

COMMITTENTE:



DIREZIONE LAVORI:



APPALTATORE:



PROGETTAZIONE:	PROGETTISTA:	DIRETTORE DELLA PROGETTAZIONE
RAGGRUPPAMENTO TEMPORANEO PROGETTISTI	Prof. Ing. Marco Petrangeli	Ing. Piergiorgio GRASSO
		Responsabile integrazione fra le varie prestazioni specialistiche

PROGETTO ESECUTIVO

ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE

VI03 – Ponte a campata singola (dal km 18+640 al km 18+657)

Relazione geotecnica di calcolo delle fondazioni

APPALTATORE IMPRESA PIZZAROTTI & C. s.p.a. Dott. Ing. Sabino Del Balzo IL DIRETTORE TECNICO 23/06/2020	SCALA:
	-

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

I	F	2	6	1	2	E	Z	Z	C	L	V	I	0	3	0	3	0	0	2	A
---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---	---

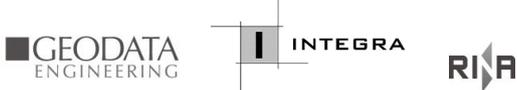
Rev.	Descrizione	Redatto	Data	Verificato	Data	Approvato	Data	Autorizzato Data
A	Emissione	G. Liporace	24/02/2020	A. Tagliaferri	24/02/2020	P. Grasso	24/02/2020	Ing. Marco Petrangeli
A	Revisione a seguito istruttoria ITF	A. Tagliaferri	23/06/2020	G. Usai	23/06/2020	P. Grasso	23/06/2020	 23/06/2020

File: IF26.1.2.E.ZZ.CL.VI.0.3.0.3.002.B.doc

n. Elab.:

Indice

1	PREMESSA	3
2	NORMATIVA E DOCUMENTAZIONE DI RIFERIMENTO	4
3	MATERIALI.....	5
3.1	CALCESTRUZZO PER I PALI DI FONDAZIONE	5
3.2	ACCIAIO PER BARRE DI ARMATURA	6
4	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA E SCHEMA DI CALCOLO	7
5	DESCRIZIONE DELLA STRUTTURA.....	9
6	CARICHI AGENTI IN TESTA AI PALI DI FONDAZIONE.....	9
7	RISULTATI DELLE VERIFICHE GEOTECNICHE DEI PALI DI FONDAZIONE	11
7.1	VERIFICA A CARICO LIMITE VERTICALE DEL PALO SINGOLO.....	11
7.2	CALCOLO DEI CEDIMENTI VERTICALI DEL PALO SINGOLO E DELLA PALIFICATA	13
7.3	VERIFICA A CARICO LIMITE ORIZZONTALE DEL PALO SINGOLO.....	15
7.4	CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI AGENTI LUNGO IL FUSTO DEL PALO.....	16
8	APPENDICE	18
8.1	CALCOLO DEL CARICO LIMITE VERTICALE DEL PALO SINGOLO	18
8.2	CALCOLO DEL CARICO LIMITE ORIZZONTALE DEL PALO SINGOLO	24
8.3	CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI AGENTI LUNGO IL FUSTO DEL PALO.....	26

	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO					
VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle fondazioni	COMMESSA IF26	LOTTO 12 E ZZ	CODIFICA CL	DOCUMENTO VI0303 002	REV. B	FOGLIO 3 di 29

1 PREMESSA

Il presente documento si inserisce nell'ambito della redazione degli elaborati tecnici di progetto esecutivo del Raddoppio dell'Itinerario Ferroviario Napoli-Bari nella Tratta Canello–Benevento/ 2° Lotto Funzionale Frasso Telesino – Vitulano.

Nella presente relazione si riporta il dimensionamento geotecnico delle fondazioni profonde del viadotto VI03.

Per lo schema geotecnico di riferimento, in base al quale sono stati effettuati i calcoli di dimensionamento, si rimanda a:

- Relazione Geotecnica Generale di linea delle opere all'aperto (elaborato IF26.1.2.E.ZZ.RB.GE.00.0.5.001) – Doc Rif. [16].

Per i criteri di calcolo geotecnico utilizzati nell'analisi, si rimanda a:

- Relazione tecnico-descrittiva - Criteri di dimensionamento e verifica fondazioni superficiali e profonde (elaborato IF26.1.2.E.ZZ.RO.GE.00.0.5.001) – Doc Rif. [17].

Per ciò che riguarda i carichi trasmessi dalla sovrastruttura e agenti in testa ai singoli pali di fondazione, si rimanda a:

- VI03 - Spalle: Relazione di calcolo (elaborato IF26.1.2.E.ZZ.CL.VI.03.0.4.001) – Doc Rif. [18];

  	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO												
VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle fondazioni	<table border="1"> <thead> <tr> <th>COMMESSA</th> <th>LOTTO</th> <th>CODIFICA</th> <th>DOCUMENTO</th> <th>REV.</th> <th>FOGLIO</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>IF26</td> <td>12 E ZZ</td> <td>CL</td> <td>VI0303002</td> <td>B</td> <td>4 di 29</td> </tr> </tbody> </table>	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	4 di 29
COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO								
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	4 di 29								

2 NORMATIVA E DOCUMENTAZIONE DI RIFERIMENTO

Di seguito si riportano i riferimenti delle normative prese in considerazione per lo sviluppo delle analisi e delle verifiche in oggetto:

- [1] Decreto Ministeriale del 14 gennaio 2008: “Approvazione delle Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni”, G.U. n.29 del 04.2.2008, Supplemento Ordinario n.30.
- [2] Circolare 2 febbraio 2009, n. 617 - Istruzioni per l'applicazione delle “Nuove norme tecniche per le costruzioni” di cui al D.M. 14 gennaio 2008.
- [3] DM 06.05.2008 – Integrazione al D.M. 14.01.2008 di approvazione delle nuove Norme Tecniche per le Costruzioni.
- [4] RFI DTC INC PO SP IFS 001 A del 21.12.2011- Specifica per la progettazione e l'esecuzione dei ponti ferroviari e di altre opere minori sotto binario;
- [5] RFI DTC INC CS SP IFS 001 A del 21.12.2011 Specifica per la progettazione geotecnica delle opere civili ferroviarie;
- [6] RFI DTC INC CS LG IFS 001 A del 21.12.2011 Linee guida per il collaudo statico delle opere in terra;
- [7] RFI DTC INC PO SP IFS 002 A del 21.12.2011 Specifica per la progettazione e l'esecuzione di cavalcavia e passerelle pedonali;
- [8] 1299/2014/UE Specifiche tecniche d'interoperabilità per il sottosistema “Infrastruttura” del sistema ferroviario dell’Unione Europea (18/11/2014);
- [9] UNI EN 1997-1: Eurocodice 7 – Progettazione geotecnica – Parte 1: Regole generali;
- [10] UNI EN 1998-5: Eurocodice 8 – Progettazione delle strutture per la resistenza sismica – Parte 5: Fondazioni, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici;
- [11] Raccomandazioni sulla Programmazione ed Esecuzione delle Indagini Geotecniche – Associazione Geotecnica Italiana – Giugno 1977;
- [12] Raccomandazione AGI relative ai pali di fondazione – Associazione Geotecnica Italiana – Dicembre 1984;
- [13] Raccomandazioni sulle Prove Geotecniche di Laboratorio – Associazione Geotecnica Italiana – Giugno 1994;
- [14] Paolucci R., Pecker A. (1997), “Seismic bearing capacity of shallow strip foundation on dry soils”. Soils and Foundation, Vol. 37, N°3, pp.95-105;
- [15] Brinch Hansen J. (1970) "A revised and extended formula for bearing capacity" Bulletin n°28, Danish Geotechnical Institute, Copenhagen;
- [16] Relazione Geotecnica Generale di linea delle opere all'aperto (elaborato IF26.1.2.E.ZZ.RB.GE.00.0.5.001.A);
- [17] Criteri di dimensionamento e verifica fondazioni superficiali e profonde (elaborato IF26.1.2.E.ZZ.RO.GE.00.0.5.001);
- [18] VI03 - Spalle: Relazione di calcolo (elaborato IF26.1.2.E.ZZ.CL.VI.03.0.4.001);
- [19] “Head embedment in Broms pile lateral capacity theory for cohesionless soils” (Pasquale De Simone, 2012) - Computers and Geotechnics 43 (2012) 51–60.

3 MATERIALI

3.1 CALCESTRUZZO PER I PALI DI FONDAZIONE

Calcestruzzo			
Classe	C25/30	▼	
$R_{ck} =$	30	Mpa	Resistenza caratteristica cubica
$f_{ck} = 0.83 \cdot R_{ck} =$	24.9	Mpa	Resistenza caratteristica cilindrica
$f_{cm} = f_{ck} + 8 =$	32.9	Mpa	Valore medio resistenza cilindrica
$\alpha_{cc} =$	0.85	-	Coeff. Rid. Per carichi di lunga durata
$\gamma_M =$	1.5	-	Coeff. parziale di sicurezza allo SLU
$f_{cd} = \alpha_{cc} \cdot f_{ck} / \gamma_M =$	14.11	Mpa	Resistenza di progetto
$f_{ctm} = 0.3 \cdot f_{ck}^{2/3} =$	2.56	Mpa	Resistenza media a trazione semplice
$f_{ctm} = 1.2 \cdot f_{ctm} =$	3.07	Mpa	Resistenza media a trazione per flessione
$f_{ctk} = 0.7 \cdot f_{ctm} =$	1.79	Mpa	Valore caratteristico resistenza a trazione (frattile 5%)
$\sigma_c = 0.55 \cdot f_{ck} =$	13.70	Mpa	Tensione max in esercizio in comb. rara (rif. §1.8.3.2.1 [3])
$\sigma_c = 0.40 \cdot f_{ck} =$	9.96	Mpa	Tensione max in esercizio in comb. quasi perm. (rif. §1.8.3.2.1 [3])
$E_{cm} = 22000 \cdot (f_{cm} / 10)^{0.3} =$	31447	Mpa	Modulo elastico di progetto
$\nu =$	0.2	-	Coefficiente di Poisson
$G_c = E_{cm} / (2(1 + \nu)) =$	13103	MPa	Modulo elastico tangenziale di progetto
Condizioni ambientali =	Ordinarie	▼	
Classe di esposizione =	XC2	▼	
$c =$	6.00	cm	Copriferro minimo
$w =$	0.30	mm	Apertura massima fessure in esercizio comb. frequente (rif. §1.8.3.2.4 [3])

3.2 ACCIAIO PER BARRE DI ARMATURA

Acciaio			
B450C			
$f_{yk} \geq$	450	Mpa	Tensione caratteristica di snervamento
$f_{tk} \geq$	540	Mpa	Tensione caratteristica di rottura
$(f_t/f_y)_k \geq$	1.15	-	
$(f_t/f_y)_k <$	1.35	-	
$\gamma_s =$	1.15	-	Coeff. Parziale di sicurezza allo SLU
$f_{yd} = f_{yk}/\gamma_s =$	391.3	Mpa	Tensione caratteristica di snervamento
$E_s =$	210000	Mpa	Modulo elastico di progetto
$\varepsilon_{yd} =$	0.20%		Deformazione di progetto a snervamento
$\varepsilon_{uk} = (A_{gt})_k =$	7.50%		Deformazione caratteristica ultima
$\sigma_s = 0.80 \cdot f_{yk} =$	337.5	Mpa	Tensione in esercizio in comb. rara (rif. §1.8.3.2.1 [3])

  	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO												
VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle fondazioni	<table border="1"> <tr> <td>COMMESSA</td> <td>LOTTO</td> <td>CODIFICA</td> <td>DOCUMENTO</td> <td>REV.</td> <td>FOGLIO</td> </tr> <tr> <td>IF26</td> <td>12 E ZZ</td> <td>CL</td> <td>VI0303002</td> <td>B</td> <td>7 di 29</td> </tr> </table>	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	7 di 29
COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO								
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	7 di 29								

4 CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA E SCHEMA DI CALCOLO

Di seguito si riassumono le caratteristiche geotecniche e gli schemi stratigrafici delle formazioni presenti nel sottosuolo relativamente alle tratte omogenee individuate nella relazione geotecnica generale; nel dettaglio si farà riferimento alla Tratta 1 – da pk 16+600 a 20+474. Per ulteriori dettagli sulla determinazioni dei parametri di calcolo, si rimanda all stessa relazione.

Nel dimensionamento delle fondazioni profonde si assume, cautelativamente, nel calcolo un coefficiente ξ relativo a 2 verticali di indagine.

Dai dati strumentali delle letture del piezometro posto in prossimità dell'opera (S-PE23), sintetizzati nella relazione geotecnica generale, si è registrato un valore massimo pari a +33.44 m s.l.m. (ovvero poco meno di 6.0 m t da p.c.), considerando una quota media del p.c. pari a +39.2 m s.l.m.

Ai fini delle verifiche dei pali di fondazione alle forze verticali, si assume un livello di falda a lungo termine pari al massimo valore misurato nel piezometro di riferimento incrementato cautelativamente di +2.00 m; per le verifiche a forze orizzontali (Metodo di Broms), dal momento che l'azione sismica è sempre quella dimensionante, si assume un livello di falda pari a quello massimo misurato.

Parametri geotecnici di calcolo

Nella tabella che seguono si sintetizzano i valori dei paratri assunti alla base dei dimensionamenti.

Parametri	TRATTA 1 – da pk 16+600 a pk 20+474				
	ba3 (*)	TGC2	MDL1	MDL2	MDL3
γ_t (kN/m ³)	19.5	18	20	19..5	20
φ' (°)	27	35	40	33	-
c' (kPa)	0	0	0	0	-
c_u (kPa)	-	-	-	-	175 (10 < z < 20 m) 210 (20 < z < 35 m) 280 (z > 35 m)
E_{op} (MPa)	30	60	120	80	60 (10 ≤ z < 20 m) 80 (20 ≤ z < 35 m) 100 (z ≥ 35 m)

(*) si riportano per completezza i parametri di resistenza e defomrabilità dell'unità ba3, sebbene non condizionino il dimensionamento dei pali.

Stratigrafie di calcolo

Di seguito di riportano le stratigrafie di calcolo dedotte da quanto riportato nel profilo geotecnico e sintetizzato nella relazione geotecnica generale.

SPALLA 1			
Strato	Descrizione	da (m s.l.m.)	a (m s.l.m.)
1	ba3	39.2 (p.c.)	36.7
2	TGC2	36.7	26.2
3	MDL1	26.2	16.7
4	MDL2	16.7	12.7
5	MDL3	12.7	4.2
6	MDL3	4.2	
Falda: 5.80 m da p.c. (+33.44 m s.l.m.)			

SPALLA 2			
Strato	Descrizione	da (m s.l.m.)	a (m s.l.m.)
1	TGC2	39.2 (p.c.)	25.2
2	MDL1	25.2	16.7
3	MDL2	16.7	12.7
4	MDL3	12.7	4.2
5	MDL3	4.2	
Falda: 5.80 m da p.c. (+33.44 m s.l.m.)			

(*) si indica con:

MDL3 (2) 20 < z < 35 m da p.c.

MDL3 (3) z > 35 m da p.c.

5 DESCRIZIONE DELLA STRUTTURA

Le fondazioni profonde sono costituite da pali trivellati di grande diametro.

Nella tabella che segue si sintetizzano le dimensioni geometriche del plinto e dei pali di fondazione per i vari appoggi presenti.

VI03						
Appoggio	Fondazione			n° pali	Φpali	Lpali
	B	L	H			
	(m)	(m)	(m)			
Spalla S1	6.40	15.45	1.5	8	1200	24
Spalla S2	6.40	15.45	1.5	8	1200	30

6 CARICHI AGENTI IN TESTA AI PALI DI FONDAZIONE

I valori delle sollecitazioni di progetto agenti in testa ai pali ed utilizzati nelle verifiche fanno riferimento a quanto riportato nella:

- VI03 - Spalle: Relazione di calcolo (elaborato IF26.1.2.E.ZZ.CL.VI.03.0.4.001) – Doc Rif. [18];

Sulla base di quanto affermato nella *Relazione tecnico-descrittiva - Criteri di dimensionamento e verifica fondazioni superficiali e profonde* (elaborato IF26.12.E.ZZ.RO.GE.00.0.5.001.A) – Doc Rif. [17], il calcolo delle sollecitazioni agenti in testa ai pali è stata effettuato ipotizzando una ripartizione rigida delle stesse attraverso l'espressione:

$$Q_{ti} = \frac{Q}{n} \pm \left[M_x \cdot \frac{y_i}{\sum_1^n y_i^2} \right] \pm \left[M_y \cdot \frac{x_i}{\sum_1^n x_i^2} \right]$$

essendo:

Q = forza verticale esterna

M_x = momento esterno attorno all'asse x, accoppiato con H_y

H_y = forza orizzontale esterna nella direzione y, accoppiata con M_x

M_y = momento esterno attorno all'asse y, accoppiato con H_x

H_x = forza orizzontale esterna nella direzione x, accoppiata con M_y

Q_{ti} = forza vettoriale agente alla testa del palo i-esimo

y_i = distanza del palo i-esimo dall'asse baricentrico della palificata nella direzione y

x_i = distanza del palo i-esimo dall'asse baricentrico della palificata nella direzione x

**VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni**

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	10 di 29

Nella tabella che segue si riassumono i valori delle sollecitazioni utilizzate nella analisi. Le combinazioni relative ai valori delle sollecitazioni riportate nel seguito sono mostrate nel dettaglio nelle relazioni di calcolo delle pile e delle spalle.

	N _{SLU_max} (kN)	N _{SLU_min} (kN)	N _{SLV_max} (kN)	N _{SLV_min} (kN)	T _{SLU/SLV_max} (kN)
SPALLA S1	4141	2491	3453	334	1096
SPALLA S2	4521	2462	4354	-571	1476

con:

N_{SLU_max} = sforzo assiale max agente in testa al palo per la comb. statica A1+M1+R3;

N_{SLU_min} = sforzo assiale min agente in testa al palo per la comb. statica A1+M1+R3;

N_{SLV_max} = sforzo assiale max agente in testa al palo per la comb. sismica EQK+M1+R3;

N_{SLV_min} = sforzo assiale min agente in testa al palo per la comb. sismica EQK+M1+R3;

T_{SLU/SLV_max} = taglio massimo agente in testa al palo (massimo valore tra la comb. statica e sismica allo SLU/SLV).

	N _{SLE-qp_max} (kN)	N _{SLE-rara_max} (kN)	N _{SLE-rara_min} (kN)	T _{SLE_max} (kN)
SPALLA S1	2548	2962	1728	457
SPALLA S2	2671	3219	1710	566

con:

N_{SLE-qp_max} = sforzo assiale max agente in testa al palo per la comb. statica SLE quasi perm.;

N_{SLE-rara_max} = sforzo assiale max agente in testa al palo per la comb. SLE rara;

N_{SLE-rara_min} = sforzo assiale min agente in testa al palo per la comb. SLE rara;

T_{SLE_max} = taglio massimo agente in testa al palo (massimo valore tra le comb. allo SLE).

7 RISULTATI DELLE VERIFICHE GEOTECNICHE DEI PALI DI FONDAZIONE

7.1 VERIFICA A CARICO LIMITE VERTICALE DEL PALO SINGOLO

Nelle tabelle che seguono si riassumono i risultati ottenuti; per ulteriori dettagli si rimanda alle schede di verifica presenti in Appendice.

Le verifiche a carico limite verticale sono condotte facendo riferimento alle seguenti combinazioni di carico, così come previsto dalla normativa vigente – Doc. Rif. [1]:

- COMB. STATICA: Approccio 2 (A1+M1+R3)
- COMB. SISMICA: (EQK+M1+R3)

Nelle tabelle che seguono si riassumono i risultati ottenuti; per ulteriori dettagli si rimanda alle schede di verifica presenti in Appendice.

	L _{pali} (m)	N _{SLU_max} (kN)	Q _{limite_compr} (kN)	FS (-)
SPALLA 1	24.0	4141	4677	1.13
SPALLA 2	30.0	4521	5557	1.23

N _{SLV_max} (kN)	Q _{limite_compr} (kN)	FS (-)
3453	4677	1.35
4354	5557	1.28

	L _{pali} (m)	N _{SLU_max_traz} (kN)	Q _{limite_traz} (kN)	FS (-)
SPALLA S1	24.0	-	-	-
SPALLA S2	30.0	-	-	-

N _{SLV_max_traz} (kN)	Q _{limite_traz} (kN)	FS (-)
-	-	-
-571	-4122	7.22

con:

N_{SLU_max} = sforzo assiale max a compressione agente in testa al palo per la comb. statica A1+M1+R3;

N_{SLV_max} = sforzo assiale max a compressione agente in testa al palo per la comb. sismica EQK+M1+R3;

N_{SLU_max_traz} = sforzo assiale max a trazione agente in testa al palo per la comb. statica A1+M1+R3;

N_{SLV_max_traz} = sforzo assiale max a trazione agente in testa al palo per la comb. sismica EQK+M1+R3;

Q_{limite_compr.} = carico limite del palo singolo a compressione allo SLU/SLV;

Q_{limite_traz.} = carico limite del palo singolo a trazione allo SLU/SLV;

FS = coefficiente di sicurezza (≥ 1).

In aggiunta alle verifiche sulla portanza dei pali allo SLU, si verifica che il rapporto tra la resistenza laterale caratteristica di calcolo ed il carico agente massimo per la combinazione SLE-rara sia maggiore di 1.25. Si rimanda alle schede di verifica presenti in Appendice per il dettaglio del calcolo. .

**VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni**

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	12 di 29

	L _{pali} (m)	N _{SLE-rara_max} (kN)	R _{s_laterale} (kN)	FS _{lat} (-)
SPALLA S1	24.0	2962	6855	2.31
SPALLA S2	30.0	3219	8485	2.64

con:

$N_{SLE-rara_max}$ = sforzo assiale max a compressione agente in testa al palo per la comb. SLE rara;

$R_{s_laterale}$ = resistenza laterale caratteristica del palo singolo;

FS_{lat} = coefficiente di sicurezza (≥ 1.25).

7.2 CALCOLO DEI CEDIMENTI VERTICALI DEL PALO SINGOLO E DELLA PALIFICATA

Il calcolo dei cedimenti del palo singolo e della palificata soggetta alle azioni caratteristiche massime (SLE) è condotto in accordo ai criteri indicati nell'elaborato IF26.12.E.ZZ.RO.GE.00.0.5.001 (Doc. Rif. [17] e sulla base delle prescrizioni della normativa vigente (Doc. Rif. [1] [2] [3] [7]).

Si valutano i cedimenti relativi alla fase di fine costruzione (coincidente con la combinazione allo SLE-qp), alla fase di esercizio dell'opera (coincidente con la combinazione allo SLE-rara) ed i rispettivi valori del cedimento netto tra le due fasi. Ai valori degli sforzi normali di compressione agenti in testa ai pali allo SLE, si aggiunge il peso proprio del palo, epurato del peso del volume di terreno asportato.

Come indicato al capitolo 4 del Doc. Rif. [17], il valore utilizzato del modulo elastico del terreno nel calcolo dei cedimenti si stima attraverso una media pesata dei valori del modulo di terreno nei vari strati che interessano lo sviluppo del palo.

Nella tabella che segue di riassumono i risultati delle analisi; per ulteriori dettagli si rimanda alle schede di verifica riportate in Appendice.

	FASE DI COSTRUZIONE			FASE DI ESERCIZIO			$\Delta\delta_{\text{palo}}$ (mm)	$\Delta\delta_{\text{palificata}}$ (mm)
	$N_{\text{SLE-qp_max}}^*$ (kN)	$\delta_{\text{palo_1}}$ (mm)	$\delta_{\text{palif_1}}$ (mm)	$N_{\text{SLE-rara_max}}^*$ (kN)	$\delta_{\text{palo_2}}$ (mm)	$\delta_{\text{palif_2}}$ (mm)		
SPALLA S1	2708	2.7	11	3121	3.1	13	0.4	2
SPALLA S2	3106	2.6	13	3415	2.9	14	0.3	1

con:

δ_{palo} = cedimento verticale del palo singolo;

δ_{palif} = cedimento verticale della palificata;

$\Delta\delta_{\text{palo}}$ = $\delta_{\text{palo_1}}$ - $\delta_{\text{palo_2}}$ = cedimento netto del palo singolo;

$\Delta\delta_{\text{palificata}}$ = $\delta_{\text{palif_1}}$ - $\delta_{\text{palif_2}}$ = cedimento netto della palificata;

$N_{\text{SLE-qp_max}}^*$ = sforzo assiale max agente alla base del palo per la comb. statica SLE quasi perm.;

$N_{\text{SLE-rara_max}}^*$ = sforzo assiale max agente alla base del palo per la comb. SLE rara.

**VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni**

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	14 di 29

Inoltre, sulla base di quanto prescritto nel §1.8.3.2.3 del Doc. Rif. [4], si riportano i valori dei cedimenti differenziali tra fondazioni adiacenti, calcolati considerando agenti tutte le azioni permanenti allo SLE.

	$N_{SLE-q_{p_max}^*}$ (kN)	$\delta_{palificata}$ (mm)	$\Delta\delta_{diff}$ (mm)	$\Delta\delta_{diff_limite}$ (mm)
SPALLA S1	2708	11	-	-
SPALLA S2	3106	13	2	17.5

con:

$\delta_{palificata}$ = cedimento verticale della palificata per carico $N_{SLE-q_{p_max}^*}$;

$\Delta\delta_{diff}$ = cedimento differenziale fra fondazioni adiacenti;

$\Delta\delta_{diff_limite} = L_{campata}/1000$.

7.3 VERIFICA A CARICO LIMITE ORIZZONTALE DEL PALO SINGOLO

Il carico limite orizzontale del palo viene eseguito facendo riferimento all'estensione alla teoria di Broms proposta in "Head embedment in Broms pile lateral capacity theory for cohesionless soils" (Pasquale De Simone, 2012) - Computers and Geotechnics 43 (2012) 51–60 (Doc. Rif. [19]).

La forza di progetto è quella massima proveniente dalle combinazioni allo SLU/SLV. Ai fini delle verifiche si assume un fattore riduttivo del carico limite del singolo palo, valutato pari a 0.8, per tener in conto dell'effetto gruppo della palificata.

Si riassumono le armature longitudinali necessarie a valutare il momento di plasticizzazione della sezione del palo, utilizzato per determinare il carico limite orizzontale del palo.

	Armatura longitudinale								ρ_{long} (%)	ρ_{min} (%)
	Gabbia 1		Gabbia 2		Gabbia 3		Gabbia 4			
	n.	\emptyset (mm)	n.	\emptyset (mm)	n.	\emptyset (mm)	n.	\emptyset (mm)		
Spalla S1	30+30	30	30	24	30	16	-	-	3.75%	1.00%
Spalla S2	32+32	32	32	24	32	16	-	-	4.55%	1.00%

Le armature rispettano le quantità minime indicate dalla normativa.

Ai fini delle verifiche con la metodologia di Broms (secondo Doc. Rif. [19]) e sulla base delle armature dei pali sintetizzate nella tabella precedente, si considera il momento resistente della sezione di palo valutato assumendo uno sforzo assiale nullo.

Come si evince dai successivi calcoli, il carico limite orizzontale del palo risulta sempre superiore al massimo carico orizzontale agente nella condizione maggiormente gravosa tra SLU/SLV. Le verifiche risultano dunque soddisfatte.

$$H_{d_pal} = 0.8 * H_k / (\xi_3 * \gamma_T) \geq T_{SLU/SLV_max}$$

Per ulteriori dettagli si rimanda alle schede di verifica riportate in Appendice.

Appoggio	M_y (kNm)	$H_d = H_k / (\xi_3 * \gamma_T)$ (kN)	$H_{d_pal} = H_d * 0.8$ (kN)	T_{SLU/SLV_max} (kN)	FS (-)
SPALLA S1	6041	2394	1915	1096	1.75
SPALLA S2	7110	2633	2107	1476	1.43

con:

M_y = momento plastico del palo;

$H_d = H_k / (\xi_3 * \gamma_T)$ = carico limite orizzontale di progetto del singolo palo;

$H_{d_pal} = H_d * 0.8$ = carico limite orizzontale di progetto della palificata (efficienza palificata $\eta=0.8$);

T_{SLU/SLV_max} = massimo carico orizzontale agente sul singolo palo allo SLU/SLV;

FS = coefficiente di sicurezza (≥ 1.00).

	ITINERARIO NAPOLI – BARI RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO 1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE PROGETTO ESECUTIVO												
VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle fondazioni	<table border="1"> <thead> <tr> <th>COMMESSA</th> <th>LOTTO</th> <th>CODIFICA</th> <th>DOCUMENTO</th> <th>REV.</th> <th>FOGLIO</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>IF26</td> <td>12 E ZZ</td> <td>CL</td> <td>VI0303002</td> <td>B</td> <td>16 di 29</td> </tr> </tbody> </table>	COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO	IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	16 di 29
COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO								
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	16 di 29								

7.4 CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI AGENTI LUNGO IL FUSTO DEL PALO

Per ricavare il momento adimensionalizzato lungo il fusto del palo si fa riferimento alla metodologia esposta nell'elaborato *Relazione tecnico-descrittiva - Criteri di dimensionamento e verifica fondazioni superficiali e profonde* (IF26.12.E.ZZ.RO.GE.00.0.5.001.A)

Considerando l'andamento del modulo di reazione orizzontale palo-terreno (E_{MR} , che verrà definito nel seguente paragrafo), si ricorre al metodo degli elementi finiti, adimensionalizzando la soluzione come segue:

$$M_0 = \alpha_m \cdot H_0$$

$$M(z) = M_0 \cdot M_{ad}(z)$$

essendo:

H_0 = azione tagliante in testa palo [F];

M_0 = azione flettente, conseguente ad H_0 , in testa al palo;

α_m = rapporto momento taglio in testa palo nell'ipotesi di rotazione impedita [L];

M_{ad} = momento flettente adimensionale lungo il fusto del palo.

Per quanto riguarda i depositi coesivi, si considera un coefficiente di reazione orizzontale del terreno, costante con la profondità, e valutato con la relazione:

$$k_h = (\xi \cdot c_u) / D = (350 \cdot c_u) / D$$

con:

$$\xi = 350;$$

D = diametro del palo

Per quanto riguarda invece i depositi incoerenti, si assumerà un valore del coefficiente orizzontale del terreno valutato secondo la relazione

$$k_h = n_h \cdot z$$

n_h = gradiente del modulo di reazione del terreno;

z = profondità a partire dalla sommità del palo.

In valore del gradiente n_h sarà assunto pari a:

$$n_h = 8000 \text{ kN/m}^3 \quad (\text{depositi incoerenti mediamente addensati: ba3, TGC2,}$$

$$n_h = 10000 \text{ kN/m}^3 \quad (\text{depositi incoerenti molto addensati: MDL1, MDL2})$$

Per ulteriori dettagli si rimanda alle schede di verifica riportate in Appendice.

I valori del momento flettente massimo, relativo al massimo taglio che agisce in testa al singolo palo, saranno utilizzati nelle verifiche strutturali dei pali stessi, riportate nelle relazioni delle pile e delle spalle.

**ITINERARIO NAPOLI – BARI
RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO
II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO
1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE
PROGETTO ESECUTIVO**

**VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni**

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	17 di 29

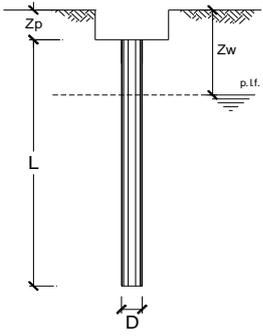
	\varnothing palo	T_{SLU/SLV_max}	α	M_{SLU/SLV_max}
	(mm)	(kN)	(-)	(kNm)
SPALLA S1	1200	1096	2.29	2508
SPALLA S2	1200	1476	2.29	3377

8 APPENDICE

8.1 CALCOLO DEL CARICO LIMITE VERTICALE DEL PALO SINGOLO

CALCOLO DELLA CAPACITA' PORTANTE DI UN PALO TRIVELLATO DI GRANDE DIAMETRO
ai sensi del D.M. 14/01/2008 - Approccio 2 (A1+M1+R3)
OPERA: SPALLA 1

Diametro del palo (D): 1.2 (m)
Quota testa palo dal p.c. (z_p): 3.10 (m)
Area del palo (A_p): 1.131 (m²)
quota della falda dal p.c. (z_w): 3.80 (m)



CARICO ASSIALE DI COMPRESSIONE SUL SINGOLO PALO:
§6.4.3.1 D.M. 14/01/2008
Approccio 2: (A1+M1+R3)

Carico assiale di compressione di progetto

N _d (SLU)	4141	(kN)
N _d (SLV)	3453	(kN)
N _d (SLE)	2962	(kN)
N _d (SLD)		(kN)

CARICO ASSIALE DI TRAZIONE SUL SINGOLO PALO:
§6.4.3.1 D.M. 14/01/2008
Approccio 2: (A1+M1+R3)

Carico assiale di trazione di progetto

N _d (SLU)		(kN)
N _d (SLV)		(kN)

Numero di strati: 6

CARATTERISTICHE GEOTECNICHE DEI TERRENI

Strato	Stratigrafia			Spess.	Tipo di terreno	Parametri del terreno										
	da	a	(m)			γ	c'	φ'	c _u	α	a	τ _{lim}	N _q	q _{b, max}	k _{comp}	k _{traz}
1	0.00	2.50	2.50	ba3	19.5	0	27					150		4300	0.6	0.5
2	2.50	13.00	10.50	TGC2	18	0	35					150		4300		
3	13.00	22.50	9.50	MDL1	20	0	40					150		5800		
4	22.50	26.50	4.00	MDL2	19.5	0	33					150		5800		
5	26.50	35.00	8.50	MDL3	20			210	0.4			100				
6	35.00	100.00	65.00	MDL3	20			280	0.4			100				

Fattori di correlazione per la determinazione della resistenza caratteristica in funzione del numero di verticali indagate

Numero di verticali indagate	1	2	3	4	5	7	>= 10
ξ ₃	1.70	1.65	1.60	1.55	1.50	1.45	1.40
ξ ₄	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21

n°2 verticali: Peso del palo depurato W_{p,dep}:

Lunghezza del palo (L _p)	24	(m)
Peso del palo depurato W _{p,dep}	159	(kN)
Peso palo alleggerito W _{p,all}	413	(kN)
Profondità punta palo:	27.1	(m)

CAPACITA' PORTANTE CARATTERISTICA

Resistenza alla base:	R _b =	2725	(kN)
Resistenza laterale a compressione:	R _{s,comp} =	6855	(kN)
Resistenza laterale a trazione:	R _{s,traz} =	5765	(kN)
Resistenza totale a compressione:	R _t = R _b + R _{s,comp} =	9580	(kN)
Resistenza totale a trazione:	R _t = R _b + R _{s, traz} =	5765	(kN)

CAPACITA' PORTANTE DI PROGETTO
Approccio 2: (A1+M1+R3) §6.4.3.1 D.M. 14/01/2008

Resistenza alla base:	R _{b,c} =	1223	(kN)
Resistenza laterale a compressione:	R _{s,c} =	3613	(kN)
Resistenza totale a compressione:	R _{d,c} = R _{b,c} + R _{s,c} + W _{p,dep} =	4677	(kN)

CAPACITA' PORTANTE DI PROGETTO A TRAZIONE
Approccio 2: (A1+M1+R3) §6.4.3.1 D.M. 14/01/2008

Resistenza totale a trazione:	R _{d,t} = R _{s,t} + W _{p,all} =	-3208	(kN)
-------------------------------	--	-------	------

VERIFICA A COMPRESSIONE

	N _{d,c} (kN)	R _{d,c} (kN)	FS (-)
SLU - (A1+M1+R3)	4141	4677	1.13
SLV - (EQK+M1+R3)	3453	4677	1.35

R_{d,t}/N_{d,t} ≥ 1

	N _c (kN)	R _{s,c} (kN)	FS (-)
SLE	2962	6855	2.31
SLD			

R_{s,c}/N_c ≥ 1.25

VERIFICA A TRAZIONE

	N _{d,t} (kN)	R _{d,t} (kN)	FS (-)
SLU - (A1+M1+R3)			
SLV - (EQK+M1+R3)			

R_{d,t}/N_{d,t} ≥ 1

VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	19 di 29

DIAGRAMMI CAPACITA' PORTANTE A FORZE ASSIALI DI COMPRESSIONE

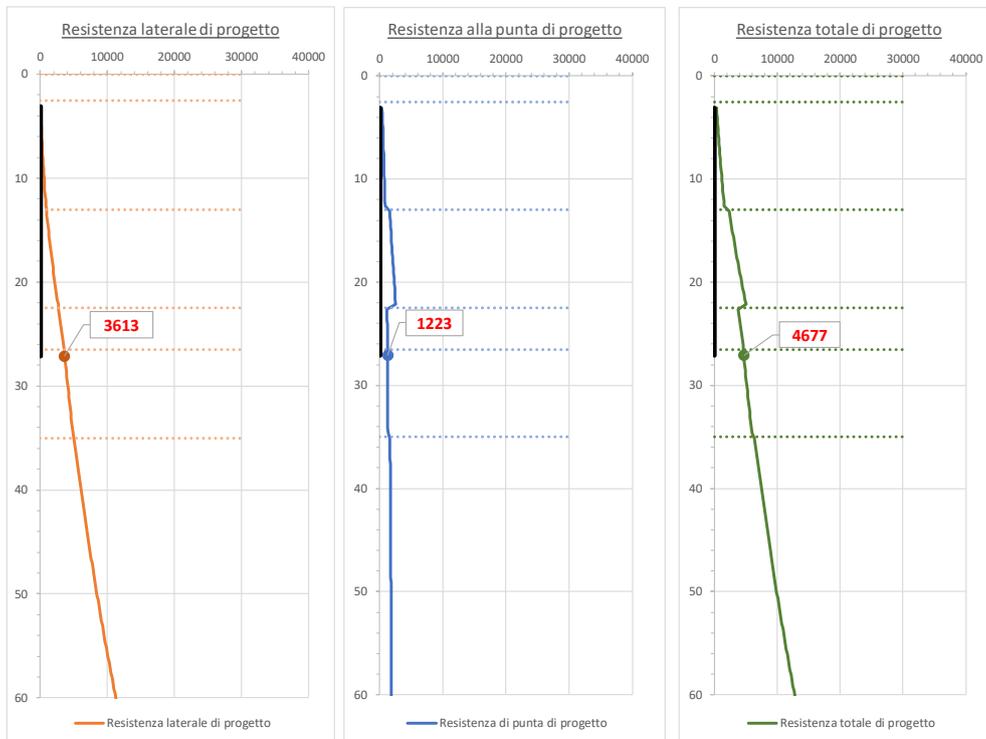
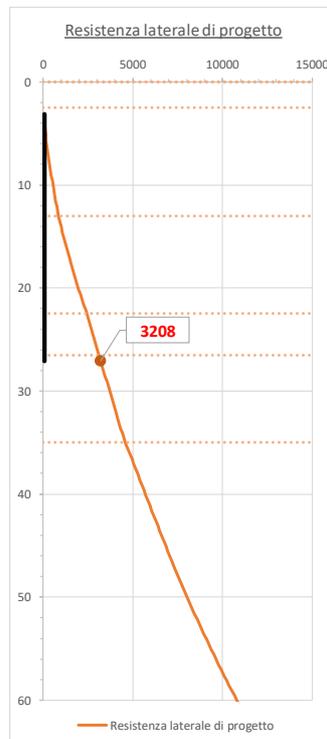


DIAGRAMMA CAPACITA' PORTANTE A FORZE ASSIALI DI TRAZIONE



CALCOLO DELLA CAPACITA' PORTANTE DI UN PALO TRIVELLATO DI GRANDE DIAMETRO

ai sensi del D.M. 14/01/2008 - Approccio 2 (A1+M1+R3)

OPERA: SPALLA 2

Diametro del palo (D): 1.2 (m)
Quota testa palo dal p.c. (z_p): 3.10 (m)
Area del palo (A_p): 1.131 (m²)
quota della falda dal p.c. (z_w): 3.80 (m)

CARICO ASSIALE DI COMPRESSIONE SUL SINGOLO PALO:

§6.4.3.1 D.M. 14/01/2008

Approccio 2: (A1+M1+R3)

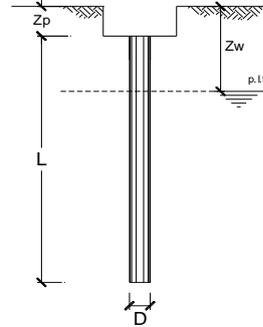
Carico assiale di compressione di progetto	N _d (SLU)	4521 (kN)
	N _d (SLV)	4354 (kN)
	N _d (SLE)	3219 (kN)
	N _d (SLD)	(kN)

CARICO ASSIALE DI TRAZIONE SUL SINGOLO PALO:

§6.4.3.1 D.M. 14/01/2008

Approccio 2: (A1+M1+R3)

Carico assiale di trazione di progetto	N _d (SLU)	(kN)
	N _d (SLV)	-571 (kN)



Numero di strati 5

CARATTERISTICHE GEOTECNICHE DEI TERRENI

Strato	Stratigrafia		Spess.	Tipo di terreno	Parametri del terreno						r _{lim}	N _q	q _{b, max}	k _{compr}	k _{traz}
	da	a			γ	c'	φ'	c _u	α	a					
(-)	(m)	(m)	(m)		(kN/m ³)	(kPa)	(°)	(kPa)	(-)	(-)	(kPa)	(-)	(kPa)	(-)	(-)
1	0.00	14.00	14.00	TGC2	18	0	35				150		4300	0.6	0.5
2	14.00	22.50	8.50	MDL1	20	0	40				150		5800		
3	22.50	26.50	4.00	MDL2	19.5	0	33				150		5800		
4	26.50	35.00	8.50	MDL3	20	0		210	0.4		100				
5	35.00	100.00	65.00	MDL3	20	0		280	0.4		100				

Fattori di correlazione per la determinazione della resistenza caratteristica in funzione del numero di verticali indagate

Numero di verticali indagate	1	2	3	4	5	7	>= 10
ξ ₃	1.70	1.65	1.60	1.55	1.50	1.45	1.40
ξ ₄	1.70	1.55	1.48	1.42	1.34	1.28	1.21

n°2 verticali Peso del palo depurato W_{p, dep}

Lunghezza del palo (L _p)	30 (m)
Peso del palo depurato W _{p, dep}	196 (kN)
Peso palo alleggerito W _{p, all}	515 (kN)
Profondità punta palo:	33.1 (m)

Strato	Spess. Strati_palo	F _{SL, compr}	F _{SL, traz}	F _{SB}
(-)	(m)	ξ ₃ *γ _s	ξ ₃ *γ _s	ξ ₃ *γ _b
1	10.90	1.9	2.1	2.2
2	8.50			
3	4.00			
4	6.60			
5				

F_{SL, compr}: Fattore di sicurezza per resistenza laterale - compressione
F_{SL, traz}: Fattore di sicurezza per resistenza laterale - trazione
F_{SB}: Fattore di sicurezza per resistenza alla base

CAPACITA' PORTANTE CARATTERISTICA

Resistenza alla base:	R _b =	2853 (kN)
Resistenza laterale a compressione:	R _{s, compr} =	8485 (kN)
Resistenza laterale a trazione:	R _{s, traz} =	7441 (kN)
Resistenza totale a compressione:	R _t = R _b + R _{s, compr} =	11338 (kN)
Resistenza totale a trazione:	R _t = R _b + R _{s, traz} =	7441 (kN)

CAPACITA' PORTANTE DI PROGETTO

Approccio 2: (A1+M1+R3) §6.4.3.1 D.M. 14/01/2008

Resistenza alla base:	R _{b, c} =	1281 (kN)
Resistenza laterale a compressione:	R _{s, c} =	4472 (kN)
Resistenza totale a compressione:	R _{d, c} = R _{b, c} + R _{s, c} =	5557 (kN)

CAPACITA' PORTANTE DI PROGETTO A TRAZIONE

Approccio 2: (A1+M1+R3) §6.4.3.1 D.M. 14/01/2008

Resistenza totale a trazione:	R _{d, t} = R _{s, t} + W _p =	-4122 (kN)
-------------------------------	--	------------

VERIFICA A COMPRESSIONE

	N _{d, c} (kN)	R _{d, c} (kN)	FS (-)
SLU - (A1+M1+R3)	4521	5557	1.23
SLV - (EQK+M1+R3)	4354	5557	1.28

R_{d, c}/N_{d, c} ≥ 1

	N _c (kN)	R _{s, c} (kN)	FS (-)
SLE	3219	8485	2.64
SLD			-

R_{s, c}/N_c ≥ 1.25

VERIFICA A TRAZIONE

	N _{d, t} (kN)	R _{d, t} (kN)	FS (-)
SLU - (A1+M1+R3)			-
SLV - (EQK+M1+R3)	-571	-4122	7.22

R_{d, t}/N_{d, t} ≥ 1

VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	21 di 29

DIAGRAMMI CAPACITA' PORTANTE A FORZE ASSIALI DI COMPRESSIONE

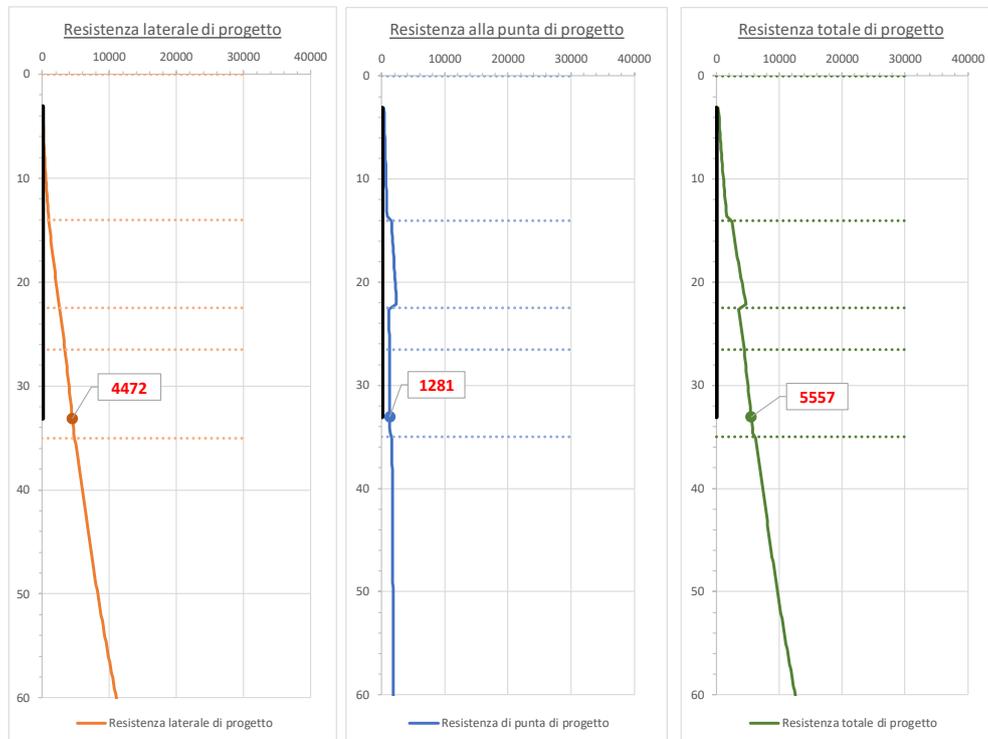
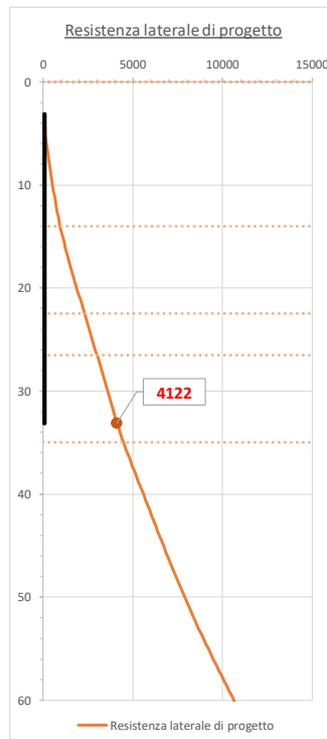


DIAGRAMMA CAPACITA' PORTANTE A FORZE ASSIALI DI TRAZIONE



CALCOLO DEI CEDIMENTI VERTICALI DEL PALO SINGOLO E DELLA PALIFICATA

CALCOLO DEL PALO SINGOLO E DELLA PALIFICATA

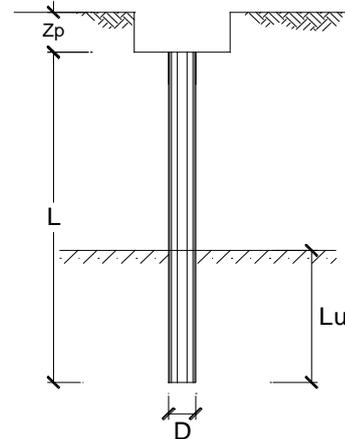
OPERA: SPALLA 1

DATI DI INPUT:

Diametro del Palo (D):
Carico sul palo (P):
Lunghezza del Palo (L):
Lunghezza Utile del Palo (Lu):
Peso del Palo (P_{palo}):
Carico base palo (P_{base}):
Modulo di Deformazione (E):
Numero di pali della Palificata (n):
Spaziatura dei pali (s)

Fine costr. SLE-QP	
1.20	(m)
2548	(kN)
24.0	(m)
24.0	(m)
159	(kN)
2708	(kN)
75	(MPa)
8	(-)
4.0	(m)

Esercizio SLE-RAR	
1.20	(m)
2962	(kN)
24.0	(m)
24.0	(m)
159	(kN)
3121	(kN)
75.0	(MPa)
8	(-)
4.0	(m)



CEDIMENTO DEL PALO SINGOLO:

$$\delta = \beta \cdot P / E \cdot L_{utile}$$

Coefficiente di forma

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

Cedimento del palo

$$\delta = \beta \cdot P / E \cdot L_{utile}$$

SLE-QP	
1.80	(-)
2.7	(mm)

SLE-RAR	
1.80	(-)
3.1	(mm)

$$\Delta\delta = 0.4 \text{ (mm)}$$

CEDIMENTO DELLA PALIFICATA:

$$\delta_p = R_s \cdot \delta = n \cdot R_g \cdot \delta$$

Coefficiente di Gruppo

$$R_g = 0,5 / R + 0,13 / R^2$$

$$R = (n \cdot s / L)^{0,5}$$

R =

SLE-QP	
1.155	
11	(mm)

SLE-RAR	
1.155	
13	(mm)

$$\Delta\delta_p = 2 \text{ (mm)}$$

CALCOLO DEL PALO SINGOLO E DELLA PALIFICATA

OPERA: SPALLA 2

DATI DI INPUT:

Diametro del Palo (D):

Carico sul palo (P):

Lunghezza del Palo (L):

Lunghezza Utile del Palo (Lu):

Peso del Palo (P_{palo}):

Carico base palo (P_{base}):

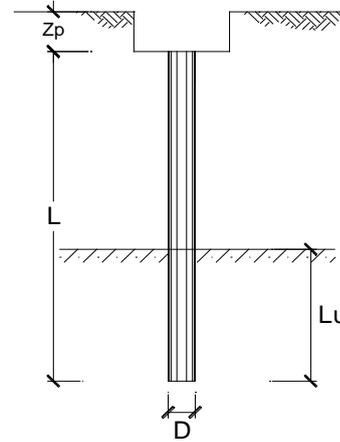
Modulo di Deformazione (E):

Numero di pali della Palificata (n):

Spaziatura dei pali (s)

Fine costr.	SLE-QP
1.20 (m)	1.20 (m)
2911 (kN)	3219 (kN)
30.0 (m)	30.0 (m)
30.0 (m)	30.0 (m)
196 (kN)	196 (kN)
3106 (kN)	3415 (kN)
75 (MPa)	75.0 (MPa)
8 (-)	8 (-)
4.0 (m)	4.0 (m)

Esercizio	SLE-RAR
1.20 (m)	1.20 (m)
3219 (kN)	3219 (kN)
30.0 (m)	30.0 (m)
30.0 (m)	30.0 (m)
196 (kN)	196 (kN)
3415 (kN)	3415 (kN)
75.0 (MPa)	75.0 (MPa)
8 (-)	8 (-)
4.0 (m)	4.0 (m)



CEDIMENTO DEL PALO SINGOLO:

$$\delta = \beta * P / E * L_{utile}$$

Coefficiente di forma

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

Cedimento del palo

$$\delta = \beta * P / E * L_{utile}$$

SLE-QP
1.90 (-)
2.6 (mm)

SLE-RAR
1.90 (-)
2.9 (mm)

$$\Delta\delta = 0.3 \text{ (mm)}$$

CEDIMENTO DELLA PALIFICATA:

$$\delta_p = R_s * \delta = n * R_g * \delta$$

Coefficiente di Gruppo

$$R_g = 0,5 / R + 0,13 / R^2$$

$$R = (n * s / L)^{0,5}$$

$$R =$$

SLE-QP
1.033
13 (mm)

SLE-RAR
1.033
14 (mm)

$$\Delta\delta_p = 1 \text{ (mm)}$$

8.2 CALCOLO DEL CARICO LIMITE ORIZZONTALE DEL PALO SINGOLO

Hp. Broms	γ_R	1.3	Resistenza globale
A1+MI+R3	ξ_3	1.65	Verticali di indagine
	η	0.8	Efficienza palificata

Opera: SPALLA 1

Stratigrafia da testa palo

Unità	Nome	Tipo	γ	c'	φ'	K_p	C_U
			kN/mc	kPa	°	-	kPa
1	TGC2	Incoerente	18		35	3.69	
2	MDL1	Incoerente	20		40	4.60	
3	MDL2	Incoerente	19,5		33	3.39	
4	MDL3	Coesivo	20			1.00	210
5	MDL3	Coesivo	20			1.00	280
6		Coesivo				1.00	
7		Coesivo				1.00	
8		Incoerente				1.00	

d_{palo}	1.2	m
L_{palo}	30	m
$Z_{testa\ palo}$	3.1	m
Z_w	5.8	m
$\gamma_{Rinterro}$	18	kN/mc
q	55.8	kPa

Per Broms modificato: possibilità di tener conto di un sovraccarico di monte

M_{Rd}	7110	kNm
T_{Ed}	1476	kN

Stratigrafia da testa palo

Unità	Nome	Z_{ef}	spessore	s_v	u	s'_v	p
		m	m	kPa	kPa	kPa	kN/m
1	TGC2	0	10.9	55.8	0	55.8	741
		1.8		88.2	0	88.2	1172
		1.8		88.2	0	88.2	1172
		10.9		252	51	201	2670
2	MDL1	10.9	8.5	252	51	201	3328
		19.4		422	136	286	4735
3	MDL2	19.4	4	422	136	286	3493
		23.4		500	176	324	3957
4	MDL3	23.4	8.5	500	176	324	2268
		31.9		670	261	409	2268
5	MDL3	31.9	20	670	261	409	3024
		51.9		1070	461	609	3024
6	0	51.9		1070	461	609	0
		51.9		1070	461	609	0
7	0	51.9		1070	461	609	0
		51.9		1070	461	609	0
8	0	51.9		1070	461	609	2192
		51.9		1070	461	609	2192

Meccanismo	T_{MAX}	M_{MAX}	a(*)	f(**)
	kN	kNm	m	m
Palo Corto	84386	1369058	-	-
Palo intermedio	28359	218113	19.88	-
Palo lungo	5648	7110	-	4.44

(*) a = profondità punto di rotazione

(**) f = profondità formazione seconda cerniera plastica

Resistenza di progetto	$T_{Rk,s}$ [kN]	5648	Resistenza caratteristica palo singolo
	$T_{Rd,s}$ [kN]	2633	Resistenza di progetto palo singolo
	$T_{Rd,g}$ [kN]	2107	Resistenza di progetto palificata

Verifica	T_{Ed} [kN]	1476	OK
	T_{Rd} [kN]	2107	
	FS	1.43	

ITINERARIO NAPOLI – BARI
RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO
II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO
1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE
PROGETTO ESECUTIVO

VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	25 di 29

Hp. Broms	γ_R	1.3	Resistenza globale
A1+M1+R3	ξ_3	1.65	Verticali di indagine
	η	0.8	Efficienza palificata

Opera: SPALLA 1

Stratigrafia da testa palo

Unità	Nome	Tipo	γ	c'	φ'	K_p	C_u
			kN/mc	kPa	°	-	kPa
1	TGC2	Incoerente	18		35	3.69	
2	MDL1	Incoerente	20		40	4.60	
3	MDL2	Incoerente	19.5		33	3.39	
4	MDL3	Coesivo	20			1.00	210
5	MDL3	Coesivo	20			1.00	280
6		Coesivo				1.00	
7		Coesivo				1.00	
8		Incoerente				1.00	

d_{palo}	1.2	m
L_{palo}	24	m
$Z_{testa\ palo}$	3.1	m
Z_w	5.8	m
$\gamma_{Rinterro}$	18	kN/mc
q	55.8	kPa

Per Broms modificato: possibilità di tener conto di un sovraccarico di monte

M_{Ra}	6041	kNm
T_{Rd}	1096	kN

Stratigrafia da testa palo

Unità	Nome	Z_{ef}	spessore	s_v	u	s'_v	p
		m	m	kPa	kPa	kPa	kN/m
1	TGC2	0	9.9	55.8	0	55.8	741
		1.8		88.2	0	88.2	1172
		1.8		88.2	0	88.2	1172
		9.9		234	41	193	2564
2	MDL1	9.9	9.5	234	41	193	3195
		19.4		424	136	288	4768
3	MDL2	19.4	4	424	136	288	3517
		23.4		502	176	326	3981
4	MDL3	23.4	8.5	502	176	326	2268
		31.9		672	261	411	2268
5	MDL3	31.9	20	672	261	411	3024
		51.9		1072	461	611	3024
6	0	51.9		1072	461	611	0
		51.9		1072	461	611	0
7	0	51.9		1072	461	611	0
		51.9		1072	461	611	0
8	0	51.9		1072	461	611	2200
		51.9		1072	461	611	2200

Meccanismo	T_{MAX}	M_{MAX}	a(*)	f(**)
	kN	kNm	m	m
Palo Corto	71715	1014896	-	-
Palo intermedio	22637	147969	17.57	-
Palo lungo	5135	6041	-	4.15

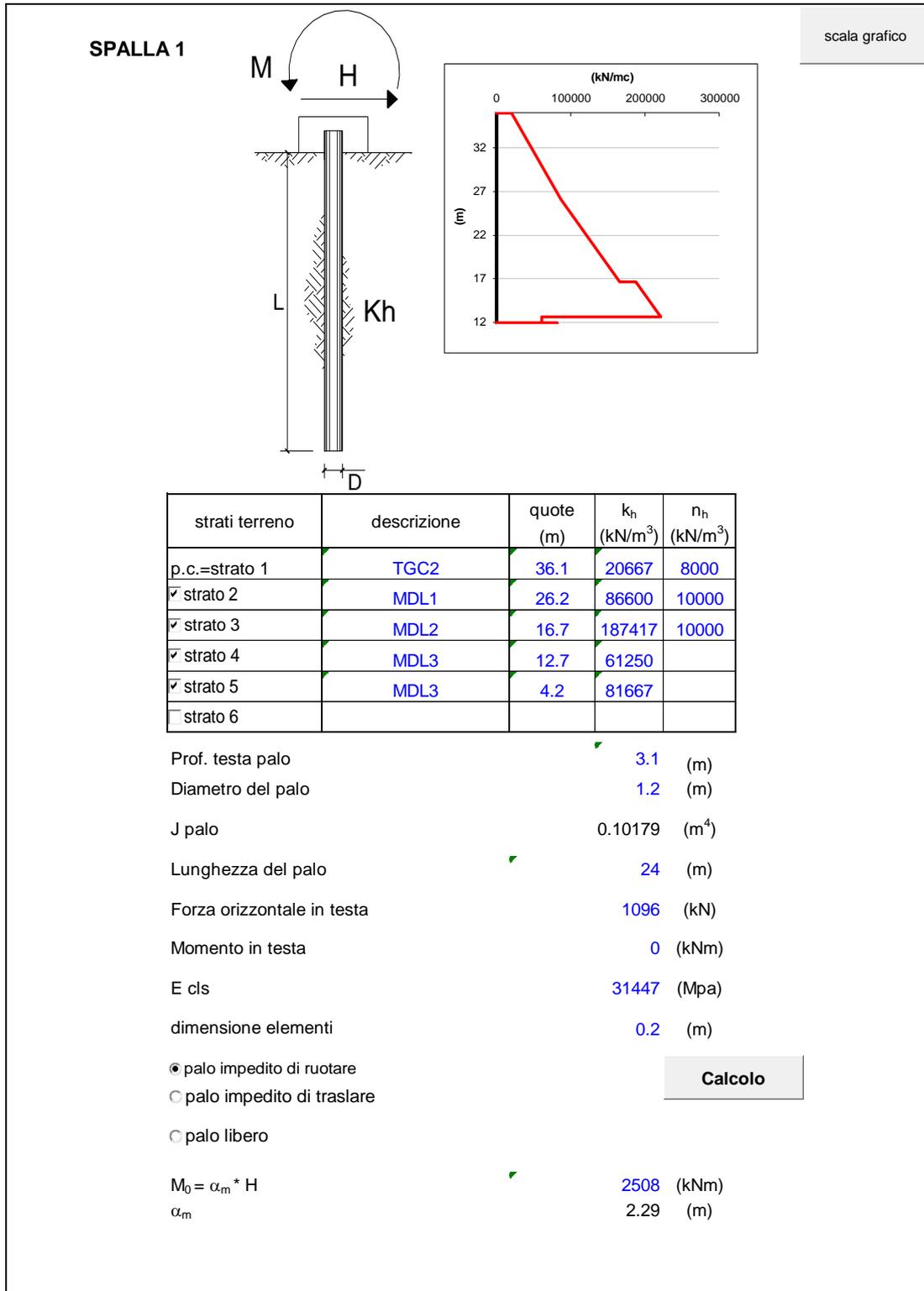
(*) a = profondità punto di rotazione

(**) f = profondità formazione seconda cerniera plastica

Resistenza di progetto	$T_{Rk,s}$ [kN]	5135	Resistenza caratteristica palo singolo
	$T_{Rd,s}$ [kN]	2394	Resistenza di progetto palo singolo
	$T_{Rd,e}$ [kN]	1915	Resistenza di progetto palificata

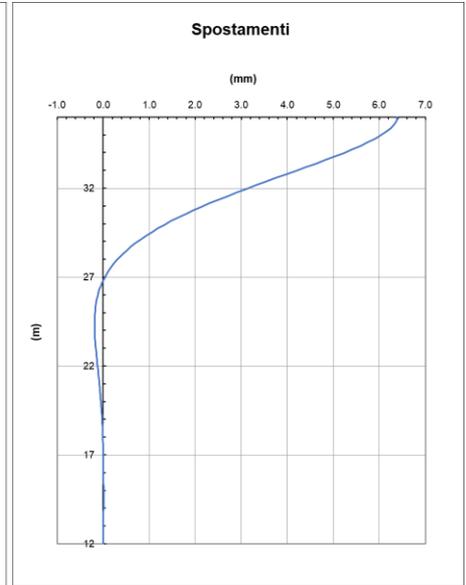
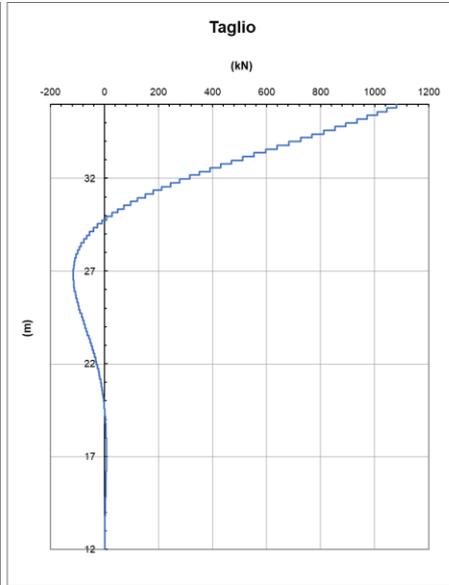
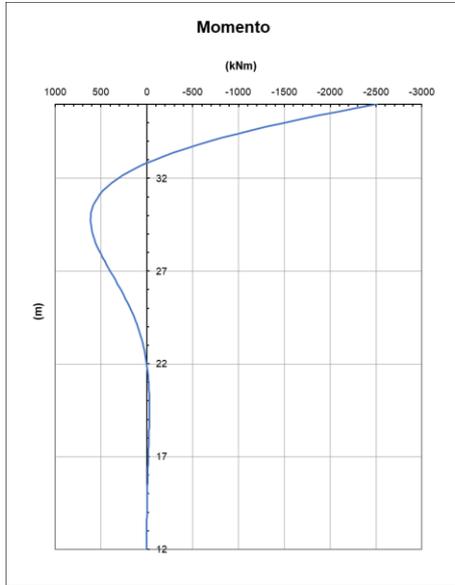
Verifica	T_{Ed} [kN]	1096	OK
	T_{Rd} [kN]	1915	
	FS	1.75	

8.3 CALCOLO DELLE SOLLECITAZIONI AGENTI LUNGO IL FUSTO DEL PALO

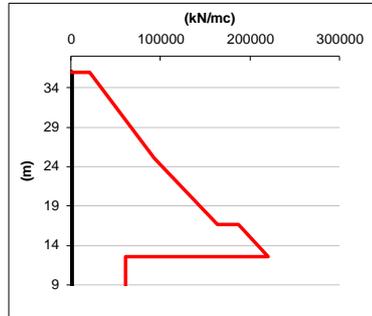
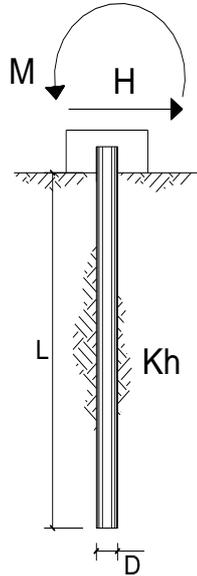


**VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni**

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	27 di 29



SPALLA 2



scala grafico

strati terreno	descrizione	quote (m)	k_h (kN/m ³)	n_h (kN/m ³)
p.c.=strato 1	TGC2	36.1	20667	8000
✓ strato 2	MDL1	25.2	93200	10000
✓ strato 3	MDL2	16.7	187333	10000
✓ strato 4	MDL3	12.7	61250	
✓ strato 5	MDL3	4.2	81667	
strato 6				

Prof. testa palo ✓ 3.1 (m)

Diametro del palo 1.2 (m)

J palo 0.10179 (m⁴)

Lunghezza del palo ✓ 30 (m)

Forza orizzontale in testa 1476 (kN)

Momento in testa 0 (kNm)

E cls 31447 (Mpa)

dimensione elementi 0.2 (m)

- palo impedito di ruotare
- palo impedito di traslare
- palo libero

Calcolo

$M_0 = \alpha_m \cdot H$ ✓ 3377 (kNm)

α_m 2.29 (m)

**ITINERARIO NAPOLI – BARI
RADDOPPIO TRATTA CANCELLO-BENEVENTO
II LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – VITULANO
1° LOTTO FUNZIONALE FRASSO TELESINO – TELESE
PROGETTO ESECUTIVO**

**VI03 – Relazione geotecnica di calcolo delle
fondazioni**

COMMESSA	LOTTO	CODIFICA	DOCUMENTO	REV.	FOGLIO
IF26	12 E ZZ	CL	VI0303002	B	29 di 29

