COMMITTENTE:



PROGETTAZIONE:



DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO

NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA U.O. OPERE CIVILI E GESTIONE DELLE VARIANTI

PROGETTO DEFINITIVO

TRATTA LERCARA DIR. - CALTANISSETTA XIRBI (LOTTO 3B)

VI09 - Singolo Binario

Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni – Pali d=1500mm

					SCALA:
					-
COMMESSA	LOTTO FASE	ENTE TIPO DOC.	OPERA/DISCIPLINA	PROGR. RI	EV.
RS 3 T	$\begin{bmatrix} 3 & 0 \end{bmatrix}$	0 9 R B	$\begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	0 0 1 E	3

Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Da
A	Emissione Esecutiva	G. Grimaldi	Gen. 2020	M.D'effremo	Gen. 2020	A.Barreca	Gen. 2020	A. Vittozzi
В	1° agg. a consegna CSLLPP	G. Grimaldi	Mag. 2020	G.Meneschincheri	Mag. 2020	A.Barreca	Mag. 2020	FERR S.
								ITAL re Civili Pott. Ing
								O. Oper

File: RS3T30D09RBVI0903001B.doc n. Elab.: 09_196



VI09 - Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni - Pali d=1500 mm

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	1 di 18
Pali d=1500mm						

INDICE

1.	PR	EMESSA	2
	110		
2.	RH	FERIMENTI NORMATIVI	2
3.	DE	ESCRIZIONE DELL'OPERA	4
4.	CA	RATTERIZZAZIONE GEOTECNICA	6
4	4.1	Indagini geotecniche eseguite	6
4	4.2	Stratigrafia	
2	4.3	Categoria di sottosuolo	7
	4.4	Sintesi dei parametri geotecnici di progetto	
5	$C\Delta$	LCOLO DELLA PORTANZA VERTICALE DEL SINGOLO PALO	(
	5.1	Curve di portanza verticale Palo diametro 1.2 m (SLU/SLV)	
	5.2	Curve di portanza verticale Palo diametro 1.2 m (SLE RARA)	
	5.3	Calcolo della portanza trasversale del singolo palo	12
6.	CA	LCOLO DI ALFA – MOMENTO ADIMENSIONALE LUNGO IL SINGOLO PALO	14
7.	RH	EPILOGO DEI RISULTATI E DELLE VERIFICHE DI PORTANZA DELLE	
PΑ	THI	CATE	17



VI09 - Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni - Pali d=1500 mm

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	2 di 18
Pali d=1500mm						

1. PREMESSA

Nella presente relazione si riporta il dimensionamento delle fondazioni dell'opera denominata **VI09** nell'ambito del Progetto Definitivo Nuovo Collegamento Palermo – Catania, Tratta Caltanissetta Xirbi – Nuova Enna (Lotto 3).

In particolare saranno affrontati i seguenti aspetti:

- condizioni geotecniche;
- verifica capacità portante ai carichi verticali del singolo palo;
- verifica a carico limite orizzontale dei pali;
- valutazione del momento adimensionale lungo il palo e del parametro alfa (rapporto momento taglio in testa palo nell'ipotesi di rotazione impedita).

Tutte le analisi svolte nel seguito sono eseguite in conformità alla normativa italiana vigente sulle opere civili (DM 17/01/2018) e secondo i criteri di calcolo descritti nella relazione generale del progetto RS3T30D09RBGVI0000001.

2. RIFERIMENTI NORMATIVI

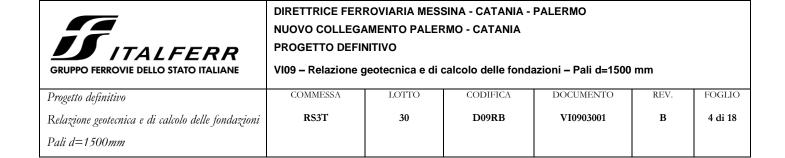
- Ministero delle Infrastrutture, DM 17 gennaio 2018, Aggiornamento delle «Norme tecniche per le costruzioni».
- Circolare 21 Gennaio 2019 n. 7 C.S.LL.PP. (G.U. n. 35 del 11 febbraio 2019) Istruzioni per l'applicazione dell'«Aggiornamento delle "Norme tecniche per le costruzioni"» di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018
- Istruzione RFI DTC SI PS MA IFS 001 Manuale di Progettazione delle Opere Civili Parte II Sezione 2 Ponti e Strutture
- Istruzione RFI DTC SI CS MA IFS 001 Manuale di Progettazione delle Opere Civili Parte II Sezione 3 Corpo Stradale



VI09 - Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni - Pali d=1500 mm

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	3 di 18
Pali d=1500mm						

 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;



3. DESCRIZIONE DELL'OPERA

Il *Viadotto VI09* si estende dal km 22+360,78 al km 22+509,06 (Singolo binario) per uno sviluppo complessivo di circa 148.30 m ed è costituito da 6 campate isostatiche il cui impalcato è costituito da n°2 cassoncini in c.a.p. di luce L=25,00m (asse pila-asse pila) e luce di calcolo Lc=22,80m (asse appoggi-asse appoggi).

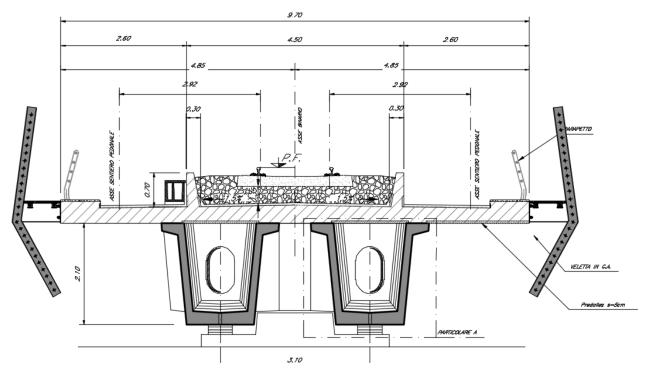


Figura 1: sezione trasversale dell'impalcato CAP 25m

Le spalle sono realizzate in c.a. gettato in opera. La spalla A risulta essere a struttura tradizionale; l'appoggio finale del viadotto è costituito dalla galleria a sfiocco GA05, fondata su pali. Le pile sono cave di dimensioni pari a 3.40x7.00m.

Le fondazioni del *Viadotto VI09*, sono previste su pali in c.a. di grande diametro per le pile e per la spalla A.

Di seguito si riportano uno stralcio planimetrico e un profilo di riferimento delle fondazioni in esame e per un diametro dei pali pari a 1500 mm.



Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	5 di 18
Pali d=1500mm						

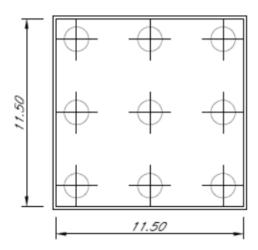


Figura 2 stralcio planimetrico 9 PALI Ø1500

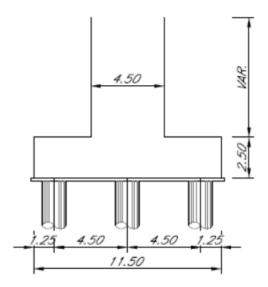


Figura 3 stralcio del profilo longitudinale



VI09 - Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni - Pali d=1500 mm

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	6 di 18
Pali d=1500mm						

4. CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

Nel presente capitolo si riporta la caratterizzazione geotecnica per l'opera in esame, valutata sulla base dell'interpretazione delle indagini geotecniche svolte in prossimità dell'area di interesse.

La stratigrafia di riferimento finalizzata al dimensionamento delle palificate di fondazione è rappresentata nel profilo stratigrafico longitudinale di linea del progetto.

Per maggiori dettagli sulla caratterizzazione geotecnica si rimanda alla Relazione geotecnica generale del progetto definitivo.

4.1 Indagini geotecniche eseguite

L'opera in esame è ubicata tra le progressive dal km 22+360,78 al km 22+509,06 (Singolo binario) La caratterizzazione geotecnica è stata determinata in base ai risultati dei sondaggi 3As37 - 3aS38.

Nel sondaggio 3aS37 sono state effettuate anche prove sismiche di tipo down-hole che han definito una Vs,eq = 329 m/s.

Dalle misure piezometriche disponibili il livello di falda massimo è a 8-10 m di profondità dal p.c. Il livello di falda di progetto viene considerato a quota testa pali.



PROGETTO DEFINITIVO

VI09 - Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni - Pali d=1500 mm

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	7 di 18
Pali d=1500mm						

4.2 Stratigrafia

La stratigrafia lungo lo sviluppo dell'opera è la seguente:

STRATIGRAFIA		
Unità geotecnica	Descrizione	Profondità [m] da p.c.
а	Ghiaie, sabbie, sabbie limose	0.0÷1.0
a2	Limi e limi argillosi con subordinate sabbie limose	1.0÷3.0
а	Ghiaie, sabbie, sabbie limose	3.0÷12.0
TRV	Argille limose e argille marnose	12.0÷40.0
FALDA di calcolo: testa pa	lo	

La profondità degli strati si riferisce al piano campagna, nelle verifiche dei pali la stratigrafia considerata è quella presente a partire dalla testa dei pali ovvero a circa -3.00 m dal piano campagna.

4.3 Categoria di sottosuolo

Dall'indagine sismica si definisce una categoria di sottosuolo sismica di tipo C.

4.4 Sintesi dei parametri geotecnici di progetto

Nel seguito si riassumono i parametri geotecnici di progetto per le unità intercettate:

Tabella 1 – Parametri geotecnici

	γ [] _* N ₂ / ₂₀₀ 3]	cu [kPa]	c' [kPa]	•		-		k _h [kN/m²]
a	20	-	0	30	30	30	_	14000
a2	20	50	25	26	30	-	20	-
TRV	20	150-300	32	24	30-300	_	60-120	-

Dove:

 γ = peso di volume naturale

cu = resistenza al taglio in condizioni non drenate

c' = coesione drenata

 ϕ ' = angolo di resistenza al taglio

Eop = modulo di deformazione operativo per il calcolo dei cedimenti delle opere di sostegno e delle fondazioni dirette

 E_{mr} = modulo di reazione orizzontale terreni coerenti

 $E_{mr0}\,e\,\,k_h=modulo\,\,di\,\,reazione\,\,orizzontale\,\,terreni\,\,incoerenti\,\,e\,\,valore\,\,incrementale\,\,con\,\,la\,\,profondità\,\,(funzione\,\,di)$



PROGETTO DEFINITIVO

VI09 - Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni - Pali d=1500 mm

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	8 di 18
Pali d=1500mm						

di Dr)

In particolare:

 $E_{mr0} = E_{op}$

 $E_{mr} = 400 \; x \; cu$

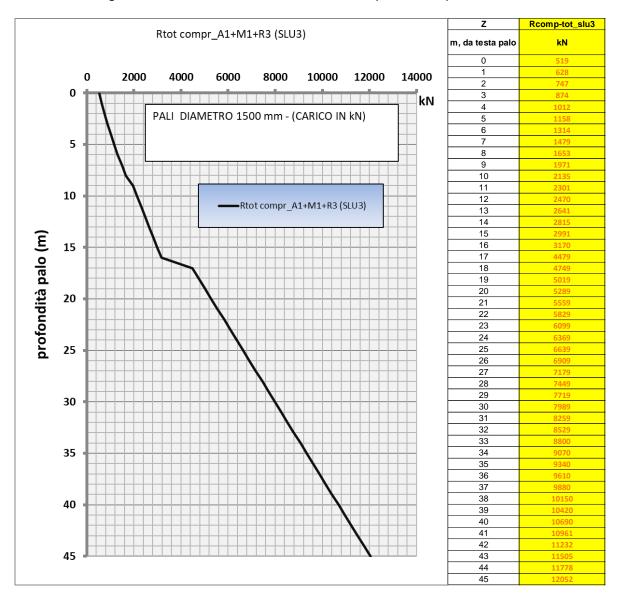
Per ulteriori dettagli si rimanda alla relazione geotecnica del progetto.

GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	NUOVO COLLEGA PROGETTO DEFIN	DIRETTRICE FERROVIARIA MESSINA - CATANIA - PALERMO NUOVO COLLEGAMENTO PALERMO - CATANIA PROGETTO DEFINITIVO /109 – Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni – Pali d=1500 mm						
Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO		
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni Pali d=1500mm	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	9 di 18		
1 444 4 1 200 1141								

5. CALCOLO DELLA PORTANZA VERTICALE DEL SINGOLO PALO

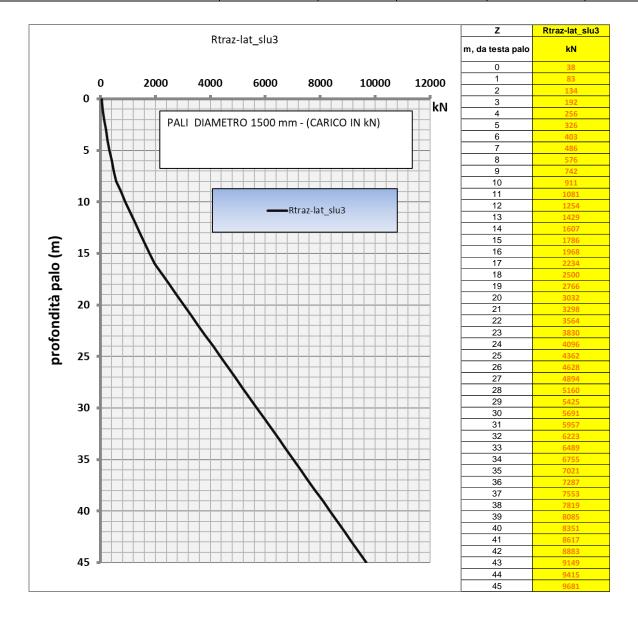
Facendo riferimento ad una verticale per il calcolo dei pali si considera un coefficiente riduttivo ξ = 1.7.

5.1 Curve di portanza verticale Palo diametro 1.5 m (SLU/SLV)



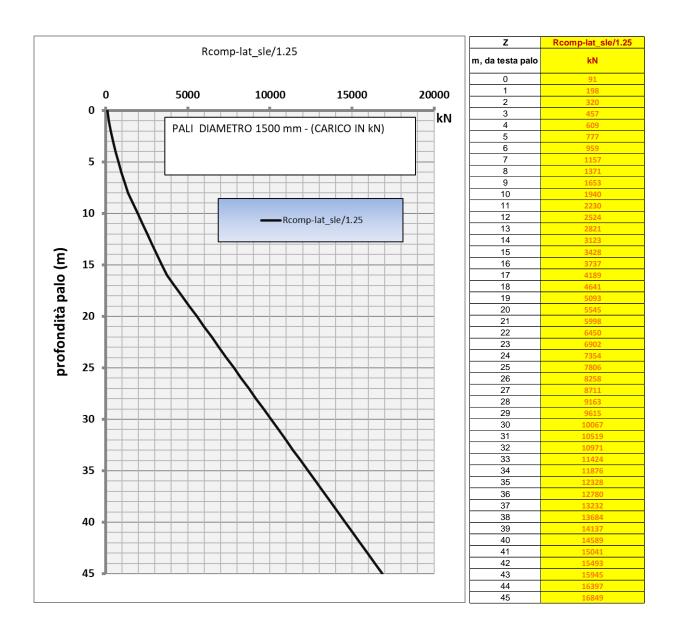


Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	10 di 18
Pali d=1500mm						



TALFERR GRUPPO FERROVIE DELLO STATO ITALIANE	NUOVO COLLEGA PROGETTO DEFIN						
Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	11 di 18	
Pali d=1500mm							

5.2 Curve di portanza verticale Palo diametro 1.5 m (SLE RARA)





PROGETTO DEFINITIVO

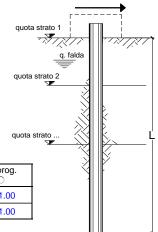
VI09 - Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni - Pali d=1500 mm

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	12 di 18
Pali d=1500mm						

5.3 Calcolo della portanza trasversale del singolo palo

opera VI09

	coefficienti parziali		, A	1	M		R
	Metodo di calcolo		permanenti	variabili	$\gamma_{\phi'}$	γ _{cu}	γт
			γg	γο			
	A1+M1+R1	0	1.30	1.50	1.00	1.00	1.00
SLU	A2+M1+R2	0	1.00	1.30	1.00	1.00	1.60
เร	A1+M1+R3	•	1.30	1.50	1.00	1.00	1.30
	SISMA	0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.30
DM88		0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
definiti d	al progettista	0	1.30	1.50	1.25	1.40	1.00



D

n	1	2	3	4	5 O	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
ξ4	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21	1.00	1.00

									-		
						Parametri m	edi	Pai	Parametri minimi		
strati terreno	descrizione	quote	γ	γ'	φ	k _p	C _u	φ	k _p	Cu	
		(m)	(kN/m^3)	(kN/m ³)	(°)		(kPa)	(°)		(kPa)	
p.c.=strato 1	а	100.00	20	10	30	3.00	0	30	3.00	0	
✓ strato 2	TRV	91.00	20	10	23	2.28	150	23	2.28	150	
✓ strato 3	TRV	83.00	20	10	23	2.28	300	23	2.28	300	
□ strato 4						1.00			1.00		
□ strato 5						1.00			1.00		
□ strato 6						1.00			1.00		

 Quota falda
 0
 (m)

 Diametro del palo
 D
 1.50
 (m)

 Lunghezza del palo
 L
 30.00
 (m)

 Momento di plasticizzazione palo
 My
 12891.95
 (kNm)

 Step di calcolo
 0.25
 (m)

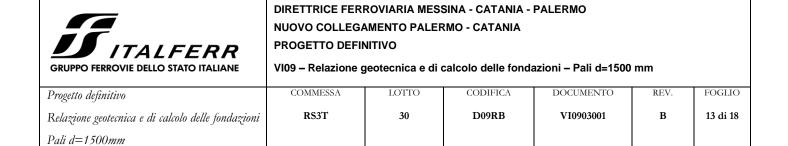
♠ palo impedito di ruptare
 C palo libero
 Cultolo (ctrl+r)

H medio H minimo Palo lungo 5927.3 5927.3 (kN) (kN) Palo intermedio 24097.5 24097.5 (kN) (kN) Palo corto 79785.0 (kN) 79785.0 (kN)

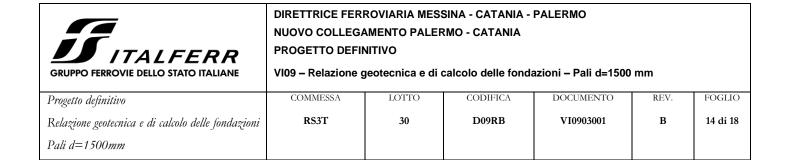
H_{med} 5927.3 (kN) Palo lungo H_{min} 5927.3 (kN) Palo lungo

 $H_k = Min(H_{med}/\xi_3; R_{min}/\xi_4)$ 3486.67 (kN)

 $H_d = H_k/\gamma_T$ 2682.06 (kN)



Il valore del momento di plasticizzazione è relativo ad un palo armato con 50 + 50 Φ 30.



6. CALCOLO DI ALFA – MOMENTO ADIMENSIONALE LUNGO IL SINGOLO PALO

strati terreno	descrizione	quote (m)	k _h (kN/m³)	n _h (kN/m ³)
p.c.=strato 1	a	0.00	16000	11200
✓ strato 2	TRV	-9.00	32000	0
✓ strato 3	TRV	-17.00	64000	0
□ strato 4				
□ strato 5				
□ strato 6				

α m (M0/H0)	-2.76854	(m)
Diametro del palo	1.5	(m)
J palo	0.24850	(m ⁴)
Lunghezza del palo	30	(m)
Forza orizzontale in testa	100	(kN)
Momento in testa	0	(kNm)
E cls	31220	(Mpa)
dimensione elementi	1	(m)

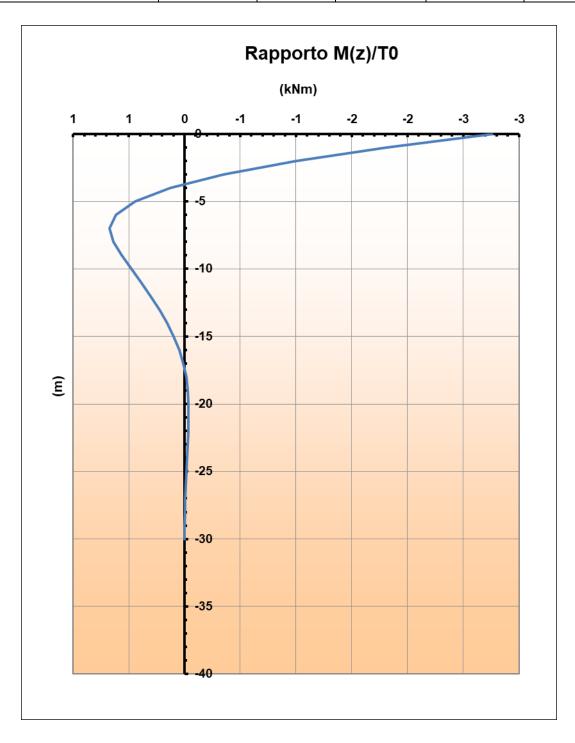
(Palo impedito di ruotare in testa)

Nella valutazione del Kh si è tenuto in considerazione un valore dell'efficienza della palificata pari a 0.80.



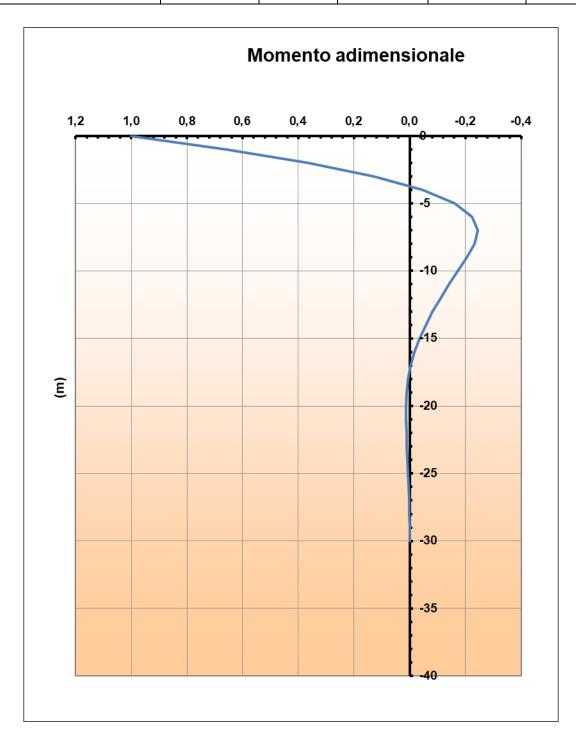
PROGETTO DEFINITIVO

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	15 di 18
Pali d=1500mm						





Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	16 di 18
Pali d=1500mm						





VI09 - Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni - Pali d=1500 mm

Progetto definitivo	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
Relazione geotecnica e di calcolo delle fondazioni	RS3T	30	D09RB	VI0903001	В	17 di 18
Pali d=1500mm						

7. RIEPILOGO DEI RISULTATI E DELLE VERIFICHE DI PORTANZA DELLE PALIFICATE

Di seguito si riportano i carichi e le azioni sollecitanti sui pali di fondazione ed i relativi Fattori di Sicurezza.

Per quanto riguarda la verifica a carico limite orizzontale, assumendo un valore della efficienza della palificata pari a 0.8 si ritiene soddisfatta la verifica qualora il fattore Foriz sia superiore ad 1.25 (=1/0.8).

Valori massimi sul singolo palo

Spalla	N [kN]	T[kN]	combinazione	Diametro (mm)	Lunghezza L (m)	Rvert [kN]	Fvert	Roriz [kN]	Foriz
SPA	6905	1041	SLU	1500	30	7989	1.16	2682	2.58
	7188	2082	SLV	1500	30	7989	1.11	2682	1.29
	-1070					-5691	5.32		
	4955	-	SLE rara	1500	30	10067	2.03	-	-