

**REGIONE PUGLIA****PROVINCIA DI BRINDISI****COMUNE DI BRINDISI**

Denominazione impianto:

**MASSERIA MOINA**

Ubicazione:

Comune di Brindisi (BR)  
Località "Masseria Moina"

Foglio: 152/159/160

Particelle: varie

**PROGETTO DEFINITIVO**

per la realizzazione di un impianto agrovoltaitco da ubicare in agro  
del comune di Brindisi (BR) in località "Masseria Moina",  
potenza nominale pari a 22,4802 MW in DC e potenza in immissione pari a 22 MW AC,  
e delle relative opere di connessione alla RTN ricadenti nello stesso comune.

PROPONENTE

**BRINDISI ENERGIA6 S.R.L.**Corso Libertà n.17, Vercelli (VC) 13100  
P.IVA 02728480027  
PEC: brindisienergia6@legalmail.it**Codice Autorizzazione Unica PGEWYD7**

ELABORATO

Tav. n°

**RELAZIONE GEOTECNICA**

Scala

Aggiornamenti	Numero	Data	Motivo	Eseguito	Verificato	Approvato
Rev 0	Giugno 2022	Istanza per l'avvio del procedimento di rilascio del provvedimento di VIA nell'ambito del Provvedimento Unico in materia Ambientale ai sensi dell'art.27 del D.Lgs.152/2006 e ss.mm.ii.				

PROGETTAZIONE

Dott. Ing. ANTONIO ALFREDO AVALLONE  
Contrada Lama n.18 - 75012 Bernalda (MT)  
Ordine degli Ingegneri di Matera n. 924  
PEC: grmgroupsrl@pec.it  
Cell: 339 796 8183

Spazio riservato agli Enti



IL TECNICO

Dott. Ing. Donato Forgione  
Via Raiale n. 110/Bis – 65128 PESCARA (PE)  
Ordine degli Ingegneri di Pescara n.1814  
Pec: donato.forgione@ingpec.eu  
Cell: 346 1042487



## **Normative di riferimento**

- Legge nr. 1086 del 05/11/1971.

Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.

- Legge nr. 64 del 02/02/1974.

Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.

- D.M. LL.PP. del 11/03/1988.

Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

- D.M. LL.PP. del 14/02/1992.

Norme tecniche per l'esecuzione delle opere in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche.

- D.M. 9 Gennaio 1996

Norme Tecniche per il calcolo, l' esecuzione ed il collaudo delle strutture in cemento armato normale e precompresso e per le strutture metalliche

- D.M. 16 Gennaio 1996

Norme Tecniche relative ai 'Criteri generali per la verifica di sicurezza delle costruzioni e dei carichi e sovraccarichi'

- D.M. 16 Gennaio 1996

Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche

- Circolare Ministero LL.PP. 15 Ottobre 1996 N. 252 AA.GG./S.T.C.

Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche di cui al D.M. 9 Gennaio 1996

- Circolare Ministero LL.PP. 10 Aprile 1997 N. 65/AA.GG.

Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le costruzioni in zone sismiche di cui al D.M. 16 Gennaio 1996

- Norme Tecniche per le Costruzioni 2018 (D.M. 17 Gennaio 2018)

## Richiami teorici

### Determinazione della capacità portante

Il carico verticale che grava sul palo va confrontato con il valore di calcolo della resistenza verticale del palo stesso. Il problema che si pone, quindi, è quello di determinare la capacità portante del palo. Determinata la capacità portante, la resistenza di calcolo verticale del palo si ottiene applicando degli opportuni coefficienti di sicurezza.

La capacità portante di un palo viene valutata come somma di due contributi: portanza di base (o di punta) e portanza per attrito laterale lungo il fusto. Cioè si assume valida l'espressione:

$$Q_T = Q_P + Q_L - W_P$$

dove:

$Q_T$  Portanza totale del palo;

$Q_P$  Portanza di base del palo;

$Q_L$  Portanza per attrito laterale del palo;

$W_P$  Peso proprio del palo.

Le due componenti  $Q_P$  e  $Q_L$  sono calcolate in modo indipendente fra loro. Risulta molto difficoltoso, tranne che in poche situazioni, stabilire quanta parte del carico viene assorbita per attrito laterale e quanta per resistenza alla base.

Nel caso di pali soggetti a trazione la resistenza allo sfilamento vale:

$$Q_T = Q_L + W_P$$

Dalla capacità portante del palo si ricava il carico ammissibile del palo  $Q_A$  applicando degli opportuni coefficienti di sicurezza rispettivamente  $\gamma_b$  e  $\gamma_s$ .

I coefficienti  $\gamma_b$  e  $\gamma_s$  rappresentano rispettivamente i valori del coefficiente di sicurezza per la portanza di punta e quello per la portanza laterale.

Quindi nel caso di pali compressi abbiamo la seguente relazione:

$$Q_A = Q_P/\gamma_b + Q_L/\gamma_s - W_P$$

Nel caso invece di pali soggetti a sforzi di trazione abbiamo la seguente relazione:

$$Q_A = Q_L/\gamma_s + W_P$$

### *Capacità portante di punta*

In generale la capacità portante di punta viene calcolata tramite l'espressione:

$$Q_P = A_P (c N_c + q_b N_q)$$

dove  $A_P$  è l'area portante efficace della punta del palo,  $c$  è la coesione,  $q_b$  è la pressione del terreno alla quota della punta del palo ed i coefficienti  $N_c$  e  $N_q$  sono i coefficienti delle formule della capacità portante corretti per tener conto degli effetti di profondità.

$N_c$  ed  $N_q$  dipendono sia dalla geometria del palo che dalle caratteristiche del terreno angolo di attrito e coesione ( $\phi$  e  $c$ ).

In letteratura è possibile trovare diverse formule per il calcolo dei valori di  $N_c$  ed  $N_q$ .

Per pali in argilla in condizioni non drenate ( $\phi=0$ ,  $c=c_u$ ) si assume in genere per  $N_c$  il valore proposto da Skempton pari a 9 (valore in corrispondenza della punta del palo) mentre  $N_q=1$ . Diversi autori hanno proposto altri valori per il fattore  $N_c$  ma in generale le variazioni sono abbastanza contenute.

Diverso è il caso del fattore  $N_q$  per il quale diversi autori propongono dei valori spesso molto discordanti fra di loro.

In particolare da prove effettuati su pali realizzati in terreni non coesivi, si vede che la variazione della resistenza alla punta non cresce in modo lineare con la profondità, ma raggiunto un certo valore essa si mantiene pressoché costante. Questo fenomeno è stato spiegato da Vesic mettendo in conto un <<effetto arco>> che si manifesta nei dintorni del palo.

Un modo semplice per tener conto del fatto che la resistenza alla punta non può crescere indefinitamente è quello di considerare il diagramma delle pressioni verticali in corrispondenza del palo opportunamente modificato.

In particolare si assume che la pressione verticale  $\sigma_v$  cresca linearmente (pressione geostatica) fino ad una certa profondità  $z_c$  ( $\sigma_v = \sigma_c$ ); superata tale profondità il valore della pressione verticale si mantiene costante e pari a  $\sigma_c$ : in pratica si assume un diagramma bilatero per l'andamento della pressione verticale in corrispondenza del palo.

Il valore di  $z_c$  (detta anche profondità critica) dipende dal diametro del palo,  $D$ , dalla tecnologia di realizzazione (pallo infisso o trivellato) dall'angolo di attrito del terreno  $\phi$ .

Nella determinazione di  $z_c$  il valore di  $\phi$  da considerare è funzione del valore dell'angolo di attrito prima dell'installazione del palo,  $\phi'$ , secondo le seguenti relazioni:

Per pali infissi  $\phi = 3/4 \phi' + 10$

Per pali trivellati  $\phi = \phi' - 3$

A parità di diametro influenza il grado di addensamento del terreno (densità relativa  $D_r$ ) e la resistenza alla punta cresce con il crescere della densità.

Nella sezione successiva descriveremo le relazioni per la determinazione di  $N_c$  ed  $N_q$ .

### *Capacità portante per attrito laterale*

La portanza laterale è data dall'integrale esteso a tutta la superficie laterale del palo delle tensioni tangenziali palo-terreno in condizioni limiti:

$$Q_L = \text{Int}(\tau_a) dS$$

dove  $\tau_a$  è dato dalla nota relazione di Coulomb:

$$\tau_a = c_a + \sigma_h \tan \delta$$

dove  $c_a$  è l'adesione palo-terreno,  $\delta$  è l'angolo di attrito palo-terreno, e  $\sigma_h$  è la tensione orizzontale alla generica profondità  $z$ . La tensione orizzontale  $\sigma_h$  è legata alla pressione verticale  $\sigma_v$  tramite il coefficiente di spinta  $K_s$

$$\sigma_h = K_s \sigma_v$$

Indicando con  $C$  il perimetro e con  $L$  la lunghezza del palo abbiamo:

$$\text{Int}^L(C(c_a + K_s \sigma_v \tan \delta) dz)$$

### Analisi del palo soggetto a forze orizzontali (Portanza trasversale)

La resistenza limite laterale di un palo è determinata dal minimo valore fra il carico orizzontale necessario per produrre il collasso del terreno lungo il fusto del palo ed il carico orizzontale necessario per produrre la plasticizzazione del palo. Il primo meccanismo (plasticizzazione del terreno) si verifica nel caso di pali molto rigidi in terreni poco resistenti (meccanismo di palo corto) mentre il secondo meccanismo si verifica nel caso di pali aventi rigidezze non eccessive rispetto al terreno di infissione (meccanismo di palo lungo o intermedio). Nel modello di terreno alla Winkler il terreno viene schematizzato come una serie di molle elastiche indipendenti fra di loro. Le molle che schematizzano il terreno vengono caratterizzate tramite una costante di rigidezza elastica,  $K_h$ , espressa in  $\text{Kg}/\text{cm}^2/\text{cm}$  che rappresenta la pressione (in  $\text{Kg}/\text{cm}^2$ ) che bisogna applicare per ottenere lo spostamento di 1 cm. La determinazione di questa costante può essere fatta o tramite prove di carico su piastra o mediante metodi analitici (convenzionali). La variazione della costante di Winkler con la profondità dipende dal tipo di terreno in cui il palo è immerso. Ad esempio nel caso di terreni coesivi in condizioni non drenate  $K_h$  assume un valore costante con la profondità mentre nel caso di terreni incoerenti la variazione di  $K_h$  è di tipo lineare (crescente con la profondità). In generale l'espressione di  $K_h$  assume una forma binomia del tipo:

$$K_h(z) = A + B z^n$$

Per l'analisi di pali caricati trasversalmente si utilizza il modello di Winkler. Il palo viene suddiviso in un determinato numero (100) di elementi tipo trave aventi area ed inerzia pari a quella della sezione trasversale del palo. In corrispondenza di ogni nodo di separazione fra i vari elementi viene inserita una molla orizzontale di opportuna rigidezza che schematizza il terreno. Il comportamento delle molle che schematizzano il terreno non è infinitamente elastico ma è di tipo elastoplastico. La singola molla reagisce fino ad un valore limite di spostamento o di reazione; una volta che è stato superato tale limite la molla non offre ulteriori incrementi di resistenza (diagramma tipo elastoplastico perfetto). Indicando con  $d_{ye}$  la lunghezza del tratto di influenza della molla, con  $D$  il diametro del palo la molla avrà una rigidezza pari a:

$$K_m = d_{ye} / D \cdot K_k$$

La resistenza limite del terreno rappresenta il valore limite di resistenza che il terreno può esplicare quando il palo è soggetto ad un carico orizzontale. La resistenza limite  $P_u = P_u(z)$  dipende dalle caratteristiche del terreno e dalla geometria del palo. In terreni puramente coesivi ( $c=c_u$ ,  $\phi=0$ ) la resistenza cresce dal valore 0 in sommità fino ad un valore limite in corrispondenza di una profondità pari a circa 3 diametri. Il valore limite in tal caso è variabile fra 8 e 12 cu. Nel caso di terreni dotati di attrito e coesione la resistenza limite ad una generica profondità  $z$  è rappresentata dalla relazione (Brinch Hansen):

$$P_u = q \cdot K_{pq} + c \cdot K_{pc}$$

dove:

$D$  diametro del palo

$q$  pressione geostatica alla profondità  $z$

$c$  coesione alla profondità  $z$

$K_{pq}$ ,  $K_{pc}$  coefficienti funzione dell'angolo di attrito del terreno  $\phi$  e del rapporto  $z/D$ .

Broms ha eseguito l'analisi considerando il caso sia di palo vincolato in testa che di palo libero immerso in un mezzo omogeneo. Nel caso di terreni coesivi Broms assume in questo caso un diagramma di resistenza nullo fino ad una profondità pari a  $1,5D$  e poi valore costante pari a  $9c_u D$ .

Nel caso di terreni incoerenti Broms assume che la resistenza laterale sia variabile con la profondità dal valore 0 (in testa) fino al valore  $3\sigma_v K_p D$  (alla base) essendo  $K_p$  il coefficiente di resistenza passiva espresso da  $K_p = \tan^2(45^\circ + \phi/2)$ .

### Calcolo dei sedimenti verticali dei pali

Il calcolo dei sedimenti viene condotto con il metodo degli elementi finiti.

Determinata la portanza laterale e di punta del palo lo stesso viene discretizzato in  $n$  elementi tipo trave aventi area ed inerzia corrispondenti alla sezione trasversale del palo e lunghezza pari ad  $l_e$ . Vengono disposte, inoltre, lungo il fusto del palo una serie di molle (una per ogni elemento), coassiali al palo stesso, aventi rigidezza opportuna. Una ulteriore molla viene disposta alla base del palo. Le suddette molle hanno un comportamento elastoplastico. In particolare le molle lungo il fusto saranno in grado di reagire linearmente fino a quando la pressione in corrispondenza di esse non raggiunge il valore limite dell'aderenza palo terreno. Una volta raggiunto tale valore le molle non saranno più in grado di fornire ulteriore resistenza. La molla posta alla base del palo avrà invece una resistenza limite pari alla portanza di punta del palo stesso.

Per la determinazione delle rigidezze delle molle si assume uno spostamento di riferimento pari a  $\Delta Y = 0.500$ .

La rigidezza della generica molla, posta a profondità  $z$  rispetto al piano campagna sarà data da

$$R_I = \frac{(c_a + \sigma_h K_s t g \delta) \pi D l_e}{\Delta Y}$$

In questa espressione  $c_a$  è l'aderenza palo terreno,  $\sigma_h$  è la pressione orizzontale alla profondità  $z$ ,  $\delta$  è l'angolo d'attrito palo terreno,  $K_s$  è il coefficiente di spinta e  $D$  è il diametro del palo.

Indicando con  $Q_p$  la portanza alla punta del palo, la rigidezza della molla posta alla base dello stesso è data da:

$$R_p = \frac{Q_p}{\Delta Y}$$

Il processo di soluzione è, naturalmente, di tipo iterativo: a partire da un carico iniziale  $\Delta\delta$  si determinano gli spostamenti assiali e quindi le reazioni delle molle. La reazione della molla dovrà essere corretta per tener conto di eventuali plasticizzazioni rispettando le equazioni di equilibrio per ogni passo di carico. Il carico iniziale verrà allora incrementato di un passo opportuno  $\Delta N$  e si ripeterà il procedimento. Il processo iterativo termina quando tutte le molle risultano plasticizzate.

## Dati

### Geometria della fondazione

**L'impianto fotovoltaico vede l'installazione di sistemi ad inseguitore solare mono assiale "Tracker" con colonne di supporto ad "Omega" in acciaio di dimensioni min. 15cm. Le colonne saranno infisse nel terreno per una lunghezza non inferiore a 2,50m.**

## Dati

### Geometria della fondazione

#### *Simbologia adottata*

Descr	Descrizione del palo
Frm	Forma del palo ((C)=Costante, (R)=Rastremato)
X	Ascissa del baricentro del palo espressa in [m]
Y	Ordinata del baricentro del palo espressa in [m]
D	Diametro del palo espresso in [cm]
L	Lunghezza del palo espresso in [m]

Descr	Frm	X [m]	Y [m]	D [m]	L [m]
Palo	(C)	0,00	0,00	15,00	2,50

### Materiali palo

#### *Acciaio*

Tipo	S275
Tensione caratteristica di snervamento	2804,17
Modulo elastico	2100000,00

[kg/cmq] [kg/cmq]

### Coefficienti di sicurezza sui materiali

Coefficiente di sicurezza acciaio	1.15
Coefficiente di sicurezza sezione	1.00

### Caratteristiche pali

Pali in acciaio  
 Armatura con ferri longitudinali e staffe  
 Vincolo in testa di tipo CERNIERA  
 Tipo di palo INFISSO  
 Contributo sia della portanza laterale sia della portanza di punta

### Descrizione terreni e falda

#### *Simbologia adottata*

Descrizione	Descrizione terreno
-------------	---------------------

$\gamma$	Peso di volume del terreno espresso in [kg/mc]
$\gamma_{sat}$	Peso di volume satura del terreno espresso in [kg/mc]
$\phi$	Angolo di attrito interno del terreno espresso in gradi
$\delta$	Angolo di attrito palo-terreno espresso in gradi
$c$	Coesione del terreno espresso in [kg/cmq]
$c_a$	Adesione del terreno espresso in [kg/cmq]
$\phi_{min}, \phi_{med}$	Angolo di attrito interno del terreno minimo e medio espresso in gradi
$\delta_{min}, \delta_{med}$	Angolo di attrito palo-terreno minimo e medio espresso in gradi
$c_{min}, c_{med}$	Coesione del terreno minima e media espresso in [kg/cmq]
$c_a_{min}, c_a_{med}$	Adesione del terreno minima e media espresso in [kg/cmq]

### Parametri caratteristici

Descrizione	$\gamma$ [kg/mc]	$\gamma_{sat}$ [kg/mc]	$\phi$ [°]	$\delta$ [°]	$c$ [kg/cmq]	$c_a$ [kg/cmq]
limi sabbiosi	1800,0	1850,0	30,00	20,00	0,007	0,005

### Parametri minimi

Descrizione	$\phi_{min}$ [°]	$\delta_{min}$ [°]	$c_{min}$ [kg/cmq]	$c_{a,min}$ [kg/cmq]
limi sabbiosi	30,00	20,00	0,005	0,003

### Parametri medi

Descrizione	$\phi_{med}$ [°]	$\delta_{med}$ [°]	$c_{med}$ [kg/cmq]	$c_{a,med}$ [kg/cmq]
limi sabbiosi	30,00	20,00	0,007	0,005

### Descrizione stratigrafia

#### Simbologia adottata

$N$	Identificativo strato
$Z_1$	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°1 espresso in [m]
$Z_2$	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°2 espresso in [m]
$Z_3$	Quota dello strato in corrispondenza del punto di sondaggio n°3 espresso in [m]
Terreno	Terreno dello strato
$K_w$	Costante di Winkler espresso in Kg/cm <sup>2</sup> /cm
$K_s$	Coefficiente di spinta
$\alpha$	Coefficiente di espansione laterale

n°	$Z_1$ [m]	$Z_2$ [m]	$Z_3$ [m]	Terreno	$K_w$ [kg/cmq/cm]	$K_s$	$\alpha$
1	-5,0	-5,0	-5,0	limi sabbiosi	3.00	0.50	1.00

### Normativa

#### N.T.C. 2018 - Approccio 1

#### Simbologia adottata

$\gamma_{sfav}$	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
$\gamma_{Gfav}$	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
$\gamma_{Qsfav}$	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni variabili
$\gamma_{Qfav}$	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni variabili
$\gamma_{tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
$\gamma_c'$	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
$\gamma_{cu}$	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
$\gamma_{qu}$	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo
$\gamma_\gamma$	Coefficiente parziale di riduzione della resistenza a compressione uniaxiale delle rocce

#### Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

Carichi	Effetto	Statici		Sismici	
		A1	A2	A1	A2
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{Gfav}$	1.00	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{Qsfav}$	1.30	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Qfav}$	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma_{Qsfav}$	1.50	1.30	1.00

#### Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri	Statici		Sismici	
	M1	M2	M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$	1.00	1.25	1.00
Coesione efficace	$\gamma_c'$	1.00	1.25	1.00

Parametri		Statici		Sismici	
		M1	M2	M1	M2
Resistenza non drenata	$\gamma_{cu}$	1.00	1.40	1.00	1.40
Resistenza a compressione uniaxiale	$\gamma_{qu}$	1.00	1.60	1.00	1.60
Peso dell'unità di volume	$\gamma_y$	1.00	1.00	1.00	1.00

## **PALI DI FONDAZIONE**

CARICHI VERTICALI. Coefficienti parziali  $\gamma_R$  per le verifiche dei pali

### **Pali infissi**

		R1	R2	R3
Punta	$\gamma_b$	1.00	1.45	1.15
Laterale compressione	$\gamma_s$	1.00	1.45	1.15
Totale compressione	$\gamma_t$	1.00	1.45	1.15
Laterale trazione	$\gamma_{st}$	1.00	1.60	1.25

CARICHI TRASVERSALI. Coefficienti parziali  $\gamma_T$  per le verifiche dei pali.

	R1	R2	R3
$\gamma_T$	1.00	1.60	1.30

Coefficienti di riduzione  $\xi$  per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagati 1       $\xi_3=1.70$      $\xi_4=1.70$

## **Condizioni di carico**

### *Simbologia e convenzioni di segno adottate*

Carichi verticali positivi verso il basso.

Carichi orizzontali positivi verso sinistra.

Momento positivo senso antiorario.

$fnd$  Indice della fondazione

$N_{TOT}$  Sforzo normale totale espresso in [kg]

$M_{YTOT}$  Momento in direzione Y espresso in [kgm]

$T_{TOT}$  Forza di taglio espresso in [kg]

### **Condizione n° 1 - Condizione n° 1 - PERMANENTE**

Fondazione	$N_{TOT}$ [kg]	$M_{YTOT}$ [kgm]	$T_{XTOT}$ [kg]
Palo	200,0	310,0	150,0

## **Descrizione combinazioni di carico**

### *Simbologia adottata*

$\gamma$  Coefficiente di partecipazione della condizione

$\psi$  Coefficiente di combinazione della condizione

### **Combinazione n° 1 - STR - A1-M1-R1**

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.30	1.00

### **Combinazione n° 2 - GEO - A2-M1-R2**

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.00	1.00

### **Combinazione n° 3 - SLER**

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.00	1.00

#### Combinazione n° 4 - SLEF

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.00	1.00

#### Combinazione n° 5 - SLEQ

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.00	1.00

#### Opzioni di calcolo

##### **Analisi in condizioni drenate**

###### *Verifica della portanza assiale*

Il metodo utilizzato per il calcolo della portanza verticale è: Vesic.

E' stato richiesto di correggere l'angolo di attrito in funzione del tipo di palo (Trivellato/Infisso).

L'andamento della pressione verticale  $\sigma_v$  con la profondità, per il calcolo della portanza di punta, è stata definita come: Pressione geostatica.

###### *Verifica della portanza trasversale*

Costante di Winkler orizzontale definita da STRATO

Criterio di rottura palo-terreno: Pressione limite (Pressione passiva con moltiplicatore = 3.00)

###### *Cedimento verticale in testa ai pali*

Per il calcolo dei cedimenti è stato utilizzato il metodo degli Elementi Finiti.

Spostamento limite attrito laterale: 0,50 [cm]

Spostamento limite punta: 1,00 [cm]

## Risultati

### Verifica della portanza assiale

#### *Simbologia adottata*

cmb	Identificativo della combinazione
Nc, Nq	Fattori di capacità portante
N'c = f(Nc, sc, dc)	
N'q = f(Nq, sq, dq)	
dove:	
sc, sq	Fattori di forma
dc, dq	Fattori di profondità
P <sub>l</sub> <sub>min</sub> , P <sub>l</sub> <sub>med</sub>	Portanza laterale minima e media espressa in [kg]
P <sub>p</sub> <sub>min</sub> , P <sub>p</sub> <sub>med</sub>	Portanza di punta minima e media espressa in [kg]
Pd	Portanza di progetto espresso in [kg]
N	Scarico verticale in testa al palo espresso in [kg]
$\eta$	Coeff. di sicurezza per carichi verticali

cmb	Nc	Nq	N'c	N'q
1	46.12	33.30	127.42	28.48
2	46.12	33.30	127.42	28.48

cmb	P <sub>l</sub> <sub>med</sub> [kg]	P <sub>p</sub> <sub>med</sub> [kg]	P <sub>l</sub> <sub>min</sub> [kg]	P <sub>p</sub> <sub>min</sub> [kg]	W <sub>p</sub> [kg]	Pd [kg]	N [kg]	$\eta$
1	677	2422	653	2377	84	1698	260	6.532
2	677	2422	653	2377	84	1145	200	5.725

### Verifica della portanza trasversale

#### *Simbologia adottata*

cmb	Identificativo della combinazione
Tu	Taglio resistente ultimo in testa al palo, espresso in [kg]
Tx	Taglio agente in testa al palo, espresso in [kg]
$\eta$ =Tu/Tx	Coeff. di sicurezza per carichi orizzontali

cmb	Tu [kg]	T [kg]	$\eta$
1	770	195	3,948
2	770	150	5,133

### Cedimento verticale in testa ai pali

#### *Simbologia adottata*

cmb	Identificativo della combinazione
w	Cedimento in testa al palo, espresso in [cm]
u	Spostamento orizzontale in testa al palo, espresso in [cm]

cmb	w [cm]	u [cm]
1	0,0748	0,2806
2	0,0575	0,2004
3	0,0575	0,2004
4	0,0575	0,2004
5	0,0575	0,2004

### Spostamenti e pressioni in esercizio

#### *Simbologia adottata*

Nr.	Identificativo sezione palo
Y	ordinata palo espresso in [cm]
Ue	spostamento in esercizio espresso in [cm]
Pe	pressione in esercizio espresso in [kg/cm <sup>2</sup> ]

### Combinazione n° 1

n°	Y [m]	Ue [cm]	Pe [kg/cm <sup>2</sup> ]	n°	Y [m]	Ue [cm]	Pe [kg/cm <sup>2</sup> ]	n°	Y [m]	Ue [cm]	Pe [kg/cm <sup>2</sup> ]
1	0,00	0,2806	0,000	2	0,03	0,2732	0,040	3	0,05	0,2659	0,081
4	0,08	0,2586	0,121	5	0,10	0,2515	0,162	6	0,13	0,2444	0,202

















### *Simbologia adottata*

N Carico sul palo espresso in [kg]  
u Cedimento del palo espresso in [cm]

n°	N [kg]	u [cm]									
1	196	0,282	2	196	0,282	3	198	0,287	4	216	0,321
5	337	0,614	6	684	2,404	7	685	2,412	8	686	2,417
9	690	2,451	10	718	2,725	11	719	2,730	12	719	2,732
13	721	2,751	14	735	2,902	15	735	2,905	16	736	2,906
17	737	2,919	18	746	3,020	19	746	3,022	20	746	3,023
21	747	3,032	22	753	3,103	23	753	3,105	24	753	3,106
25	754	3,113	26	758	3,166	27	758	3,168	28	758	3,168
29	759	3,174	30	762	3,215	31	762	3,216	32	762	3,216
33	763	3,220	34	765	3,250	35	765	3,251	36	765	3,251
37	765	3,254	38	767	3,275	39	767	3,275	40	767	3,275
41	767	3,277	42	768	3,290	43	768	3,290	44	768	3,290
45	768	3,292	46	769	3,301	47	769	3,301	48	769	3,301
49	769	3,302	50	770	3,309	51	770	3,309	52	770	3,309
53	770	3,310	54	770	3,310	55	770	3,310	56	770	3,310
57	770	3,310	58	770	3,310	59	770	3,310	60	770	3,310
61	770	3,310	62	770	3,310	63	770	3,311	64	770	3,311
65	770	3,311	66	770	3,311	67	770	3,311	68	770	3,311
69	770	3,311	70	770	3,311	71	770	3,311	72	770	3,311
73	770	3,311	74	770	3,311	75			76		

### Verifica armature pali

#### *Simbologia adottata*

Y ordinata della sezione a partire dalla testa positiva verso il basso espresso in [m]  
CS coefficiente di sicurezza  
M momento agente, espresso in [kgm]  
N sforzo normale agente, espresso in [kg]  
Mu momento ultimo, espresso in [kgm]  
Nu sforzo normale ultimo, espresso in [kg]  
T taglio agente, espresso in [kg]  
V<sub>Rcd</sub> resistenza di calcolo a taglio-compressione, espresso in [kg]  
V<sub>Rsd</sub> resistenza di calcolo a taglio-trazione, espresso in [kg]  
V<sub>Rd</sub> taglio resistente, espresso in [kg]

### *Verifiche a presso-flessione*

#### Combinazione n° 1

Y [m]	M <sub>u</sub> [kgm]	N <sub>u</sub> [kg]	T <sub>u</sub> [kg]	CS
0,00	2000	0	60443	4,96
0,03	2000	0	60443	4,90
0,05	2000	0	60443	4,85
0,08	2000	0	60443	4,79
0,10	2000	0	60443	4,74
0,13	2000	0	60443	4,69
0,15	2000	0	60443	4,64
0,18	2000	0	60443	4,60
0,20	2000	0	60443	4,56
0,23	2000	0	60443	4,52
0,25	2000	0	60443	4,49
0,28	2000	0	60443	4,46
0,30	2000	0	60443	4,44
0,33	2000	0	60443	4,42
0,35	2000	0	60443	4,41
0,38	2000	0	60443	4,40
0,40	2000	0	60443	4,39
0,43	2000	0	60443	4,39
0,45	2000	0	60443	4,40
0,48	2000	0	60443	4,41
0,50	2000	0	60443	4,42
0,53	2000	0	60443	4,44
0,55	2000	0	60443	4,46
0,58	2000	0	60443	4,49
0,60	2000	0	60443	4,52
0,63	2000	0	60443	4,56
0,65	2000	0	60443	4,59

<b>Y</b> [m]	<b>M<sub>u</sub></b> [kgm]	<b>N<sub>u</sub></b> [kg]	<b>T<sub>u</sub></b> [kg]	<b>CS</b>
0,68	2000	0	60443	4,64
0,70	2000	0	60443	4,68
0,73	2000	0	60443	4,74
0,75	2000	0	60443	4,79
0,78	2000	0	60443	4,85
0,80	2000	0	60443	4,92
0,83	2000	0	60443	4,99
0,85	2000	0	60443	5,06
0,88	2000	0	60443	5,14
0,90	2000	0	60443	5,23
0,93	2000	0	60443	5,32
0,95	2000	0	60443	5,42
0,98	2000	0	60443	5,52
1,00	2000	0	60443	5,63
1,03	2000	0	60443	5,75
1,05	2000	0	60443	5,87
1,08	2000	0	60443	6,00
1,10	2000	0	60443	6,14
1,13	2000	0	60443	6,29
1,15	2000	0	60443	6,45
1,18	2000	0	60443	6,61
1,20	2000	0	60443	6,79
1,23	2000	0	60443	6,98
1,25	2000	0	60443	7,18
1,28	2000	0	60443	7,40
1,30	2000	0	60443	7,62
1,33	2000	0	60443	7,87
1,35	2000	0	60443	8,13
1,38	2000	0	60443	8,40
1,40	2000	0	60443	8,70
1,43	2000	0	60443	9,02
1,45	2000	0	60443	9,36
1,48	2000	0	60443	9,73
1,50	2000	0	60443	10,12
1,53	2000	0	60443	10,55
1,55	2000	0	60443	11,00
1,58	2000	0	60443	11,50
1,60	2000	0	60443	12,03
1,63	2000	0	60443	12,62
1,65	2000	0	60443	13,25
1,68	2000	0	60443	13,94
1,70	2000	0	60443	14,70
1,73	2000	0	60443	15,52
1,75	2000	0	60443	16,43
1,78	2000	0	60443	17,44
1,80	2000	0	60443	18,55
1,83	2000	0	60443	19,78
1,85	2000	0	60443	21,16
1,88	2000	0	60443	22,70
1,90	2000	0	60443	24,43
1,93	2000	0	60443	26,39
1,95	2000	0	60443	28,61
1,98	2000	0	60443	31,16
2,00	2000	0	60443	34,08
2,03	2000	0	60443	37,47
2,05	2000	0	60443	41,43
2,08	2000	0	60443	46,10
2,10	2000	0	60443	51,65
2,13	2000	0	60443	58,33
2,15	2000	0	60443	66,46
2,18	2000	0	60443	76,51
2,20	2000	0	60443	89,13
2,23	2000	0	60443	105,31
2,25	2000	0	60443	126,50
2,28	2000	0	60443	155,05
2,30	2000	0	60443	194,83
2,33	2000	0	60443	252,66
2,35	2000	0	60443	341,45
2,38	2000	0	60443	488,18
2,40	2000	0	60443	757,30
2,43	2000	0	60443	1000,00
2,45	2000	0	60443	1000,00
2,48	2000	0	60443	1000,00
2,50	2000	0	60443	100,00

Combinazione n° 2

<b>Y</b> [m]	<b>M<sub>u</sub></b> [kgm]	<b>N<sub>u</sub></b> [kg]	<b>T<sub>u</sub></b> [kg]	<b>CS</b>
0,00	2000	0	60443	6,45
0,03	2000	0	60443	6,37
0,05	2000	0	60443	6,30
0,08	2000	0	60443	6,23
0,10	2000	0	60443	6,16
0,13	2000	0	60443	6,10
0,15	2000	0	60443	6,04
0,18	2000	0	60443	5,99
0,20	2000	0	60443	5,94
0,23	2000	0	60443	5,90
0,25	2000	0	60443	5,86
0,28	2000	0	60443	5,83
0,30	2000	0	60443	5,81
0,33	2000	0	60443	5,80
0,35	2000	0	60443	5,79
0,38	2000	0	60443	5,79
0,40	2000	0	60443	5,79
0,43	2000	0	60443	5,80
0,45	2000	0	60443	5,82
0,48	2000	0	60443	5,84
0,50	2000	0	60443	5,86
0,53	2000	0	60443	5,89
0,55	2000	0	60443	5,93
0,58	2000	0	60443	5,97
0,60	2000	0	60443	6,02
0,63	2000	0	60443	6,07
0,65	2000	0	60443	6,13
0,68	2000	0	60443	6,19
0,70	2000	0	60443	6,26
0,73	2000	0	60443	6,34
0,75	2000	0	60443	6,42
0,78	2000	0	60443	6,50
0,80	2000	0	60443	6,60
0,83	2000	0	60443	6,70
0,85	2000	0	60443	6,80
0,88	2000	0	60443	6,92
0,90	2000	0	60443	7,04
0,93	2000	0	60443	7,16
0,95	2000	0	60443	7,30
0,98	2000	0	60443	7,44
1,00	2000	0	60443	7,60
1,03	2000	0	60443	7,76
1,05	2000	0	60443	7,93
1,08	2000	0	60443	8,11
1,10	2000	0	60443	8,31
1,13	2000	0	60443	8,51
1,15	2000	0	60443	8,73
1,18	2000	0	60443	8,96
1,20	2000	0	60443	9,21
1,23	2000	0	60443	9,47
1,25	2000	0	60443	9,74
1,28	2000	0	60443	10,04
1,30	2000	0	60443	10,35
1,33	2000	0	60443	10,69
1,35	2000	0	60443	11,05
1,38	2000	0	60443	11,43
1,40	2000	0	60443	11,84
1,43	2000	0	60443	12,28
1,45	2000	0	60443	12,75
1,48	2000	0	60443	13,25
1,50	2000	0	60443	13,79
1,53	2000	0	60443	14,38
1,55	2000	0	60443	15,01
1,58	2000	0	60443	15,69
1,60	2000	0	60443	16,43
1,63	2000	0	60443	17,23
1,65	2000	0	60443	18,10
1,68	2000	0	60443	19,05
1,70	2000	0	60443	20,09
1,73	2000	0	60443	21,23
1,75	2000	0	60443	22,48
1,78	2000	0	60443	23,86
1,80	2000	0	60443	25,39
1,83	2000	0	60443	27,09
1,85	2000	0	60443	28,98
1,88	2000	0	60443	31,10

<b>Y</b> [m]	<b>M<sub>u</sub></b> [kgm]	<b>N<sub>u</sub></b> [kg]	<b>T<sub>u</sub></b> [kg]	<b>CS</b>
1,90	2000	0	60443	33,48
1,93	2000	0	60443	36,17
1,95	2000	0	60443	39,24
1,98	2000	0	60443	42,74
2,00	2000	0	60443	46,76
2,03	2000	0	60443	51,43
2,05	2000	0	60443	56,88
2,08	2000	0	60443	63,30
2,10	2000	0	60443	70,95
2,13	2000	0	60443	80,14
2,15	2000	0	60443	91,34
2,18	2000	0	60443	105,18
2,20	2000	0	60443	122,56
2,23	2000	0	60443	144,84
2,25	2000	0	60443	174,03
2,28	2000	0	60443	213,36
2,30	2000	0	60443	268,17
2,33	2000	0	60443	347,86
2,35	2000	0	60443	470,21
2,38	2000	0	60443	672,44
2,40	2000	0	60443	1000,00
2,43	2000	0	60443	1000,00
2,45	2000	0	60443	1000,00
2,48	2000	0	60443	1000,00
2,50	2000	0	60443	100,00

#### Combinazione n° 3

<b>Y</b> [m]	<b>σ<sub>f</sub></b> [kg/cmq]	<b>τ<sub>f</sub></b> [kg/cmq]	<b>σ<sub>id</sub></b> [kg/cmq]
0,00	148,44	3,49	148,56
0,03	150,20	3,46	150,32
0,05	151,94	3,39	152,05
0,08	153,64	3,28	153,75
0,10	155,29	3,14	155,39
0,13	156,87	2,96	156,96
0,15	158,37	2,75	158,44
0,18	159,75	2,50	159,81
0,20	161,01	2,22	161,06
0,23	162,14	1,90	162,17
0,25	163,10	1,55	163,12
0,28	163,88	1,17	163,90
0,30	164,48	0,80	164,49
0,33	164,90	0,45	164,90
0,35	165,14	0,11	165,14
0,38	165,21	0,22	165,21
0,40	165,11	0,54	165,12
0,43	164,86	0,84	164,87
0,45	164,45	1,14	164,47
0,48	163,90	1,42	163,92
0,50	163,21	1,69	163,23
0,53	162,37	1,96	162,41
0,55	161,41	2,21	161,46
0,58	160,32	2,45	160,38
0,60	159,12	2,68	159,18
0,63	157,79	2,90	157,87
0,65	156,36	3,11	156,45
0,68	154,82	3,31	154,93
0,70	153,18	3,51	153,30
0,73	151,44	3,69	151,58
0,75	149,62	3,86	149,77
0,78	147,70	4,03	147,87
0,80	145,71	4,18	145,89
0,83	143,64	4,33	143,83
0,85	141,49	4,47	141,70
0,88	139,27	4,60	139,50
0,90	136,99	4,72	137,24
0,93	134,65	4,83	134,91
0,95	132,26	4,94	132,53
0,98	129,80	5,03	130,10
1,00	127,31	5,12	127,61
1,03	124,76	5,20	125,09
1,05	122,18	5,28	122,52
1,08	119,55	5,35	119,91
1,10	116,90	5,41	117,27

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
1,13	114,21	5,46	114,60
1,15	111,50	5,51	111,90
1,18	108,76	5,55	109,18
1,20	106,00	5,58	106,44
1,23	103,23	5,60	103,69
1,25	100,45	5,62	100,92
1,28	97,65	5,64	98,14
1,30	94,85	5,64	95,35
1,33	92,04	5,64	92,56
1,35	89,23	5,64	89,76
1,38	86,43	5,63	86,97
1,40	83,63	5,61	84,19
1,43	80,83	5,59	81,41
1,45	78,05	5,56	78,65
1,48	75,29	5,52	75,89
1,50	72,54	5,48	73,16
1,53	69,81	5,44	70,44
1,55	67,10	5,39	67,75
1,58	64,42	5,33	65,08
1,60	61,76	5,27	62,44
1,63	59,14	5,20	59,82
1,65	56,55	5,13	57,24
1,68	53,99	5,06	54,70
1,70	51,47	4,97	52,19
1,73	49,00	4,89	49,72
1,75	46,56	4,80	47,30
1,78	44,17	4,70	44,92
1,80	41,83	4,60	42,58
1,83	39,54	4,49	40,30
1,85	37,30	4,38	38,07
1,88	35,12	4,26	35,89
1,90	33,00	4,14	33,77
1,93	30,93	4,02	31,70
1,95	28,93	3,89	29,70
1,98	26,99	3,75	27,76
2,00	25,12	3,61	25,88
2,03	23,31	3,47	24,08
2,05	21,58	3,32	22,34
2,08	19,92	3,17	20,67
2,10	18,34	3,01	19,07
2,13	16,84	2,85	17,55
2,15	15,42	2,68	16,10
2,18	14,07	2,51	14,73
2,20	12,82	2,34	13,44
2,23	11,65	2,16	12,23
2,25	10,57	1,97	11,11
2,28	9,58	1,78	10,07
2,30	8,69	1,59	9,11
2,33	7,89	1,39	8,25
2,35	7,19	1,19	7,48
2,38	6,59	0,98	6,81
2,40	6,09	0,77	6,24
2,43	5,70	0,56	5,78
2,45	5,41	0,34	5,45
2,48	5,24	0,11	5,24
2,50	5,17	0,11	5,18

#### Combinazione n° 4

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
0,00	148,44	3,49	148,56
0,03	150,20	3,46	150,32
0,05	151,94	3,39	152,05
0,08	153,64	3,28	153,75
0,10	155,29	3,14	155,39
0,13	156,87	2,96	156,96
0,15	158,37	2,75	158,44
0,18	159,75	2,50	159,81
0,20	161,01	2,22	161,06
0,23	162,14	1,90	162,17
0,25	163,10	1,55	163,12
0,28	163,88	1,17	163,90
0,30	164,48	0,80	164,49
0,33	164,90	0,45	164,90

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]
0,35	165,14	0,11	165,14
0,38	165,21	0,22	165,21
0,40	165,11	0,54	165,12
0,43	164,86	0,84	164,87
0,45	164,45	1,14	164,47
0,48	163,90	1,42	163,92
0,50	163,21	1,69	163,23
0,53	162,37	1,96	162,41
0,55	161,41	2,21	161,46
0,58	160,32	2,45	160,38
0,60	159,12	2,68	159,18
0,63	157,79	2,90	157,87
0,65	156,36	3,11	156,45
0,68	154,82	3,31	154,93
0,70	153,18	3,51	153,30
0,73	151,44	3,69	151,58
0,75	149,62	3,86	149,77
0,78	147,70	4,03	147,87
0,80	145,71	4,18	145,89
0,83	143,64	4,33	143,83
0,85	141,49	4,47	141,70
0,88	139,27	4,60	139,50
0,90	136,99	4,72	137,24
0,93	134,65	4,83	134,91
0,95	132,26	4,94	132,53
0,98	129,80	5,03	130,10
1,00	127,31	5,12	127,61
1,03	124,76	5,20	125,09
1,05	122,18	5,28	122,52
1,08	119,55	5,35	119,91
1,10	116,90	5,41	117,27
1,13	114,21	5,46	114,60
1,15	111,50	5,51	111,90
1,18	108,76	5,55	109,18
1,20	106,00	5,58	106,44
1,23	103,23	5,60	103,69
1,25	100,45	5,62	100,92
1,28	97,65	5,64	98,14
1,30	94,85	5,64	95,35
1,33	92,04	5,64	92,56
1,35	89,23	5,64	89,76
1,38	86,43	5,63	86,97
1,40	83,63	5,61	84,19
1,43	80,83	5,59	81,41
1,45	78,05	5,56	78,65
1,48	75,29	5,52	75,89
1,50	72,54	5,48	73,16
1,53	69,81	5,44	70,44
1,55	67,10	5,39	67,75
1,58	64,42	5,33	65,08
1,60	61,76	5,27	62,44
1,63	59,14	5,20	59,82
1,65	56,55	5,13	57,24
1,68	53,99	5,06	54,70
1,70	51,47	4,97	52,19
1,73	49,00	4,89	49,72
1,75	46,56	4,80	47,30
1,78	44,17	4,70	44,92
1,80	41,83	4,60	42,58
1,83	39,54	4,49	40,30
1,85	37,30	4,38	38,07
1,88	35,12	4,26	35,89
1,90	33,00	4,14	33,77
1,93	30,93	4,02	31,70
1,95	28,93	3,89	29,70
1,98	26,99	3,75	27,76
2,00	25,12	3,61	25,88
2,03	23,31	3,47	24,08
2,05	21,58	3,32	22,34
2,08	19,92	3,17	20,67
2,10	18,34	3,01	19,07
2,13	16,84	2,85	17,55
2,15	15,42	2,68	16,10
2,18	14,07	2,51	14,73
2,20	12,82	2,34	13,44
2,23	11,65	2,16	12,23
2,25	10,57	1,97	11,11

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
2,28	9,58	1,78	10,07
2,30	8,69	1,59	9,11
2,33	7,89	1,39	8,25
2,35	7,19	1,19	7,48
2,38	6,59	0,98	6,81
2,40	6,09	0,77	6,24
2,43	5,70	0,56	5,78
2,45	5,41	0,34	5,45
2,48	5,24	0,11	5,24
2,50	5,17	0,11	5,18

#### Combinazione n° 5

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
0,00	148,44	3,49	148,56
0,03	150,20	3,46	150,32
0,05	151,94	3,39	152,05
0,08	153,64	3,28	153,75
0,10	155,29	3,14	155,39
0,13	156,87	2,96	156,96
0,15	158,37	2,75	158,44
0,18	159,75	2,50	159,81
0,20	161,01	2,22	161,06
0,23	162,14	1,90	162,17
0,25	163,10	1,55	163,12
0,28	163,88	1,17	163,90
0,30	164,48	0,80	164,49
0,33	164,90	0,45	164,90
0,35	165,14	0,11	165,14
0,38	165,21	0,22	165,21
0,40	165,11	0,54	165,12
0,43	164,86	0,84	164,87
0,45	164,45	1,14	164,47
0,48	163,90	1,42	163,92
0,50	163,21	1,69	163,23
0,53	162,37	1,96	162,41
0,55	161,41	2,21	161,46
0,58	160,32	2,45	160,38
0,60	159,12	2,68	159,18
0,63	157,79	2,90	157,87
0,65	156,36	3,11	156,45
0,68	154,82	3,31	154,93
0,70	153,18	3,51	153,30
0,73	151,44	3,69	151,58
0,75	149,62	3,86	149,77
0,78	147,70	4,03	147,87
0,80	145,71	4,18	145,89
0,83	143,64	4,33	143,83
0,85	141,49	4,47	141,70
0,88	139,27	4,60	139,50
0,90	136,99	4,72	137,24
0,93	134,65	4,83	134,91
0,95	132,26	4,94	132,53
0,98	129,80	5,03	130,10
1,00	127,31	5,12	127,61
1,03	124,76	5,20	125,09
1,05	122,18	5,28	122,52
1,08	119,55	5,35	119,91
1,10	116,90	5,41	117,27
1,13	114,21	5,46	114,60
1,15	111,50	5,51	111,90
1,18	108,76	5,55	109,18
1,20	106,00	5,58	106,44
1,23	103,23	5,60	103,69
1,25	100,45	5,62	100,92
1,28	97,65	5,64	98,14
1,30	94,85	5,64	95,35
1,33	92,04	5,64	92,56
1,35	89,23	5,64	89,76
1,38	86,43	5,63	86,97
1,40	83,63	5,61	84,19
1,43	80,83	5,59	81,41
1,45	78,05	5,56	78,65
1,48	75,29	5,52	75,89

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]
1,50	72,54	5,48	73,16
1,53	69,81	5,44	70,44
1,55	67,10	5,39	67,75
1,58	64,42	5,33	65,08
1,60	61,76	5,27	62,44
1,63	59,14	5,20	59,82
1,65	56,55	5,13	57,24
1,68	53,99	5,06	54,70
1,70	51,47	4,97	52,19
1,73	49,00	4,89	49,72
1,75	46,56	4,80	47,30
1,78	44,17	4,70	44,92
1,80	41,83	4,60	42,58
1,83	39,54	4,49	40,30
1,85	37,30	4,38	38,07
1,88	35,12	4,26	35,89
1,90	33,00	4,14	33,77
1,93	30,93	4,02	31,70
1,95	28,93	3,89	29,70
1,98	26,99	3,75	27,76
2,00	25,12	3,61	25,88
2,03	23,31	3,47	24,08
2,05	21,58	3,32	22,34
2,08	19,92	3,17	20,67
2,10	18,34	3,01	19,07
2,13	16,84	2,85	17,55
2,15	15,42	2,68	16,10
2,18	14,07	2,51	14,73
2,20	12,82	2,34	13,44
2,23	11,65	2,16	12,23
2,25	10,57	1,97	11,11
2,28	9,58	1,78	10,07
2,30	8,69	1,59	9,11
2,33	7,89	1,39	8,25
2,35	7,19	1,19	7,48
2,38	6,59	0,98	6,81
2,40	6,09	0,77	6,24
2,43	5,70	0,56	5,78
2,45	5,41	0,34	5,45
2,48	5,24	0,11	5,24
2,50	5,17	0,11	5,18

### Verifiche a taglio

#### Combinazione n° 1

#### Combinazione n° 2

### Inviluppo verifiche

#### Inviluppo

<b>Y</b> [m]	<b><math>A_f</math></b> [cm <sup>2</sup> ]	<b><math>M_u</math></b> [kgm]	<b><math>N_u</math></b> [kg]	<b>CS</b>	<b><math>V_{Rd}</math></b> [kg]	<b>CS<sub>T</sub></b>
0,00	0,00	2000	0	4.96	0	309.97
0,03	0,00	2000	0	4.90	0	312.40
0,05	0,00	2000	0	4.85	0	317.38
0,08	0,00	2000	0	4.79	0	325.16
0,10	0,00	2000	0	4.74	0	336.15
0,13	0,00	2000	0	4.69	0	350.97
0,15	0,00	2000	0	4.64	0	370.58
0,18	0,00	2000	0	4.60	0	396.41
0,20	0,00	2000	0	4.56	0	430.74
0,23	0,00	2000	0	4.52	0	477.22
0,25	0,00	2000	0	4.49	0	542.24
0,28	0,00	2000	0	4.46	0	637.84
0,30	0,00	2000	0	4.44	0	789.72
0,33	0,00	2000	0	4.42	0	1064.26
0,35	0,00	2000	0	4.41	0	1677.93
0,38	0,00	2000	0	4.40	0	3789.87

<b>Y</b>	<b>A<sub>f</sub></b>	<b>M<sub>u</sub></b>	<b>N<sub>u</sub></b>	<b>CS</b>	<b>V<sub>Rd</sub></b>	<b>C<sub>T</sub></b>
[m]	[cmq]	[kgm]	[kg]		[kg]	
0,40	0,00	2000	0	4.39	0	2622.09
0,43	0,00	2000	0	4.39	0	1669.43
0,45	0,00	2000	0	4.40	0	1236.66
0,48	0,00	2000	0	4.41	0	989.73
0,50	0,00	2000	0	4.42	0	813.34
0,53	0,00	2000	0	4.44	0	668.50
0,55	0,00	2000	0	4.46	0	570.80
0,58	0,00	2000	0	4.49	0	500.57
0,60	0,00	2000	0	4.52	0	447.72
0,63	0,00	2000	0	4.56	0	406.60
0,65	0,00	2000	0	4.59	0	373.75
0,68	0,00	2000	0	4.64	0	346.96
0,70	0,00	2000	0	4.68	0	324.74
0,73	0,00	2000	0	4.74	0	306.05
0,75	0,00	2000	0	4.79	0	290.17
0,78	0,00	2000	0	4.85	0	276.53
0,80	0,00	2000	0	4.92	0	264.73
0,83	0,00	2000	0	4.99	0	254.46
0,85	0,00	2000	0	5.06	0	245.46
0,88	0,00	2000	0	5.14	0	237.55
0,90	0,00	2000	0	5.23	0	230.57
0,93	0,00	2000	0	5.32	0	224.39
0,95	0,00	2000	0	5.42	0	218.91
0,98	0,00	2000	0	5.52	0	214.05
1,00	0,00	2000	0	5.63	0	209.74
1,03	0,00	2000	0	5.75	0	205.91
1,05	0,00	2000	0	5.87	0	202.53
1,08	0,00	2000	0	6.00	0	199.54
1,10	0,00	2000	0	6.14	0	196.92
1,13	0,00	2000	0	6.29	0	194.63
1,15	0,00	2000	0	6.45	0	192.65
1,18	0,00	2000	0	6.61	0	190.96
1,20	0,00	2000	0	6.79	0	189.54
1,23	0,00	2000	0	6.98	0	188.37
1,25	0,00	2000	0	7.18	0	187.44
1,28	0,00	2000	0	7.40	0	186.74
1,30	0,00	2000	0	7.62	0	186.27
1,33	0,00	2000	0	7.87	0	186.01
1,35	0,00	2000	0	8.13	0	185.97
1,38	0,00	2000	0	8.40	0	186.13
1,40	0,00	2000	0	8.70	0	186.49
1,43	0,00	2000	0	9.02	0	187.06
1,45	0,00	2000	0	9.36	0	187.84
1,48	0,00	2000	0	9.73	0	188.83
1,50	0,00	2000	0	10.12	0	190.02
1,53	0,00	2000	0	10.55	0	191.44
1,55	0,00	2000	0	11.00	0	193.07
1,58	0,00	2000	0	11.50	0	194.94
1,60	0,00	2000	0	12.03	0	197.06
1,63	0,00	2000	0	12.62	0	199.42
1,65	0,00	2000	0	13.25	0	202.06
1,68	0,00	2000	0	13.94	0	204.98
1,70	0,00	2000	0	14.70	0	208.21
1,73	0,00	2000	0	15.52	0	211.77
1,75	0,00	2000	0	16.43	0	215.69
1,78	0,00	2000	0	17.44	0	219.99
1,80	0,00	2000	0	18.55	0	224.71
1,83	0,00	2000	0	19.78	0	229.90
1,85	0,00	2000	0	21.16	0	235.59
1,88	0,00	2000	0	22.70	0	241.86
1,90	0,00	2000	0	24.43	0	248.77
1,93	0,00	2000	0	26.39	0	256.39
1,95	0,00	2000	0	28.61	0	264.82
1,98	0,00	2000	0	31.16	0	274.18
2,00	0,00	2000	0	34.08	0	284.60
2,03	0,00	2000	0	37.47	0	296.24
2,05	0,00	2000	0	41.43	0	309.33
2,08	0,00	2000	0	46.10	0	324.10
2,10	0,00	2000	0	51.65	0	340.88
2,13	0,00	2000	0	58.33	0	360.09
2,15	0,00	2000	0	66.46	0	382.25
2,18	0,00	2000	0	76.51	0	408.08
2,20	0,00	2000	0	89.13	0	438.52
2,23	0,00	2000	0	105.31	0	474.89
2,25	0,00	2000	0	126.50	0	519.04
2,28	0,00	2000	0	155.05	0	573.72
2,30	0,00	2000	0	194.83	0	643.14

<b>Y</b> [m]	<b>A<sub>f</sub></b> [cmq]	<b>M<sub>u</sub></b> [kgm]	<b>N<sub>u</sub></b> [kg]	<b>CS</b>	<b>V<sub>Rd</sub></b> [kg]	<b>CS<sub>T</sub></b>
2,33	0,00	2000	0	252.66	0	734.10
2,35	0,00	2000	0	341.45	0	858.31
2,38	0,00	2000	0	488.18	0	1037.93
2,40	0,00	2000	0	757.30	0	1320.41
2,43	0,00	2000	0	1000.00	0	1829.05
2,45	0,00	2000	0	1000.00	0	3015.41
2,48	0,00	2000	0	1000.00	0	8925.38
2,50	0,00	2000	0	100.00	0	8925.38

<b>Y</b> [m]	<b>A<sub>f</sub></b> [cmq]	<b>σ<sub>c</sub></b> [kg/cmq]	<b>σ<sub>f</sub></b> [kg/cmq]	<b>τ<sub>c</sub></b> [kg/cmq]	<b>σ<sub>stf</sub></b> [kg/cmq]
0,00	0,00	148,56	148,44	3,49	0,00
0,03	0,00	150,32	150,20	3,46	0,00
0,05	0,00	152,05	151,94	3,39	0,00
0,08	0,00	153,75	153,64	3,28	0,00
0,10	0,00	155,39	155,29	3,14	0,00
0,13	0,00	156,96	156,87	2,96	0,00
0,15	0,00	158,44	158,37	2,75	0,00
0,18	0,00	159,81	159,75	2,50	0,00
0,20	0,00	161,06	161,01	2,22	0,00
0,23	0,00	162,17	162,14	1,90	0,00
0,25	0,00	163,12	163,10	1,55	0,00
0,28	0,00	163,90	163,88	1,17	0,00
0,30	0,00	164,49	164,48	0,80	0,00
0,33	0,00	164,90	164,90	0,45	0,00
0,35	0,00	165,14	165,14	0,11	0,00
0,38	0,00	165,21	165,21	0,22	0,00
0,40	0,00	165,12	165,11	0,54	0,00
0,43	0,00	164,87	164,86	0,84	0,00
0,45	0,00	164,47	164,45	1,14	0,00
0,48	0,00	163,92	163,90	1,42	0,00
0,50	0,00	163,23	163,21	1,69	0,00
0,53	0,00	162,41	162,37	1,96	0,00
0,55	0,00	161,46	161,41	2,21	0,00
0,58	0,00	160,38	160,32	2,45	0,00
0,60	0,00	159,18	159,12	2,68	0,00
0,63	0,00	157,87	157,79	2,90	0,00
0,65	0,00	156,45	156,36	3,11	0,00
0,68	0,00	154,93	154,82	3,31	0,00
0,70	0,00	153,30	153,18	3,51	0,00
0,73	0,00	151,58	151,44	3,69	0,00
0,75	0,00	149,77	149,62	3,86	0,00
0,78	0,00	147,87	147,70	4,03	0,00
0,80	0,00	145,89	145,71	4,18	0,00
0,83	0,00	143,83	143,64	4,33	0,00
0,85	0,00	141,70	141,49	4,47	0,00
0,88	0,00	139,50	139,27	4,60	0,00
0,90	0,00	137,24	136,99	4,72	0,00
0,93	0,00	134,91	134,65	4,83	0,00
0,95	0,00	132,53	132,26	4,94	0,00
0,98	0,00	130,10	129,80	5,03	0,00
1,00	0,00	127,61	127,31	5,12	0,00
1,03	0,00	125,09	124,76	5,20	0,00
1,05	0,00	122,52	122,18	5,28	0,00
1,08	0,00	119,91	119,55	5,35	0,00
1,10	0,00	117,27	116,90	5,41	0,00
1,13	0,00	114,60	114,21	5,46	0,00
1,15	0,00	111,90	111,50	5,51	0,00
1,18	0,00	109,18	108,76	5,55	0,00
1,20	0,00	106,44	106,00	5,58	0,00
1,23	0,00	103,69	103,23	5,60	0,00
1,25	0,00	100,92	100,45	5,62	0,00
1,28	0,00	98,14	97,65	5,64	0,00
1,30	0,00	95,35	94,85	5,64	0,00
1,33	0,00	92,56	92,04	5,64	0,00
1,35	0,00	89,76	89,23	5,64	0,00
1,38	0,00	86,97	86,43	5,63	0,00
1,40	0,00	84,19	83,63	5,61	0,00
1,43	0,00	81,41	80,83	5,59	0,00
1,45	0,00	78,65	78,05	5,56	0,00
1,48	0,00	75,89	75,29	5,52	0,00
1,50	0,00	73,16	72,54	5,48	0,00
1,53	0,00	70,44	69,81	5,44	0,00
1,55	0,00	67,75	67,10	5,39	0,00
1,58	0,00	65,08	64,42	5,33	0,00
1,60	0,00	62,44	61,76	5,27	0,00

<b>Y</b> [m]	<b>A<sub>f</sub></b> [cmq]	<b>σ<sub>c</sub></b> [kg/cmq]	<b>σ<sub>f</sub></b> [kg/cmq]	<b>τ<sub>c</sub></b> [kg/cmq]	<b>σ<sub>stf</sub></b> [kg/cmq]
1,63	0,00	59,82	59,14	5,20	0,00
1,65	0,00	57,24	56,55	5,13	0,00
1,68	0,00	54,70	53,99	5,06	0,00
1,70	0,00	52,19	51,47	4,97	0,00
1,73	0,00	49,72	49,00	4,89	0,00
1,75	0,00	47,30	46,56	4,80	0,00
1,78	0,00	44,92	44,17	4,70	0,00
1,80	0,00	42,58	41,83	4,60	0,00
1,83	0,00	40,30	39,54	4,49	0,00
1,85	0,00	38,07	37,30	4,38	0,00
1,88	0,00	35,89	35,12	4,26	0,00
1,90	0,00	33,77	33,00	4,14	0,00
1,93	0,00	31,70	30,93	4,02	0,00
1,95	0,00	29,70	28,93	3,89	0,00
1,98	0,00	27,76	26,99	3,75	0,00
2,00	0,00	25,88	25,12	3,61	0,00
2,03	0,00	24,08	23,31	3,47	0,00
2,05	0,00	22,34	21,58	3,32	0,00
2,08	0,00	20,67	19,92	3,17	0,00
2,10	0,00	19,07	18,34	3,01	0,00
2,13	0,00	17,55	16,84	2,85	0,00
2,15	0,00	16,10	15,42	2,68	0,00
2,18	0,00	14,73	14,07	2,51	0,00
2,20	0,00	13,44	12,82	2,34	0,00
2,23	0,00	12,23	11,65	2,16	0,00
2,25	0,00	11,11	10,57	1,97	0,00
2,28	0,00	10,07	9,58	1,78	0,00
2,30	0,00	9,11	8,69	1,59	0,00
2,33	0,00	8,25	7,89	1,39	0,00
2,35	0,00	7,48	7,19	1,19	0,00
2,38	0,00	6,81	6,59	0,98	0,00
2,40	0,00	6,24	6,09	0,77	0,00
2,43	0,00	5,78	5,70	0,56	0,00
2,45	0,00	5,45	5,41	0,34	0,00
2,48	0,00	5,24	5,24	0,11	0,00
2,50	0,00	5,18	5,17	0,11	0,00

## Normativa

N.T.C. 2018 - Approccio 2

### Simbologia adottata

$\gamma_{Gsfav}$	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni permanenti
$\gamma_{Grav}$	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni permanenti
$\gamma_{Qsfav}$	Coefficiente parziale sfavorevole sulle azioni variabili
$\gamma_{Qgrav}$	Coefficiente parziale favorevole sulle azioni variabili
$\gamma_{tan\phi'}$	Coefficiente parziale di riduzione dell'angolo di attrito drenato
$\gamma_c'$	Coefficiente parziale di riduzione della coesione drenata
$\gamma_{cu}$	Coefficiente parziale di riduzione della coesione non drenata
$\gamma_{qu}$	Coefficiente parziale di riduzione del carico ultimo
$\gamma_\gamma$	Coefficiente parziale di riduzione della resistenza a compressione uniaxiale delle rocce

### Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni:

Carichi	Effetto	Statici		Sismici	
		A1	A2	A1	A2
Permanenti	Favorevole	$\gamma_{Gfav}$	1.00	1.00	1.00
Permanenti	Sfavorevole	$\gamma_{Gsfav}$	1.30	1.00	1.00
Variabili	Favorevole	$\gamma_{Qsfav}$	0.00	0.00	0.00
Variabili	Sfavorevole	$\gamma_{Qgrav}$	1.50	1.30	1.00

### Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno:

Parametri	Statici		Sismici	
	M1	M2	M1	M2
Tangente dell'angolo di attrito	$\gamma_{tan\phi'}$	1.00	1.25	1.00
Coesione efficace	$\gamma_c'$	1.00	1.25	1.00
Resistenza non drenata	$\gamma_{cu}$	1.00	1.40	1.00
Resistenza a compressione uniaxiale	$\gamma_{qu}$	1.00	1.60	1.00
Peso dell'unità di volume	$\gamma_\gamma$	1.00	1.00	1.00

## **PALI DI FONDAZIONE**

CARICHI VERTICALI. Coefficienti parziali  $\gamma_R$  per le verifiche dei pali

### **Pali infissi**

		R1	R2	R3
Punta	$\gamma_b$	1.00	1.45	1.15
Laterale compressione	$\gamma_s$	1.00	1.45	1.15
Totale compressione	$\gamma_t$	1.00	1.45	1.15
Laterale trazione	$\gamma_{st}$	1.00	1.60	1.25

CARICHI TRASVERSALI. Coefficienti parziali  $\gamma_T$  per le verifiche dei pali.

	R1	R2	R3
$\gamma_T$	1.00	1.60	1.30

Coefficienti di riduzione  $\xi$  per la determinazione della resistenza caratteristica dei pali

Numero di verticali indagati 1       $\xi_3=1.70$      $\xi_4=1.70$

## **Condizioni di carico**

### *Simbologia e convenzioni di segno adottate*

Carichi verticali positivi verso il basso.

Carichi orizzontali positivi verso sinistra.

Momento positivo senso antiorario.

$fnd$  Indice della fondazione

$N_{TOT}$  Sforzo normale totale espresso in [kg]

$M_{YTOT}$  Momento in direzione Y espresso in [kgm]

$T_{TOT}$  Forza di taglio espresso in [kg]

### Condizione n° 1 - Condizione n° 1 - PERMANENTE

Fondazione	<b>N<sub>TOT</sub></b> [kg]	<b>M<sub>YTOT</sub></b> [kgm]	<b>T<sub>TOT</sub></b> [kg]
Palo	200,0	310,0	150,0

## **Descrizione combinazioni di carico**

### *Simbologia adottata*

$\gamma$  Coefficiente di partecipazione della condizione  
 $\psi$  Coefficiente di combinazione della condizione

### Combinazione n° 1 - STR - A1-M1-R3

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.30	1.00

### Combinazione n° 2 - SLER

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.00	1.00

### Combinazione n° 3 - SLEF

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.00	1.00

### Combinazione n° 4 - SLEQ

Cond	$\gamma$	$\Psi$
Condizione n° 1	1.00	1.00

## Opzioni di calcolo

### **Analisi in condizioni drenate**

#### *Verifica della portanza assiale*

Il metodo utilizzato per il calcolo della portanza verticale è: Vesic.

E' stato richiesto di correggere l'angolo di attrito in funzione del tipo di palo (Trivellato/Infisso).

L'andamento della pressione verticale  $\sigma_y$  con la profondità, per il calcolo della portanza di punta, è stata definita come: Pressione geostatica.

#### *Verifica della portanza trasversale*

Costante di Winkler orizzontale definita da STRATO

Criterio di rottura palo-terreno: Pressione limite (Pressione passiva con moltiplicatore = 3.00)

#### *Cedimento verticale in testa ai pali*

Per il calcolo dei cedimenti è stato utilizzato il metodo degli Elementi Finiti.

Spostamento limite attrito laterale: 0,50 [cm]

Spostamento limite punta: 1,00 [cm]

## Risultati

### Verifica della portanza assiale

#### *Simbologia adottata*

cmb	Identificativo della combinazione
Nc, Nq	Fattori di capacità portante
N'c = f(Nc, sc, dc)	
N'q = f(Nq, sq, dq)	
dove:	
sc, sq	Fattori di forma
dc, dq	Fattori di profondità
P <sub>l</sub> <sub>min</sub> , P <sub>l</sub> <sub>med</sub>	Portanza laterale minima e media espresso in [kg]
P <sub>p</sub> <sub>min</sub> , P <sub>p</sub> <sub>med</sub>	Portanza di punta minima e media espresso in [kg]
Pd	Portanza di progetto espresso in [kg]
N	Scarico verticale in testa al palo espresso in [kg]
η	Coeff. di sicurezza per carichi verticali

cmb	Nc	Nq	N'c	N'q
1	46.12	33.30	127.42	28.48

cmb	P <sub>l</sub> <sub>med</sub> [kg]	P <sub>p</sub> <sub>med</sub> [kg]	P <sub>l</sub> <sub>min</sub> [kg]	P <sub>p</sub> <sub>min</sub> [kg]	W <sub>p</sub> [kg]	Pd [kg]	N [kg]	η
1	677	2422	653	2377	84	1466	260	5.638

### Verifica della portanza trasversale

#### *Simbologia adottata*

cmb	Identificativo della combinazione
T <sub>u</sub>	Taglio resistente ultimo in testa al palo, espresso in [kg]
T <sub>x</sub>	Taglio agente in testa al palo, espresso in [kg]
η=T <sub>u</sub> /T <sub>x</sub>	Coeff. di sicurezza per carichi orizzontali

cmb	T <sub>u</sub> [kg]	T [kg]	η
1	770	195	3,948

### Cedimento verticale in testa ai pali

#### *Simbologia adottata*

cmb	Identificativo della combinazione
w	Cedimento in testa al palo, espresso in [cm]
u	Spostamento orizzontale in testa al palo, espresso in [cm]

cmb	w [cm]	u [cm]
1	0,0748	0,2806
2	0,0575	0,2004
3	0,0575	0,2004
4	0,0575	0,2004

### Spostamenti e pressioni in esercizio

#### *Simbologia adottata*

Nr.	Identificativo sezione palo
Y	ordinata palo espresso in [cm]
Ue	spostamento in esercizio espresso in [cm]
Pe	pressione in esercizio espresso in [kg/cm <sup>2</sup> ]

### Combinazione n° 1

n°	Y [m]	Ue [cm]	Pe [kg/cm <sup>2</sup> ]	n°	Y [m]	Ue [cm]	Pe [kg/cm <sup>2</sup> ]	n°	Y [m]	Ue [cm]	Pe [kg/cm <sup>2</sup> ]
1	0,00	0,2806	0,000	2	0,03	0,2732	0,040	3	0,05	0,2659	0,081
4	0,08	0,2586	0,121	5	0,10	0,2515	0,162	6	0,13	0,2444	0,202
7	0,15	0,2374	0,243	8	0,18	0,2305	0,283	9	0,20	0,2237	0,324
10	0,23	0,2170	0,364	11	0,25	0,2103	0,405	12	0,28	0,2038	0,445
13	0,30	0,1973	0,486	14	0,33	0,1909	0,526	15	0,35	0,1846	0,554
16	0,38	0,1784	0,535	17	0,40	0,1723	0,517	18	0,43	0,1663	0,499















n°	N [kg]	u [cm]									
49	769	3,302	50	770	3,309	51	770	3,309	52	770	3,309
53	770	3,310	54	770	3,310	55	770	3,310	56	770	3,310
57	770	3,310	58	770	3,310	59	770	3,310	60	770	3,310
61	770	3,310	62	770	3,310	63	770	3,311	64	770	3,311
65	770	3,311	66	770	3,311	67	770	3,311	68	770	3,311
69	770	3,311	70	770	3,311	71	770	3,311	72	770	3,311
73	770	3,311	74	770	3,311	75			76		

## Verifica armature pali

### Simbologia adottata

Y	ordinata della sezione a partire dalla testa positiva verso il basso espressa in [m]
CS	coefficiente di sicurezza
M	momento agente, espresso in [kgm]
N	sforzo normale agente, espresso in [kg]
M <sub>u</sub>	momento ultimo, espresso in [kgm]
N <sub>u</sub>	sforzo normale ultimo, espresso in [kg]
T	taglio agente, espresso in [kg]
V <sub>Rcd</sub>	resistenza di calcolo a taglio-compressione, espresso in [kg]
V <sub>Rsd</sub>	resistenza di calcolo a taglio-trazione, espresso in [kg]
V <sub>Rd</sub>	taglio resistente, espresso in [kg]

## Verifiche a presso-flessione

### Combinazione n° 1

Y [m]	M <sub>u</sub> [kgm]	N <sub>u</sub> [kg]	T <sub>u</sub> [kg]	CS
0,00	2000	0	60443	4,96
0,03	2000	0	60443	4,90
0,05	2000	0	60443	4,85
0,08	2000	0	60443	4,79
0,10	2000	0	60443	4,74
0,13	2000	0	60443	4,69
0,15	2000	0	60443	4,64
0,18	2000	0	60443	4,60
0,20	2000	0	60443	4,56
0,23	2000	0	60443	4,52
0,25	2000	0	60443	4,49
0,28	2000	0	60443	4,46
0,30	2000	0	60443	4,44
0,33	2000	0	60443	4,42
0,35	2000	0	60443	4,41
0,38	2000	0	60443	4,40
0,40	2000	0	60443	4,39
0,43	2000	0	60443	4,39
0,45	2000	0	60443	4,40
0,48	2000	0	60443	4,41
0,50	2000	0	60443	4,42
0,53	2000	0	60443	4,44
0,55	2000	0	60443	4,46
0,58	2000	0	60443	4,49
0,60	2000	0	60443	4,52
0,63	2000	0	60443	4,56
0,65	2000	0	60443	4,59
0,68	2000	0	60443	4,64
0,70	2000	0	60443	4,68
0,73	2000	0	60443	4,74
0,75	2000	0	60443	4,79
0,78	2000	0	60443	4,85
0,80	2000	0	60443	4,92
0,83	2000	0	60443	4,99
0,85	2000	0	60443	5,06
0,88	2000	0	60443	5,14
0,90	2000	0	60443	5,23
0,93	2000	0	60443	5,32
0,95	2000	0	60443	5,42
0,98	2000	0	60443	5,52
1,00	2000	0	60443	5,63
1,03	2000	0	60443	5,75
1,05	2000	0	60443	5,87
1,08	2000	0	60443	6,00
1,10	2000	0	60443	6,14

<b>Y</b> [m]	<b>M<sub>u</sub></b> [kgm]	<b>N<sub>u</sub></b> [kg]	<b>T<sub>u</sub></b> [kg]	<b>CS</b>
1,13	2000	0	60443	6,29
1,15	2000	0	60443	6,45
1,18	2000	0	60443	6,61
1,20	2000	0	60443	6,79
1,23	2000	0	60443	6,98
1,25	2000	0	60443	7,18
1,28	2000	0	60443	7,40
1,30	2000	0	60443	7,62
1,33	2000	0	60443	7,87
1,35	2000	0	60443	8,13
1,38	2000	0	60443	8,40
1,40	2000	0	60443	8,70
1,43	2000	0	60443	9,02
1,45	2000	0	60443	9,36
1,48	2000	0	60443	9,73
1,50	2000	0	60443	10,12
1,53	2000	0	60443	10,55
1,55	2000	0	60443	11,00
1,58	2000	0	60443	11,50
1,60	2000	0	60443	12,03
1,63	2000	0	60443	12,62
1,65	2000	0	60443	13,25
1,68	2000	0	60443	13,94
1,70	2000	0	60443	14,70
1,73	2000	0	60443	15,52
1,75	2000	0	60443	16,43
1,78	2000	0	60443	17,44
1,80	2000	0	60443	18,55
1,83	2000	0	60443	19,78
1,85	2000	0	60443	21,16
1,88	2000	0	60443	22,70
1,90	2000	0	60443	24,43
1,93	2000	0	60443	26,39
1,95	2000	0	60443	28,61
1,98	2000	0	60443	31,16
2,00	2000	0	60443	34,08
2,03	2000	0	60443	37,47
2,05	2000	0	60443	41,43
2,08	2000	0	60443	46,10
2,10	2000	0	60443	51,65
2,13	2000	0	60443	58,33
2,15	2000	0	60443	66,46
2,18	2000	0	60443	76,51
2,20	2000	0	60443	89,13
2,23	2000	0	60443	105,31
2,25	2000	0	60443	126,50
2,28	2000	0	60443	155,05
2,30	2000	0	60443	194,83
2,33	2000	0	60443	252,66
2,35	2000	0	60443	341,45
2,38	2000	0	60443	488,18
2,40	2000	0	60443	757,30
2,43	2000	0	60443	1000,00
2,45	2000	0	60443	1000,00
2,48	2000	0	60443	1000,00
2,50	2000	0	60443	100,00

#### Combinazione n° 2

<b>Y</b> [m]	<b>σ<sub>f</sub></b> [kg/cmq]	<b>τ<sub>f</sub></b> [kg/cmq]	<b>σ<sub>id</sub></b> [kg/cmq]
0,00	148,44	3,49	148,56
0,03	150,20	3,46	150,32
0,05	151,94	3,39	152,05
0,08	153,64	3,28	153,75
0,10	155,29	3,14	155,39
0,13	156,87	2,96	156,96
0,15	158,37	2,75	158,44
0,18	159,75	2,50	159,81
0,20	161,01	2,22	161,06
0,23	162,14	1,90	162,17
0,25	163,10	1,55	163,12
0,28	163,88	1,17	163,90
0,30	164,48	0,80	164,49
0,33	164,90	0,45	164,90

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cm <sup>2</sup> ]
0,35	165,14	0,11	165,14
0,38	165,21	0,22	165,21
0,40	165,11	0,54	165,12
0,43	164,86	0,84	164,87
0,45	164,45	1,14	164,47
0,48	163,90	1,42	163,92
0,50	163,21	1,69	163,23
0,53	162,37	1,96	162,41
0,55	161,41	2,21	161,46
0,58	160,32	2,45	160,38
0,60	159,12	2,68	159,18
0,63	157,79	2,90	157,87
0,65	156,36	3,11	156,45
0,68	154,82	3,31	154,93
0,70	153,18	3,51	153,30
0,73	151,44	3,69	151,58
0,75	149,62	3,86	149,77
0,78	147,70	4,03	147,87
0,80	145,71	4,18	145,89
0,83	143,64	4,33	143,83
0,85	141,49	4,47	141,70
0,88	139,27	4,60	139,50
0,90	136,99	4,72	137,24
0,93	134,65	4,83	134,91
0,95	132,26	4,94	132,53
0,98	129,80	5,03	130,10
1,00	127,31	5,12	127,61
1,03	124,76	5,20	125,09
1,05	122,18	5,28	122,52
1,08	119,55	5,35	119,91
1,10	116,90	5,41	117,27
1,13	114,21	5,46	114,60
1,15	111,50	5,51	111,90
1,18	108,76	5,55	109,18
1,20	106,00	5,58	106,44
1,23	103,23	5,60	103,69
1,25	100,45	5,62	100,92
1,28	97,65	5,64	98,14
1,30	94,85	5,64	95,35
1,33	92,04	5,64	92,56
1,35	89,23	5,64	89,76
1,38	86,43	5,63	86,97
1,40	83,63	5,61	84,19
1,43	80,83	5,59	81,41
1,45	78,05	5,56	78,65
1,48	75,29	5,52	75,89
1,50	72,54	5,48	73,16
1,53	69,81	5,44	70,44
1,55	67,10	5,39	67,75
1,58	64,42	5,33	65,08
1,60	61,76	5,27	62,44
1,63	59,14	5,20	59,82
1,65	56,55	5,13	57,24
1,68	53,99	5,06	54,70
1,70	51,47	4,97	52,19
1,73	49,00	4,89	49,72
1,75	46,56	4,80	47,30
1,78	44,17	4,70	44,92
1,80	41,83	4,60	42,58
1,83	39,54	4,49	40,30
1,85	37,30	4,38	38,07
1,88	35,12	4,26	35,89
1,90	33,00	4,14	33,77
1,93	30,93	4,02	31,70
1,95	28,93	3,89	29,70
1,98	26,99	3,75	27,76
2,00	25,12	3,61	25,88
2,03	23,31	3,47	24,08
2,05	21,58	3,32	22,34
2,08	19,92	3,17	20,67
2,10	18,34	3,01	19,07
2,13	16,84	2,85	17,55
2,15	15,42	2,68	16,10
2,18	14,07	2,51	14,73
2,20	12,82	2,34	13,44
2,23	11,65	2,16	12,23
2,25	10,57	1,97	11,11

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
2,28	9,58	1,78	10,07
2,30	8,69	1,59	9,11
2,33	7,89	1,39	8,25
2,35	7,19	1,19	7,48
2,38	6,59	0,98	6,81
2,40	6,09	0,77	6,24
2,43	5,70	0,56	5,78
2,45	5,41	0,34	5,45
2,48	5,24	0,11	5,24
2,50	5,17	0,11	5,18

### Combinazione n° 3

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
0,00	148,44	3,49	148,56
0,03	150,20	3,46	150,32
0,05	151,94	3,39	152,05
0,08	153,64	3,28	153,75
0,10	155,29	3,14	155,39
0,13	156,87	2,96	156,96
0,15	158,37	2,75	158,44
0,18	159,75	2,50	159,81
0,20	161,01	2,22	161,06
0,23	162,14	1,90	162,17
0,25	163,10	1,55	163,12
0,28	163,88	1,17	163,90
0,30	164,48	0,80	164,49
0,33	164,90	0,45	164,90
0,35	165,14	0,11	165,14
0,38	165,21	0,22	165,21
0,40	165,11	0,54	165,12
0,43	164,86	0,84	164,87
0,45	164,45	1,14	164,47
0,48	163,90	1,42	163,92
0,50	163,21	1,69	163,23
0,53	162,37	1,96	162,41
0,55	161,41	2,21	161,46
0,58	160,32	2,45	160,38
0,60	159,12	2,68	159,18
0,63	157,79	2,90	157,87
0,65	156,36	3,11	156,45
0,68	154,82	3,31	154,93
0,70	153,18	3,51	153,30
0,73	151,44	3,69	151,58
0,75	149,62	3,86	149,77
0,78	147,70	4,03	147,87
0,80	145,71	4,18	145,89
0,83	143,64	4,33	143,83
0,85	141,49	4,47	141,70
0,88	139,27	4,60	139,50
0,90	136,99	4,72	137,24
0,93	134,65	4,83	134,91
0,95	132,26	4,94	132,53
0,98	129,80	5,03	130,10
1,00	127,31	5,12	127,61
1,03	124,76	5,20	125,09
1,05	122,18	5,28	122,52
1,08	119,55	5,35	119,91
1,10	116,90	5,41	117,27
1,13	114,21	5,46	114,60
1,15	111,50	5,51	111,90
1,18	108,76	5,55	109,18
1,20	106,00	5,58	106,44
1,23	103,23	5,60	103,69
1,25	100,45	5,62	100,92
1,28	97,65	5,64	98,14
1,30	94,85	5,64	95,35
1,33	92,04	5,64	92,56
1,35	89,23	5,64	89,76
1,38	86,43	5,63	86,97
1,40	83,63	5,61	84,19
1,43	80,83	5,59	81,41
1,45	78,05	5,56	78,65
1,48	75,29	5,52	75,89

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
1,50	72,54	5,48	73,16
1,53	69,81	5,44	70,44
1,55	67,10	5,39	67,75
1,58	64,42	5,33	65,08
1,60	61,76	5,27	62,44
1,63	59,14	5,20	59,82
1,65	56,55	5,13	57,24
1,68	53,99	5,06	54,70
1,70	51,47	4,97	52,19
1,73	49,00	4,89	49,72
1,75	46,56	4,80	47,30
1,78	44,17	4,70	44,92
1,80	41,83	4,60	42,58
1,83	39,54	4,49	40,30
1,85	37,30	4,38	38,07
1,88	35,12	4,26	35,89
1,90	33,00	4,14	33,77
1,93	30,93	4,02	31,70
1,95	28,93	3,89	29,70
1,98	26,99	3,75	27,76
2,00	25,12	3,61	25,88
2,03	23,31	3,47	24,08
2,05	21,58	3,32	22,34
2,08	19,92	3,17	20,67
2,10	18,34	3,01	19,07
2,13	16,84	2,85	17,55
2,15	15,42	2,68	16,10
2,18	14,07	2,51	14,73
2,20	12,82	2,34	13,44
2,23	11,65	2,16	12,23
2,25	10,57	1,97	11,11
2,28	9,58	1,78	10,07
2,30	8,69	1,59	9,11
2,33	7,89	1,39	8,25
2,35	7,19	1,19	7,48
2,38	6,59	0,98	6,81
2,40	6,09	0,77	6,24
2,43	5,70	0,56	5,78
2,45	5,41	0,34	5,45
2,48	5,24	0,11	5,24
2,50	5,17	0,11	5,18

#### Combinazione n° 4

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
0,00	148,44	3,49	148,56
0,03	150,20	3,46	150,32
0,05	151,94	3,39	152,05
0,08	153,64	3,28	153,75
0,10	155,29	3,14	155,39
0,13	156,87	2,96	156,96
0,15	158,37	2,75	158,44
0,18	159,75	2,50	159,81
0,20	161,01	2,22	161,06
0,23	162,14	1,90	162,17
0,25	163,10	1,55	163,12
0,28	163,88	1,17	163,90
0,30	164,48	0,80	164,49
0,33	164,90	0,45	164,90
0,35	165,14	0,11	165,14
0,38	165,21	0,22	165,21
0,40	165,11	0,54	165,12
0,43	164,86	0,84	164,87
0,45	164,45	1,14	164,47
0,48	163,90	1,42	163,92
0,50	163,21	1,69	163,23
0,53	162,37	1,96	162,41
0,55	161,41	2,21	161,46
0,58	160,32	2,45	160,38
0,60	159,12	2,68	159,18
0,63	157,79	2,90	157,87
0,65	156,36	3,11	156,45
0,68	154,82	3,31	154,93
0,70	153,18	3,51	153,30

<b>Y</b> [m]	<b><math>\sigma_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\tau_f</math></b> [kg/cmq]	<b><math>\sigma_{id}</math></b> [kg/cmq]
0,73	151,44	3,69	151,58
0,75	149,62	3,86	149,77
0,78	147,70	4,03	147,87
0,80	145,71	4,18	145,89
0,83	143,64	4,33	143,83
0,85	141,49	4,47	141,70
0,88	139,27	4,60	139,50
0,90	136,99	4,72	137,24
0,93	134,65	4,83	134,91
0,95	132,26	4,94	132,53
0,98	129,80	5,03	130,10
1,00	127,31	5,12	127,61
1,03	124,76	5,20	125,09
1,05	122,18	5,28	122,52
1,08	119,55	5,35	119,91
1,10	116,90	5,41	117,27
1,13	114,21	5,46	114,60
1,15	111,50	5,51	111,90
1,18	108,76	5,55	109,18
1,20	106,00	5,58	106,44
1,23	103,23	5,60	103,69
1,25	100,45	5,62	100,92
1,28	97,65	5,64	98,14
1,30	94,85	5,64	95,35
1,33	92,04	5,64	92,56
1,35	89,23	5,64	89,76
1,38	86,43	5,63	86,97
1,40	83,63	5,61	84,19
1,43	80,83	5,59	81,41
1,45	78,05	5,56	78,65
1,48	75,29	5,52	75,89
1,50	72,54	5,48	73,16
1,53	69,81	5,44	70,44
1,55	67,10	5,39	67,75
1,58	64,42	5,33	65,08
1,60	61,76	5,27	62,44
1,63	59,14	5,20	59,82
1,65	56,55	5,13	57,24
1,68	53,99	5,06	54,70
1,70	51,47	4,97	52,19
1,73	49,00	4,89	49,72
1,75	46,56	4,80	47,30
1,78	44,17	4,70	44,92
1,80	41,83	4,60	42,58
1,83	39,54	4,49	40,30
1,85	37,30	4,38	38,07
1,88	35,12	4,26	35,89
1,90	33,00	4,14	33,77
1,93	30,93	4,02	31,70
1,95	28,93	3,89	29,70
1,98	26,99	3,75	27,76
2,00	25,12	3,61	25,88
2,03	23,31	3,47	24,08
2,05	21,58	3,32	22,34
2,08	19,92	3,17	20,67
2,10	18,34	3,01	19,07
2,13	16,84	2,85	17,55
2,15	15,42	2,68	16,10
2,18	14,07	2,51	14,73
2,20	12,82	2,34	13,44
2,23	11,65	2,16	12,23
2,25	10,57	1,97	11,11
2,28	9,58	1,78	10,07
2,30	8,69	1,59	9,11
2,33	7,89	1,39	8,25
2,35	7,19	1,19	7,48
2,38	6,59	0,98	6,81
2,40	6,09	0,77	6,24
2,43	5,70	0,56	5,78
2,45	5,41	0,34	5,45
2,48	5,24	0,11	5,24
2,50	5,17	0,11	5,18

*Verifiche a taglio*

Combinazione n° 1

*Inviluppo verifiche*

Inviluppo

<b>Y</b> [m]	<b>A<sub>f</sub></b> [cmq]	<b>M<sub>u</sub></b> [kgm]	<b>N<sub>u</sub></b> [kg]	<b>CS</b>	<b>V<sub>Rd</sub></b> [kg]	<b>CS<sub>T</sub></b>
0,00	0,00	2000	0	4.96	0	309.97
0,03	0,00	2000	0	4.90	0	312.40
0,05	0,00	2000	0	4.85	0	317.38
0,08	0,00	2000	0	4.79	0	325.16
0,10	0,00	2000	0	4.74	0	336.15
0,13	0,00	2000	0	4.69	0	350.97
0,15	0,00	2000	0	4.64	0	370.58
0,18	0,00	2000	0	4.60	0	396.41
0,20	0,00	2000	0	4.56	0	430.74
0,23	0,00	2000	0	4.52	0	477.22
0,25	0,00	2000	0	4.49	0	542.24
0,28	0,00	2000	0	4.46	0	637.84
0,30	0,00	2000	0	4.44	0	789.72
0,33	0,00	2000	0	4.42	0	1064.26
0,35	0,00	2000	0	4.41	0	1677.93
0,38	0,00	2000	0	4.40	0	3789.87
0,40	0,00	2000	0	4.39	0	17580.87
0,43	0,00	2000	0	4.39	0	2729.12
0,45	0,00	2000	0	4.40	0	1503.93
0,48	0,00	2000	0	4.41	0	1049.80
0,50	0,00	2000	0	4.42	0	813.34
0,53	0,00	2000	0	4.44	0	668.50
0,55	0,00	2000	0	4.46	0	570.80
0,58	0,00	2000	0	4.49	0	500.57
0,60	0,00	2000	0	4.52	0	447.72
0,63	0,00	2000	0	4.56	0	406.60
0,65	0,00	2000	0	4.59	0	373.75
0,68	0,00	2000	0	4.64	0	346.96
0,70	0,00	2000	0	4.68	0	324.74
0,73	0,00	2000	0	4.74	0	306.05
0,75	0,00	2000	0	4.79	0	290.17
0,78	0,00	2000	0	4.85	0	276.53
0,80	0,00	2000	0	4.92	0	264.73
0,83	0,00	2000	0	4.99	0	254.46
0,85	0,00	2000	0	5.06	0	245.46
0,88	0,00	2000	0	5.14	0	237.55
0,90	0,00	2000	0	5.23	0	230.57
0,93	0,00	2000	0	5.32	0	224.39
0,95	0,00	2000	0	5.42	0	218.91
0,98	0,00	2000	0	5.52	0	214.05
1,00	0,00	2000	0	5.63	0	209.74
1,03	0,00	2000	0	5.75	0	205.91
1,05	0,00	2000	0	5.87	0	202.53
1,08	0,00	2000	0	6.00	0	199.54
1,10	0,00	2000	0	6.14	0	196.92
1,13	0,00	2000	0	6.29	0	194.63
1,15	0,00	2000	0	6.45	0	192.65
1,18	0,00	2000	0	6.61	0	190.96
1,20	0,00	2000	0	6.79	0	189.54
1,23	0,00	2000	0	6.98	0	188.37
1,25	0,00	2000	0	7.18	0	187.44
1,28	0,00	2000	0	7.40	0	186.74
1,30	0,00	2000	0	7.62	0	186.27
1,33	0,00	2000	0	7.87	0	186.01
1,35	0,00	2000	0	8.13	0	185.97
1,38	0,00	2000	0	8.40	0	186.13
1,40	0,00	2000	0	8.70	0	186.49
1,43	0,00	2000	0	9.02	0	187.06
1,45	0,00	2000	0	9.36	0	187.84
1,48	0,00	2000	0	9.73	0	188.83
1,50	0,00	2000	0	10.12	0	190.02
1,53	0,00	2000	0	10.55	0	191.44
1,55	0,00	2000	0	11.00	0	193.07
1,58	0,00	2000	0	11.50	0	194.94
1,60	0,00	2000	0	12.03	0	197.06
1,63	0,00	2000	0	12.62	0	199.42
1,65	0,00	2000	0	13.25	0	202.06

<b>Y</b>	<b>A<sub>f</sub></b>	<b>M<sub>u</sub></b>	<b>N<sub>u</sub></b>	<b>CS</b>	<b>V<sub>Rd</sub></b>	<b>C<sub>T</sub></b>
[m]	[cmq]	[kgm]	[kg]		[kg]	
1,68	0,00	2000	0	13.94	0	204.98
1,70	0,00	2000	0	14.70	0	208.21
1,73	0,00	2000	0	15.52	0	211.77
1,75	0,00	2000	0	16.43	0	215.69
1,78	0,00	2000	0	17.44	0	219.99
1,80	0,00	2000	0	18.55	0	224.71
1,83	0,00	2000	0	19.78	0	229.90
1,85	0,00	2000	0	21.16	0	235.59
1,88	0,00	2000	0	22.70	0	241.86
1,90	0,00	2000	0	24.43	0	248.77
1,93	0,00	2000	0	26.39	0	256.39
1,95	0,00	2000	0	28.61	0	264.82
1,98	0,00	2000	0	31.16	0	274.18
2,00	0,00	2000	0	34.08	0	284.60
2,03	0,00	2000	0	37.47	0	296.24
2,05	0,00	2000	0	41.43	0	309.33
2,08	0,00	2000	0	46.10	0	324.10
2,10	0,00	2000	0	51.65	0	340.88
2,13	0,00	2000	0	58.33	0	360.09
2,15	0,00	2000	0	66.46	0	382.25
2,18	0,00	2000	0	76.51	0	408.08
2,20	0,00	2000	0	89.13	0	438.52
2,23	0,00	2000	0	105.31	0	474.89
2,25	0,00	2000	0	126.50	0	519.04
2,28	0,00	2000	0	155.05	0	573.72
2,30	0,00	2000	0	194.83	0	643.14
2,33	0,00	2000	0	252.66	0	734.10
2,35	0,00	2000	0	341.45	0	858.31
2,38	0,00	2000	0	488.18	0	1037.93
2,40	0,00	2000	0	757.30	0	1320.41
2,43	0,00	2000	0	1000.00	0	1829.05
2,45	0,00	2000	0	1000.00	0	3015.41
2,48	0,00	2000	0	1000.00	0	8925.38
2,50	0,00	2000	0	100.00	0	8925.38

<b>Y</b>	<b>A<sub>f</sub></b>	<b>σ<sub>c</sub></b>	<b>σ<sub>f</sub></b>	<b>τ<sub>c</sub></b>	<b>σ<sub>stf</sub></b>
[m]	[cmq]	[kg/cmq]	[kg/cmq]	[kg/cmq]	[kg/cmq]
0,00	0,00	148,56	148,44	3,49	0,00
0,03	0,00	150,32	150,20	3,46	0,00
0,05	0,00	152,05	151,94	3,39	0,00
0,08	0,00	153,75	153,64	3,28	0,00
0,10	0,00	155,39	155,29	3,14	0,00
0,13	0,00	156,96	156,87	2,96	0,00
0,15	0,00	158,44	158,37	2,75	0,00
0,18	0,00	159,81	159,75	2,50	0,00
0,20	0,00	161,06	161,01	2,22	0,00
0,23	0,00	162,17	162,14	1,90	0,00
0,25	0,00	163,12	163,10	1,55	0,00
0,28	0,00	163,90	163,88	1,17	0,00
0,30	0,00	164,49	164,48	0,80	0,00
0,33	0,00	164,90	164,90	0,45	0,00
0,35	0,00	165,14	165,14	0,11	0,00
0,38	0,00	165,21	165,21	0,22	0,00
0,40	0,00	165,12	165,11	0,54	0,00
0,43	0,00	164,87	164,86	0,84	0,00
0,45	0,00	164,47	164,45	1,14	0,00
0,48	0,00	163,92	163,90	1,42	0,00
0,50	0,00	163,23	163,21	1,69	0,00
0,53	0,00	162,41	162,37	1,96	0,00
0,55	0,00	161,46	161,41	2,21	0,00
0,58	0,00	160,38	160,32	2,45	0,00
0,60	0,00	159,18	159,12	2,68	0,00
0,63	0,00	157,87	157,79	2,90	0,00
0,65	0,00	156,45	156,36	3,11	0,00
0,68	0,00	154,93	154,82	3,31	0,00
0,70	0,00	153,30	153,18	3,51	0,00
0,73	0,00	151,58	151,44	3,69	0,00
0,75	0,00	149,77	149,62	3,86	0,00
0,78	0,00	147,87	147,70	4,03	0,00
0,80	0,00	145,89	145,71	4,18	0,00
0,83	0,00	143,83	143,64	4,33	0,00
0,85	0,00	141,70	141,49	4,47	0,00
0,88	0,00	139,50	139,27	4,60	0,00
0,90	0,00	137,24	136,99	4,72	0,00
0,93	0,00	134,91	134,65	4,83	0,00
0,95	0,00	132,53	132,26	4,94	0,00



## Dichiarazioni secondo N.T.C. 2018 (punto 10.2)

### Analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo

Il sottoscritto, in qualità di calcolatore delle opere in progetto, dichiara quanto segue.

#### Tipo di analisi svolta

L'analisi strutturale e le verifiche sono condotte con l'ausilio di un codice di calcolo automatico. La verifica della sicurezza degli elementi strutturali è stata valutata con i metodi della scienza delle costruzioni.

Il calcolo del palo viene eseguito secondo le seguenti fasi:

- Calcolo delle sollecitazioni, dovute al carico applicato;
- Verifica a portanza verticale;
- Verifica a portanza trasversale;
- Calcolo dei cedimenti;
- Progetto e verifica delle armature del palo.

La verifica delle sezioni degli elementi strutturali è eseguita con il metodo degli Stati Limite. Le combinazioni di carico adottate sono esaustive relativamente agli scenari di carico più gravosi cui l'opera sarà soggetta.

#### Origine e caratteristiche dei codici di calcolo

Titolo	CARL - Carico Limite e Cedimenti
Versione	10.0
Produttore	Aztec Informatica srl, Casole Bruzio (CS)
Utente	Ing. Forgione Donato
Licenza	AIU4726I9

#### Affidabilità dei codici di calcolo

Un attento esame preliminare della documentazione a corredo del software ha consentito di valutarne l'affidabilità. La documentazione fornita dal produttore del software contiene un'esauriente descrizione delle basi teoriche, degli algoritmi impiegati e l'individuazione dei campi d'impiego. La società produttrice Aztec Informatica srl ha verificato l'affidabilità e la robustezza del codice di calcolo attraverso un numero significativo di casi prova in cui i risultati dell'analisi numerica sono stati confrontati con soluzioni teoriche.

#### Modalità di presentazione dei risultati

La relazione di calcolo strutturale presenta i dati di calcolo tale da garantirne la leggibilità, la corretta interpretazione e la riproducibilità. La relazione di calcolo illustra in modo esaustivo i dati in ingresso ed i risultati delle analisi in forma tabellare.

#### Informazioni generali sull'elaborazione

Il software prevede una serie di controlli automatici che consentono l'individuazione di errori di modellazione, di non rispetto di limitazioni geometriche e di armatura e di presenza di elementi non verificati. Il codice di calcolo consente di visualizzare e controllare, sia in forma grafica che tabellare, i dati del modello strutturale, in modo da avere una visione consapevole del comportamento corretto del modello strutturale.

#### Giudizio motivato di accettabilità dei risultati

I risultati delle elaborazioni sono stati sottoposti a controlli dal sottoscritto utente del software. Tale valutazione ha compreso il confronto con i risultati di semplici calcoli, eseguiti con metodi tradizionali. Inoltre sulla base di considerazioni riguardanti gli stati tensionali e deformativi determinati, si è valutata la validità delle scelte operate in sede di schematizzazione e di modellazione della struttura e delle azioni.

In base a quanto sopra, io sottoscritto asserisco che l'elaborazione è corretta ed idonea al caso specifico, pertanto i risultati di calcolo sono da ritenersi validi ed accettabili.

Il progettista  
ING. DONATO FORGIONE

