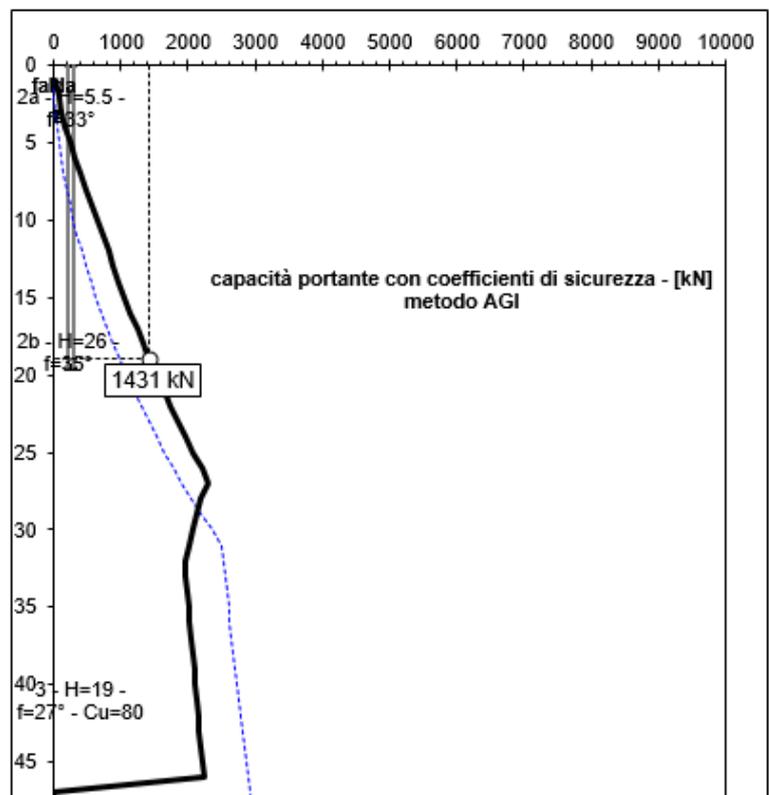
Falda (da p.c.)	3	m
-----------------	---	---

form.	spes.	Z _{inf}	γ _{sat}
	m	m	kN/m ²
pc	0	0	
2a	5.5	5.5	20
2b	26	31.5	20
3	19	50.5	21

tipo	parametri per il calcolo della portanza con il metodo AGI								
	non coesivi						coesivi		
	φ	μ	k	N _q	N _q	N _q	C _u	α	τ _c
	°	tan(φ)		L/D=4	L/D=32		kPa		α × C _u
NC	33	0.6494	0.7	10.1	9.2	9.71	0	0.9	0
NC	35	0.7002	0.7	13.4	11.3	12.44	0	0.9	0
C	27	0.5095	0.7	3.2	3.8	-	80	0.4	32

Caratteristiche del palo

Diametro	1.20	m
Area	1.13	m
Perimetro	1.20	m
Profondità infissione	0	m
Lunghezza palo	19.5	m
Lunghezza infissione	19.5	m
L / D	16.3	
N verifica	2519	kN



7.3 Verifica a portanza orizzontale - Broms

Per la verifica del carico limite orizzontale si fa riferimento alla teoria di Broms per il caso di pali con rotazione in testa impedita.

Per le verifiche a carico limite orizzontale si considera cautelativamente un coefficiente di gruppo 0.8.

Le equazioni con cui si determina il carico limite a forze orizzontali dei pali sono definite di seguito al variare del tipo di meccanismo considerato.

Il momento di plasticizzazione del palo, nel seguito M_y , è stato calcolato assumendo un valore di N pari a 0.

In terreni coesivi si ha:

Palo corto:
$$H = 9c_u d^2 \left(\frac{L}{d} - 1.5 \right)$$

Palo intermedio:
$$H = -9c_u d^2 \left(\frac{L}{d} + 1.5 \right) + 9c_u d^2 \sqrt{2 \left(\frac{L}{d} \right)^2 + \frac{4}{9} \frac{M_y}{c_u d^3} + 4.5}$$

Palo lungo:
$$H = -13.5c_u d^2 + c_u d^2 \sqrt{182.25 + 36 \frac{M_y}{c_u d^3}}$$

dove :

H = carico limite orizzontale del palo;

c_u = resistenza non drenata del terreno;

M_y = momento di plasticizzazione del palo;

L = lunghezza del palo;

d = diametro del palo.

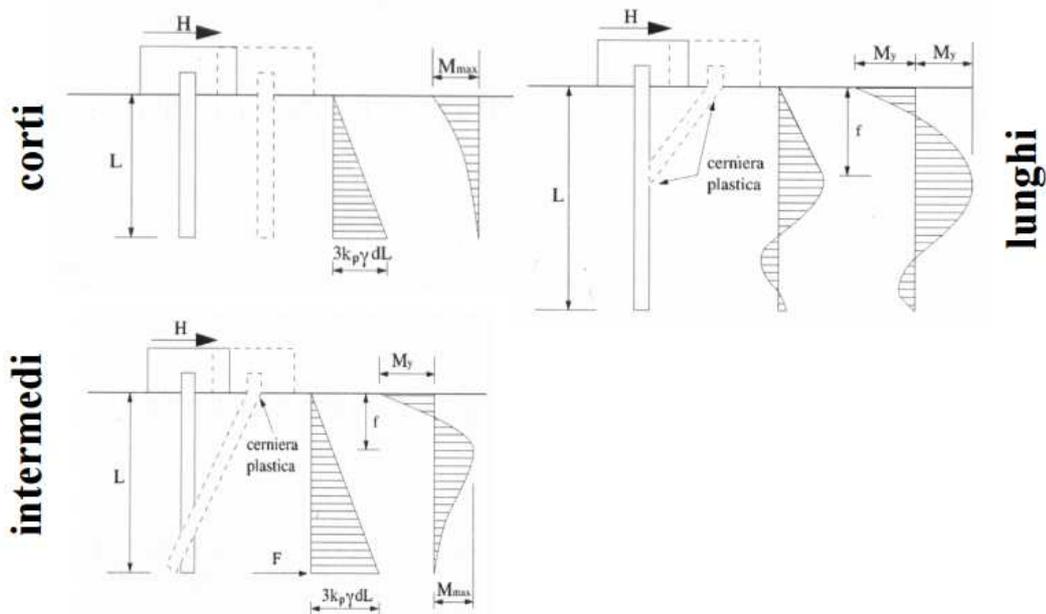
In terreni incoerenti si ha (vedasi figura seguente):

Palo corto:
$$H = 1.5k_p \gamma d^3 \left(\frac{L}{d} \right)^2$$

Palo intermedio:
$$H = \frac{1}{2} k_p \gamma d^3 \left(\frac{L}{d} \right)^2 + \frac{M_y}{L}$$

Palo lungo:
$$H = k_p \gamma d^3 \sqrt[3]{\left(3.676 \frac{M_y}{k_p \gamma d^4} \right)^2}$$

Dove, oltre ai termini già definiti, k_p = coefficiente di spinta passiva.



Il valore di H dovrà essere confrontato con il massimo valore del taglio agente sul palo al variare delle combinazioni (Vpd).

Il valore determinato con la teoria di Broms dovrà essere ridotto secondo quanto prevede la normativa vigente.

$$H_{lim} = H / (\xi \cdot \gamma_T) > V_{pd}$$

dove:

H = valore limite in funzione del meccanismo attivato;

ξ = fattore di correlazione in funzione delle verticali indagate;

γ_T = fattore parziale per pali soggetti a carichi orizzontali.

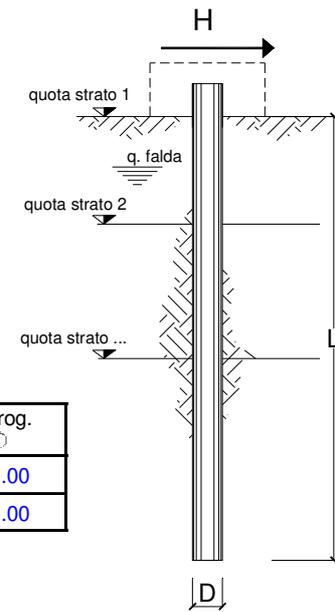
7.3.1 Risultati delle verifiche

Si dispongono delle armature longitudinali pari a $30 \phi 22$.

opera Pali/Spalla

coefficienti parziali			A		M		R	
Metodo di calcolo			permanenti	variabili	γ_ϕ	γ_{cu}	γ_r	
			γ_G	γ_Q				
SLU	A1+M1+R1	○	1.30	1.50	1.00	1.00	1.00	
	A2+M1+R2	○	1.00	1.30	1.00	1.00	1.60	
	A1+M1+R3	○	1.30	1.50	1.00	1.00	1.30	
	SISMA	○	1.00	1.00	1.00	1.00	1.30	
DM88			○	1.00	1.00	1.00	1.00	
definiti dal progettista			⊕	1.35	1.35	1.00	1.00	1.30

n	1	2	3	4	5	7	≥10	T.A.	prog.
ξ_3	1.70	1.65	1.60	1.55	1.50	1.45	1.40	1.00	1.00
ξ_4	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21	1.00	1.00



strati terreno	descrizione	quote (m)	γ (kN/m ³)	γ' (kN/m ³)	ϕ (°)	Parametri medi		Parametri minimi		
						k_p	c_u (kPa)	ϕ (°)	k_p	c_u (kPa)
p.c.=strato 1	2a	100.00	20	10	33	3.39		33	3.39	
<input checked="" type="checkbox"/> strato 2	2b	94.50	20	10	35	3.69		35	3.69	
<input checked="" type="checkbox"/> strato 3	3	68.50	21	11	27	2.66	80	27	2.66	80
<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	97.00	(m)
Diametro del palo D	1.20	(m)
Lunghezza del palo L	19.50	(m)
Momento di plasticizzazione palo M_y	2020.96	(kNm)

Calcolo del momento di plasticizzazione di una sezione circolare

Diametro = 1200 (mm)

Raggio = 600 (mm)

Sforzo Normale = 0 (kN)

Caratteristiche dei Materiali

calcestruzzo

C25/30

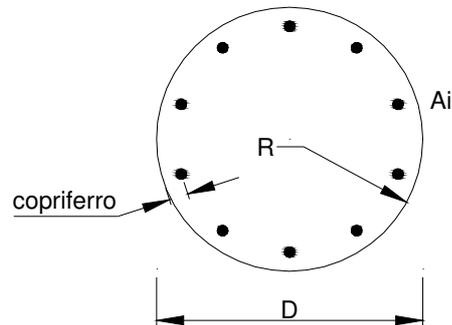
Rck = 30 (Mpa)

fck = 25 (Mpa)

γ_c = 1.5

α_{cc} = 0.85

$f_{cd} = \alpha_{cc} f_{ck} / \gamma_c = 14.17$ (Mpa)



Acciaio

tipo di acciaio

B450C

f_{yk} = 450 (Mpa)

γ_s = 1.15

$f_{yd} = f_{yk} / \gamma_s / \gamma_E = 391.3$ (Mpa)

E_s = 206000 (Mpa)

ϵ_{ys} = 0.190%

ϵ_{uk} = 10.000%

Armature

numero	diametro (mm)	area (mm ²)	copriferrò (mm)
30	φ 22	11403.98	83
0	φ 26	0.00	135
0	φ 30	0.00	100

calcolo

Momento di Plasticizzazione

M_y = 2021.0 (kN m)

Inserisci

**IV01 - Ponte stradale su Torrente Giustenice
Relazione geotecnica e di calcolo fondazioni**

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IV01	00	D 09 GE	IV0103001	A	22 di 24

	<u>H medio</u>		<u>H minimo</u>	
Palo lungo	1645.9 (kN)		1645.9 (kN)	
Palo intermedio	9205.5 (kN)		9205.5 (kN)	
Palo corto	32140.0 (kN)		32140.0 (kN)	
	H_{med} 1645.9 (kN)	Palo lungo	H_{min} 1645.9 (kN)	Palo lungo
	H_k = Min(H_{med}/ξ₃ ; R_{min}/ξ₄)		968.20 (kN)	
	H_d = H_k/γ_T		744.77 (kN)	

Considerando un valore di efficienza pari a 0.8, si ottiene un valore di taglio resistente pari a $0.8 \times 744.77 = 595.8$ kN.

Il massimo taglio agente è in combinazione SLV e vale 241.9 kN, pertanto, la verifica risulta soddisfatta.