

**VERIFICA
DI UN PLINTO
DI DIMENSIONI 0,600x1,050X0,730 m
PER PALI D'ILLUMINAZIONE**

Secondo quanto previsto dal D.M. 17 gennaio 2018, recante "Nuove norme tecniche per le costruzioni".

Gallian ing. Fabrizio



A handwritten signature in blue ink, appearing to be "G. Gallian".

0. DESTINAZIONE D'USO

0.1 DESCRIZIONE PRODOTTO

0.2 LEGISLAZIONE DI RIFERIMENTO

0.3 ASPETTI NORMATIVI SUI PLINTI

0.4 ISTRUZIONI D'USO

0.5 IMPIEGABILITÀ

0.7 METODO DI CALCOLO

1. DIMENSIONI CARATTERISTICHE DEL SISTEMA

1.1 DIMENSIONI PLINTO

1.2 DIMENSIONI PALO

2. IPOTESI DI CARICO

2.1 PESO PROPRIO DEL PLINTO

2.1.1 Calcolo della posizione del baricentro del plinto

2.2 PESO DEGLI OGGETTI VERTICALI

2.3 SPINTA DELLA TERRA

2.3 FORZA DEL VENTO

2.3.1 Calcolo della pressione del vento

2.3.2 Calcolo della pressione cinetica di riferimento

2.3.3 Calcolo del coefficiente di esposizione c_e

2.3.4 Calcolo del coefficiente di forma c_p

2.3.5 Calcolo del coefficiente dinamico c_d

2.3.6 Calcoli dell'azione del vento per un caso particolare

2.3.7 Calcolo della forza del vento

2.3.8 Calcoli dell'azione del vento per tutte le zone in tutte le categorie di esposizione

3. SOLLECITAZIONI E VERIFICHE

3.1 VERIFICA A RIBALTAMENTO

3.1.1 Calcoli con la configurazione di carico A

3.1.2 Calcoli con la configurazione di carico B

3.1.3 Calcoli con la configurazione di carico C

3.1.4 Verifica per ogni zona e per ogni classe di esposizione

3.1.5 Verifica a ribaltamento con definizione del campo d'impiegabilità

3.2 VERIFICA A SCORRIMENTO

3.3 VERIFICA A TAGLIO

3.4 VERIFICA DELLA PRESSIONE AMMISSIBILE SUL TERRENO

3.5 VERIFICA DELLE TENSIONI NEL CALCESTRUZZO

0. DESTINAZIONE D'USO

0.1 DESCRIZIONE PRODOTTO

Il manufatto oggetto di studio è un plinto di fondazione usato per la posa di pali d'acciaio per l'illuminazione di dimensioni 60x105x73 cm con pozzetto per dispersione di terra incorporato. Le principali caratteristiche complete del manufatto vengono riportate nella scheda tecnica. Il materiale costruttivo utilizzato è il conglomerato cementizio. Il prodotto è conforme, per quanto applicabile, ai requisiti del del Regolamento prodotti da costruzione n. 305/2011.

Si garantisce il corretto e buon funzionamento del manufatto in oggetto; qualora non fosse montato con giusto criterio oppure qualora il sito di posizionamento del manufatto e le caratteristiche del palo d'acciaio per l'illuminazione non rispetti le caratteristiche presentate in questo documento, si declina ogni responsabilità.

0.2 LEGISLAZIONE DI RIFERIMENTO

Per il progetto strutturale le determinazioni delle azioni, delle sollecitazioni e la procedura di verifica si fa riferimento alla normativa italiana vigente sulle costruzioni, in particolare si fa riferimento al D.M. 17 gennaio 2018, recante "Nuove norme tecniche per le costruzioni".

0.3 ASPETTI NORMATIVI SUI PLINTI

Ad integrazione della NTC gli aspetti normativi che riguardano i plinti sono:

- UNI EN 206-1:2006
Prodotti in Calcestruzzo: Specificazione, prestazione, produzione e conformità
La presente norma è la versione ufficiale in lingua italiana della norma europea EN 206-1 (edizione dicembre 2000), dell'aggiornamento A1 (edizione luglio 2004) e dell'aggiornamento A2 (edizione giugno 2005). La norma si applica al calcestruzzo per strutture gettate in sito, strutture prefabbricate e componenti strutturali prefabbricati per edifici e strutture di ingegneria civile. Il calcestruzzo può essere miscelato in cantiere, preconfezionato o prodotto in un impianto per componenti di calcestruzzo prefabbricato. La norma specifica i requisiti per: - i materiali componenti del calcestruzzo; - le proprietà del calcestruzzo fresco ed indurito e la loro verifica; - le limitazioni per la composizione del calcestruzzo; - la specifica del calcestruzzo; - la consegna del calcestruzzo fresco; - le procedure per il controllo di produzione; - i criteri di conformità e la valutazione della conformità.
- Norma UNI EN 1998-5:2005
Progettazione delle strutture per la resistenza sismica, Fondazioni, strutture di contenimento ed aspetti geotecnici
La presente norma è la versione ufficiale della norma europea EN 1998-5 (edizione novembre 2004). La norma stabilisce i requisiti, i criteri e le regole per la progettazione di differenti sistemi di fondazione, per la progettazione di strutture di contenimento in terra e per l'interazione suolo-struttura quando sottoposti ad azioni sismiche.
Il processo di fabbricazione (per quanto applicabile) rispettoso di quanto richiesto dal Regolamento prodotti da costruzione n. 305/2011 e successive modifiche ed integrazioni.
- Sistemi di gestione della Qualità
La norma prevede un sistema di gestione per la qualità, pensato per gestire i processi aziendali affinché siano indirizzati al miglioramento della efficacia e dell'efficienza della organizzazione oltre che alla soddisfazione del cliente.

0.4 ISTRUZIONI D'USO

Il plinto di fondazione prefabbricato è utilizzato per la posa di pali d'acciaio per l'illuminazione con predisposizione per alloggiamento palo e pozzetto per collegamento cavi di alimentazione elettrica. Il prefabbricato è costruito interamente in calcestruzzo, un blocco monolitico nel quale è ricavato un foro per l'alloggiamento del palo di illuminazione. In esso, inoltre, è ricavato il pozzetto d'ispezione, oltre ai vari fori di collegamento.

I materiali da costruzioni utilizzati sono:

- Calcestruzzo C20/25;
- Acciaio tipo B450C, impiegabile anche come FeB44k.

Il manufatto va posato su uno strato di magrone di livellamento (cls dosato a $1+1,5 \text{ q/m}^3$). Il riempimento della sezione cava attorno al plinto viene fatto con sabbia ben costipata. Nel caso in cui il manufatto interessato riporti e zone in cui il terreno è stato manomesso e pertanto con portanza ridotta, dovranno essere valutate operazioni di bonifica. Il posizionamento in scarpata non è ammesso. Per il riempimento dell'alloggiamento del palo è consigliato l'uso di malte cementizie espansive essendo stata valutata la condizione statica di incastro al piede del palo. Il plinto deve essere completamente inserito nel terreno al fine di assicurare un adeguato contrasto al ribaltamento, allo scorrimento laterale, nonché la garanzia alla sicurezza della circolazione stradale.

Va sottolineato che il funzionamento teorico del blocco deve essere seguito da una corretta esecuzione. Pertanto è necessario che dopo lo scavo e il posizionamento del manufatto che il ricoprimento del terreno ai lati avvenga con estrema cura e che sia ben costipato e rispettato il ricoprimento minimo dell'interramento; la scelta del terreno di riempimento dovrà essere selezionata e preferibilmente dovrà essere di tipo arido.

0.5 IMPIEGABILITÀ

Da calcoli risulta che il plinto prefabbricato di dimensioni 60x105x73 cm può essere utilizzato con pali d'acciaio per l'illuminazione rastremati di altezza fino a 8,00 metri nelle zone 1, 2, 7,00 metri per le zone 3, 4, 5, 6, 6,50 metri per le zone 7, 8 ed infine per la zona 9 il limite massimo è di 6 metri. Si assume una tipologia di terreno argilloso di media resistenza con peso specifico 2000 kg/cm^2 e coefficiente d'attrito terreno-cls 0,2.

Il plinto così come da catalogo può essere utilizzato nei siti che hanno le caratteristiche rispetto all'azione del vento come definite da normativa riportate in Tabella 1:

ZONA	DESCRIZIONE	a_0 [m]	IMPIEGABILITÀ
1	Valle d'Aosta, Piemonte, Lombardia, Trentino Alto Adige, Veneto, Friuli Venezia Giulia (con l'eccezione della provincia di Trieste)	1000	Limitatamente alle classi di rugosità del terreno A e B ovunque, alla classe C per distanze superiori ai 10 km dalla costa del mare e alla classe D per siti di altitudine superiore ai 500 m.s.l.m.
2	Emilia Romagna	750	Limitatamente alle classi di rugosità del terreno A e B ovunque, alla classe C per distanze superiori ai 10 km dalla costa del mare e alla classe D per siti di altitudine superiore ai 500 m.s.l.m.
3	Toscana, Marche, Umbria, Lazio, Abruzzo, Molise, Puglia, Campania, Basilicata, Calabria (esclusa la provincia di Reggio Calabria)	500	Limitatamente alla classe di rugosità del terreno A ovunque, alla classe B per distanze superiori ai 30 km dalla costa del mare, alla classe C per siti di altitudine superiore ai 500 m.s.l.m. Non è ammesso l'utilizzo per siti con classe di rugosità del terreno D.
4	Sicilia e provincia di Reggio Calabria	500	Limitatamente alla classe di rugosità del terreno A ovunque, alla classe B per distanze superiori ai 30 km dalla costa del mare, alla classe C per siti di altitudine superiore ai 500 m.s.l.m. Non è ammesso l'utilizzo per siti con classe di rugosità del terreno D.
5	Sardegna (zona a oriente della retta congiungente Capo Teulada con l'Isola di	750	Limitatamente alla classe di rugosità del terreno A ovunque, alla classe B per distanze

	Maddalena)		superiori ai 30 km dalla costa del mare, alla classe C per siti di altitudine superiore ai 500 m.s.l.m. Non è ammesso l'utilizzo per siti con classe di rugosità del terreno D.
6	Sardegna (zona a occidente della retta congiungente Capo Teulada con l'Isola di Maddalena)	500	Limitatamente alla classe di rugosità del terreno A per distanze superiori ai 10 km dalla costa del mare, alla classe B per distanze superiori ai 30 km dalla costa del mare, alla classe C per siti di altitudine superiore ai 500 m.s.l.m. Non è ammesso l'utilizzo per siti con classe di rugosità del terreno D.
7	Liguria	1000	Limitatamente alle classi di rugosità del terreno A e B ovunque. Non è ammesso l'utilizzo per siti con classe di rugosità del terreno C o D.
8	Provincia di Trieste	1500	Non è ammesso l'utilizzo in nessuna zona.
9	Isole (con l'eccezione di Sicilia e Sardegna) e mare aperto	500	Non è ammesso l'utilizzo in nessuna zona.

Tabella 1: Impiegabilità del plinto in esame nelle diverse zone in base all'azione del vento.

Per siti con altitudini superiori al valore indicato in tabella come a_0 rispetto al livello del mare si devono svolgere apposite verifiche di stabilità. Le classi di rugosità del terreno sono riportate nella Tabella 3.3.III del D.M. 17/01/2018. I valori vengono riportati in Tabella 2:

Classe di rugosità del terreno	Descrizione
A	Aree urbane in cui almeno il 15% della superficie sia coperto da edifici la cui altezza media superi i 15m
B	Aree urbane (non di classe A), suburbane, industriali e boschive
C	Aree con ostacoli diffusi (alberi, case, muri, recinzioni,...); aree con rugosità non riconducibile alle classi A, B, D
D	Aree prive di ostacoli (aperta campagna, aeroporti, aree agricole, pascoli, zone paludose o sabbiose, superfici innevate o ghiacciate, mare, laghi,...)

L'assegnazione della classe di rugosità non dipende dalla conformazione orografica e topografica del terreno. Affinché una costruzione possa dirsi ubicata in classe A o B è necessario che la situazione che contraddistingue la classe permanga intorno alla costruzione per non meno di 1 km e comunque non meno di 20 volte l'altezza della costruzione. Laddove sussistano dubbi sulla scelta della classe di rugosità, a meno di analisi dettagliate, verrà assegnata la classe più sfavorevole.

Tabella 2: Classi di rugosità del terreno.

0.7 METODO DI CALCOLO

La progettazione e la verifica del manufatto in oggetto sono state eseguite con gli usali metodi di Scienza delle Costruzioni basato sulle ipotesi della elasticità lineare.

1. DIMENSIONI CARATTERISTICHE DEL SISTEMA

1.1 DIMENSIONI PLINTO

Il plinto presenta, come illustrato nei dettagli di Figura 1, le seguenti dimensioni fondamentali.

Altezza (A) [m]:	0,730
Lunghezza (B) [m]:	0,600
Profondità [m]:	1,050
Dimensioni foro per il palo [m]:	0,280
Dimensioni parallelepipedo (F)x(E) [m] x [m]:	0,400 x 0,400
Peso del plinto [kg]:	740,00

Tabella 3: Dimensioni del plinto.

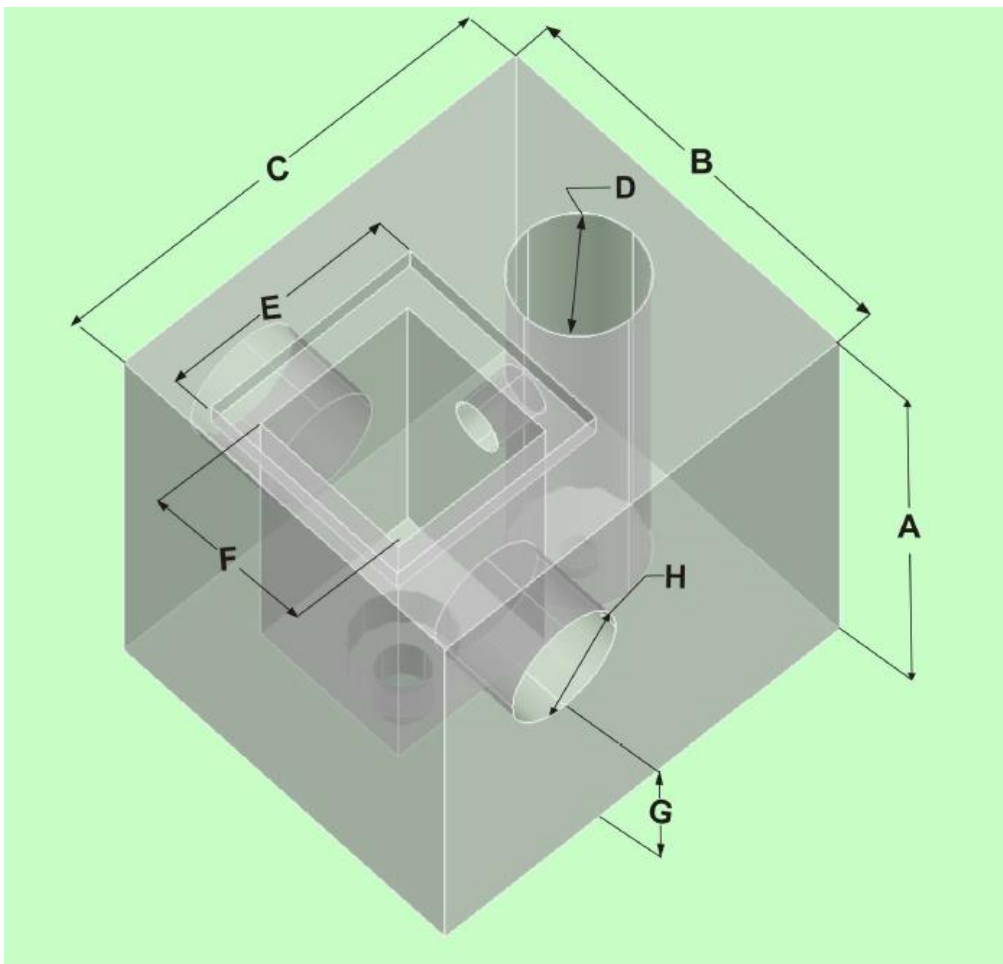


Figura 1: Plinto, vista laterale.

1.2 DIMENSIONI PALO

Il palo presenta le dimensioni illustrate in Tabella 4:

Altezza [m]:	8,00
Diametro min/max [m]:	0,139/0,076
Spessore del palo [mm]	3,00
Peso del palo e dell'oggetto illuminante [kg]	150,08

Tabella 4: Dimensioni del palo e dell'oggetto illuminante.

PALO CON OGGETTO ILLUMINANTE

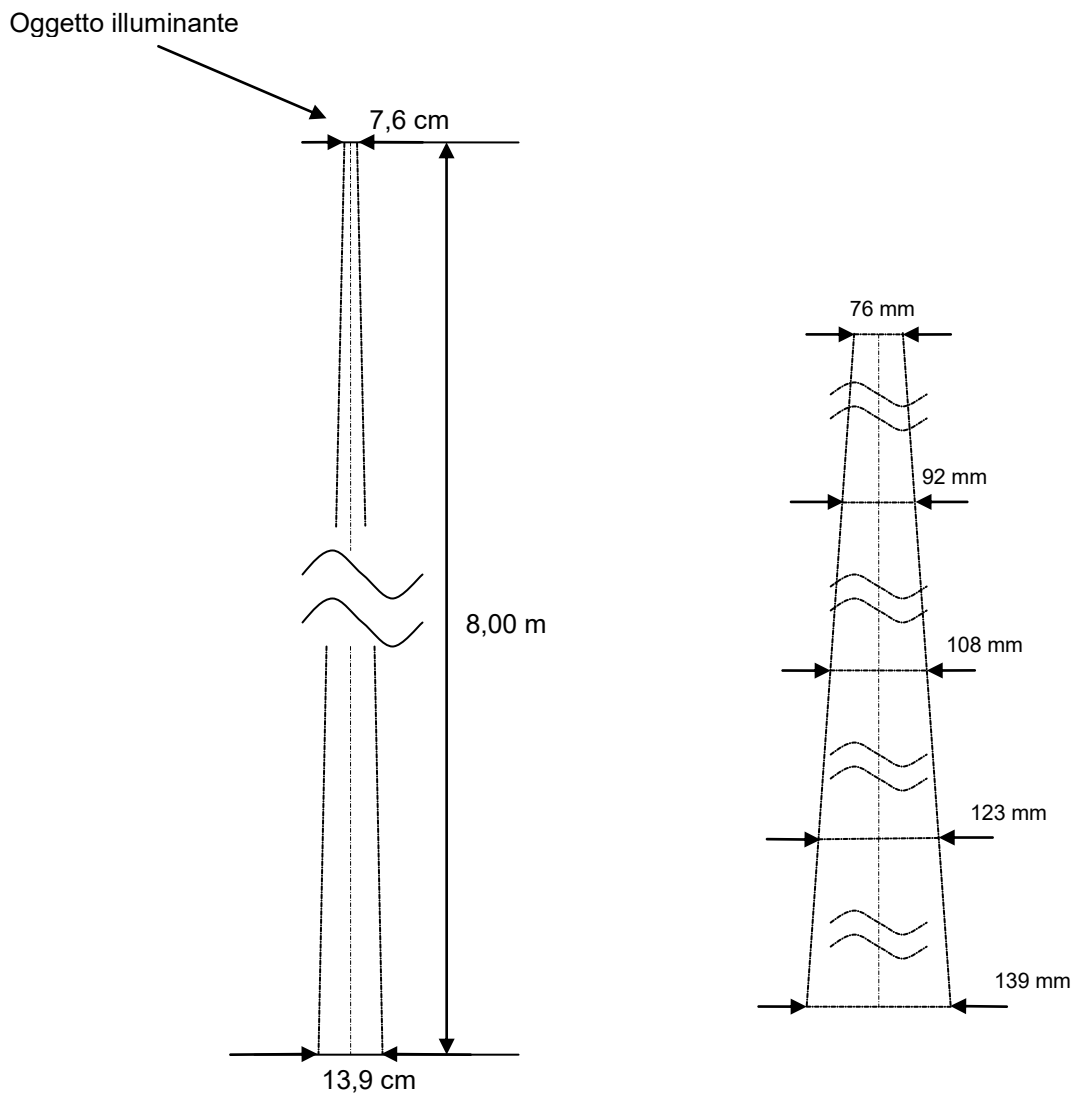


Figura 2: Palo e oggetto illuminante, dimensioni.

2. CARICHI DI PROGETTO

Le forze agenti sul sistema sono: il peso del plinto, il peso dell'oggetto verticale (palo, oggetto illuminante e pannello), la spinta delle terre e la pressione del vento. Le azioni sono ricavate dal capitolo 3 del D.M. 17/01/2018, "Nuove norme tecniche per le costruzioni".

1. Peso proprio del plinto
2. Peso degli oggetti verticali
3. Spinta delle terre
4. Pressione del vento

2.1 PESO PROPRIO DEL PLINTO

Si assume come accelerazione di gravità: $g = 9,800 \text{ m/s}^2$. Si calcola la forza peso del plinto:

$$P_{\text{plin}} = 740,00 \cdot g = 7.252,00 \text{ N}$$

Calcolo della posizione del baricentro del plinto

- a. Calcolo del diametro del cilindro che ospita il palo nell'ipotesi che il cilindro abbia la stessa altezza del plinto.

$$d_{\text{max}} = 0,280 \text{ m}$$

$$d_{\text{min}} = 0,085 \text{ m}$$

$$h = 0,730 \text{ m}$$

$$h_{\text{plinto}} = 0,730 \text{ m}$$

$$\text{Vol} = \pi \left(\frac{d_{\text{max}} + d_{\text{min}}}{2} \right)^2 \cdot h d = 0,012 \text{ m}^3$$

$$d^* = \left(4 \cdot \text{Vol} / (\pi \cdot h_{\text{plinto}}) \right)^{0.5} = 0,125 \text{ m}$$

- b. Calcolo dell'area del rettangolo che ospita le batterie nell'ipotesi che il parallelepipedo abbia la stessa altezza del plinto.

$$a = 0,400 \text{ m}$$

$$b = 0,400 \text{ m}$$

$$h = 0,730 \text{ m}$$

$$h_{\text{plinto}} = 0,730 \text{ m}$$

$$\text{Vol} = a \cdot b \cdot h = 0,117 \text{ m}^3$$

$$A^* = \text{Vol} / h_{\text{plinto}} = 0,160 \text{ m}^2$$

- c. Calcolo delle coordinate del baricentro in cui si applica il peso del plinto.

Come illustrato in Figura 1, si assume un sistema di riferimento piano con centro lo spigolo inferiore a sinistra del manufatto. Le aree delle figure che compongono la proiezione del plinto sul piano x-y sono:

$$A_{\text{quadrato}} = 0,630 \text{ m}^2$$

$$x_{Gq} = 0,340 \text{ m}$$

$$y_{Gq} = 0,525 \text{ m}$$

A rettangolo = 0,160 m²

x_{Gr} = 0,340 m

y_{Gr} = 0,250 m

A cerchio = 0,012 m²

x_{Gc} = 0,340 m

y_{Gc} = 0,800 m

$x_G = (A \text{ quadrato} \cdot x_{Gq} - A \text{ rettangolo} \cdot x_{Gr} - A \text{ cerchio} \cdot x_{Gc}) / (A \text{ quadrato} - A \text{ rettangolo} - A \text{ cerchio}) =$

$x_G = 0,340 \text{ m } y_G = 0,614 \text{ m}$

2.2 PESO DEGLI OGGETTI VERTICALI

Gli oggetti verticali hanno le seguenti forze-peso:

$P_{\text{vert}} = (P \text{ pannello} + P \text{ ogg illuminante}) \cdot g = 1.470,74 \text{ N}$

2.3 SPINTA DELLA TERRA

Sotto le seguenti ipotesi:

- il plinto è collocato in un terreno composto da sabbia a granulometria uniforme, il peso specifico quindi risulta: $\gamma = 2.000 \text{ kg/m}^3$;
- L'intera altezza del plinto è coperta da terreno;
- La spinta della terra si assume con coefficiente di spinta passiva pari a 1 a vantaggio di sicurezza.

La spinta della terra, caratterizzata dal classico diagramma triangolare, è calcolata come:

$F_{\text{terra}} = \gamma \cdot (h \text{ plinto} \cdot h \text{ plinto}) / 2 \cdot \text{profondità plinto} \cdot FS = 3.816,26 \text{ N}$

Peso specifico di alcuni tipi di terreno (Kg/m ³)		
Terreno	Min.	Max
Ghiaia asciutta	1800	2000
Ghiaia umida	1900	2100
Sabbia asciutta compatta	1700	2000
Sabbia bagnata compatta	2000	2200
Sabbia asciutta sciolta	1500	1800
Sabbia umida sciolta	1600	1900
Sabbia bagnata sciolta	1900	2100
Sabbia grossa asciutta	1400	1500
Sabbia fine asciutta	1400	1600
Sabbia fine umida	1900	2000
Argilla sabbiosa	1800	2200
Argilla sabbiosa	1800	2200
Argilla dura	2000	2100
Argilla semisolida	1900	1950
Argilla semisolida	1800	1800
Argilla molle	1800	1800

Argilla asciutta	2000	2250
Arenaria	1800	2700
Torba	1800	1800
Travertino	2200	2500
Pomice	500	1100
Trachite	2400	2800
Tufo vulcanico	1100	1750
Calcere tufaceo	1120	2000
Calcere tenero	2000	2400
Calcere compatto	2400	2700
Dolomia	2300	2850
Porfido	2450	2700
Gneiss	2500	2700
Serpentino	2500	2750
Granito	2550	2900
Marmo saccaroide	2700	2750
Sienite	2700	3000
Diorite	2750	3000

Figura 3: Peso specifico di alcuni tipi di terreno.

2.3 FORZA DEL VENTO

Calcolo della pressione del vento

La pressione del vento è data dall'espressione:

$$p = q_{ref} * c_e * c_p * c_d \text{ [N/m}^2\text{]}$$

dove:

- q_b = è la pressione cinetica di riferimento, in N/m^2 ;
- c_e = è il coefficiente di esposizione.;
- c_p = è il coefficiente di forma o coefficiente aerodinamico;
- c_d = è il coefficiente dinamico.

Calcolo della pressione cinetica di riferimento

La pressione cinetica di riferimento q_b è data dall'espressione:

$$q_b = \frac{1}{2} \rho v_b^2 \text{ [N/m}^2\text{]}$$

dove:

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

V_b è la velocità di riferimento del vento (in m/s) ed è data dall'espressione:

$$V_b = V_{b,0} \quad \text{per } a_s \leq a_0$$

$$V_b = V_{b,0} + k_a * (a_s - a_0) \quad \text{per } a_s > a_0$$

dove:

a_s è l'altitudine sul livello del mare del sito ove sorge la costruzione.

I valori della pressione cinetica di riferimento per ogni zona sono riportati in Tabella 5. Le zone sono illustrate in Figura .

ZONA	DESCRIZIONE	a_0 [m]	$V_{b,0}$ [m/s]	k_a [1/s]
1	Valle d'Aosta, Piemonte, Lombardia, Trentino Alto Adige, Veneto, Friuli Venezia Giulia (con l'eccezione della provincia di Trieste)	1.000	25	0,010
2	Emilia Romagna	750	25	0,015
3	Toscana, Marche, Umbria, Lazio, Abruzzo, Molise, Puglia, Campania, Basilicata, Calabria (esclusa la provincia di Reggio Calabria)	500	27	0,020
4	Sicilia e provincia di Reggio Calabria	500	28	0,020
5	Sardegna (zona a oriente della retta congiungente Capo Teulada con l'Isola di Maddalena)	750	28	0,015
6	Sardegna (zona a occidente della retta congiungente Capo Teulada con l'Isola di Maddalena)	500	28	0,020
7	Liguria	1.000	28	0,015
8	Provincia di Trieste	1.500	30	0,010
9	Isole (con l'eccezione di Sicilia e Sardegna) e mare aperto	500	31	0,020

Tabella 5: Valori di a_0 , $v_{b,0}$ e k_a per le varie zone.

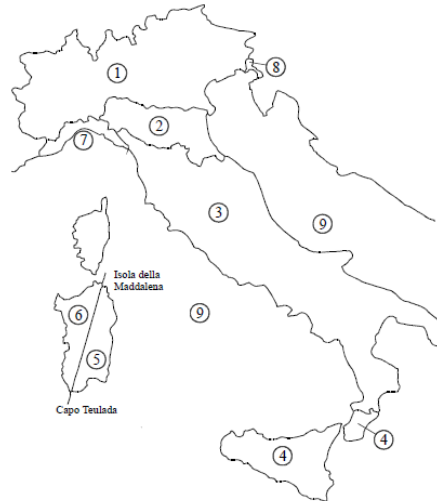


Figura 4: Mappa delle zone in cui è suddiviso il territorio italiano.

Calcolo del coefficiente di esposizione c_e

Il coefficiente di esposizione c_e dipende dall'altezza z sul suolo del punto considerato, dalla topografia del terreno, e dalla categoria di esposizione del sito ove sorge la costruzione. In assenza di analisi specifiche che tengano in conto la direzione di provenienza del vento e l'effettiva scabrezza e topografia del terreno che circonda la costruzione, per altezze sul suolo non maggiori di $z = 200$ m, esso è dato dalla formula:

$$c_e(z) = (k_r)^2 * c_t * \ln(z/z_0) * (7 + c_t * \ln(z/z_0)) \quad \text{per } z \geq Z_{\min}$$

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

Il coefficiente di topografia c_t è generalmente posto uguale a 1 sia per le zone pianeggianti sia per quelle ondulate, collinose e montane. Gli altri coefficienti sono determinati dalla categoria di esposizione che a sua volta si individua data la rugosità del terreno assieme alla distanza dalla costa e dall'altitudine del sito. La suddivisione delle classi di rugosità del terreno è riportata in Tabella 2. La presente definisce le categorie di esposizione, mentre la riporta i parametri per la definizione del coefficiente di esposizione.

<p>ZONE 1,2,3,4,5</p> <table border="1"> <tr><td>A</td><td>--</td><td>IV</td><td>IV</td><td>V</td><td>V</td><td>V</td></tr> <tr><td>B</td><td>--</td><td>III</td><td>III</td><td>IV</td><td>IV</td><td>IV</td></tr> <tr><td>C</td><td>--</td><td>*</td><td>III</td><td>III</td><td>IV</td><td>IV</td></tr> <tr><td>D</td><td>I</td><td>II</td><td>II</td><td>II</td><td>III</td><td>**</td></tr> </table> <p>* Categoria II in zona 1,2,3,4 Categoria III in zona 5</p> <p>** Categoria III in zona 2,3,4,5 Categoria IV in zona 1</p>						A	--	IV	IV	V	V	V	B	--	III	III	IV	IV	IV	C	--	*	III	III	IV	IV	D	I	II	II	II	III	**	<p>ZONA 9</p> <table border="1"> <tr><td>A</td><td>--</td><td>I</td></tr> <tr><td>B</td><td>--</td><td>I</td></tr> <tr><td>C</td><td>--</td><td>I</td></tr> <tr><td>D</td><td>I</td><td>I</td></tr> </table>		A	--	I	B	--	I	C	--	I	D	I	I
A	--	IV	IV	V	V	V																																									
B	--	III	III	IV	IV	IV																																									
C	--	*	III	III	IV	IV																																									
D	I	II	II	II	III	**																																									
A	--	I																																													
B	--	I																																													
C	--	I																																													
D	I	I																																													
<p>ZONA 6</p> <table border="1"> <tr><td>A</td><td>--</td><td>III</td><td>IV</td><td>V</td><td>V</td></tr> <tr><td>B</td><td>--</td><td>II</td><td>III</td><td>IV</td><td>IV</td></tr> <tr><td>C</td><td>--</td><td>II</td><td>III</td><td>III</td><td>IV</td></tr> <tr><td>D</td><td>I</td><td>I</td><td>II</td><td>II</td><td>III</td></tr> </table>						A	--	III	IV	V	V	B	--	II	III	IV	IV	C	--	II	III	III	IV	D	I	I	II	II	III	<p>ZONE 7,8</p> <table border="1"> <tr><td>A</td><td>--</td><td>--</td><td>IV</td></tr> <tr><td>B</td><td>--</td><td>--</td><td>IV</td></tr> <tr><td>C</td><td>--</td><td>--</td><td>III</td></tr> <tr><td>D</td><td>I</td><td>II</td><td>*</td></tr> </table> <p>* Categoria II in zona 8 Categoria III in zona 7</p>		A	--	--	IV	B	--	--	IV	C	--	--	III	D	I	II	*
A	--	III	IV	V	V																																										
B	--	II	III	IV	IV																																										
C	--	II	III	III	IV																																										
D	I	I	II	II	III																																										
A	--	--	IV																																												
B	--	--	IV																																												
C	--	--	III																																												
D	I	II	*																																												

Tabella 6: Definizione delle categorie di esposizione.

Categoria di esposizione del sito	k_r	z_0 [m]	z_{min} [m]
I	0,17	0,01	2
II	0,19	0,05	4
III	0,2	0,1	5
IV	0,22	0,3	8
V	0,23	0,7	12

Tabella 7: Parametri per la definizione del coefficiente di esposizione.

Calcolo del coefficiente di forma c_p

Il coefficiente di forma (o coefficiente aerodinamico) è funzione della tipologia e della geometria della costruzione e del suo orientamento rispetto alla direzione del vento.

Per i corpi cilindrici a sezione circolare di diametro d e altezza h (ambidue espressi in metri), i coefficienti c_p sono i seguenti:

$$c_p = \begin{cases} 1,2 & \text{per } d\sqrt{q} \leq 2,2 \\ (1,783 - 0,263 d\sqrt{q}) & \text{per } 2,2 \leq d\sqrt{q} \leq 4,2 \\ 0,7 & \text{per } 4,2 \leq d\sqrt{q} \end{cases}$$

per $q = q_b c_e$ [N/m²].

L'azione di insieme esercitata dal vento va valutata con riferimento alla superficie proiettata sul piano ortogonale alla direzione del vento.

Calcolo del coefficiente dinamico c_d

Il coefficiente dinamico tiene conto degli effetti riduttivi associati alla non contemporaneità delle massime pressioni locali e degli effetti amplificativi dovuti alle vibrazioni strutturali. Esso assume normalmente il valore 1.

$$c_d = 1$$

Calcoli dell'azione del vento per un caso particolare

Sotto le seguenti ipotesi di caso particolare:

- Zona di riferimento 1, in zone di altezza inferiore ai 1000 m;
- Classe di rugosità del terreno B;
- Distanza dalla costa compresa tra i 10 e i 30 km (categoria di esposizione III);

si ottengono i valori riportati in Tabella 8.

$v_{b,0}$	25	[m/s]
k_a	0,010	[1/s]
a_0	1000	[m]
q_b	390,625	[N/m ²]
z_{min}	5	[m]
z_0	0,10	[m]
k_r	0,20	[]
C_d	1	[]

Tabella 8: Valori di riferimento per l'azione del vento in un caso specifico.

Poiché il coefficiente è dipendente dall'altezza della costruzione e poiché il palo è rastremato, il che influisce sull'area che esso oppone all'azione del vento, si procede a valutare la pressione del vento a diverse altezze, dividendo il palo in 4 sezioni.

Calcolo della forza del vento

La forza del vento è considerata parallela al terreno e si può scomporre come agente sui rispettivi baricentri di palo e oggetto illuminante. Il palo viene ancora considerato come scomposto in quattro zone che presentano aree diverse, a seconda del loro crescente diametro, all'esposizione del vento.

- Forza del vento sul palo cilindrico:

Altezza z [m]	Pressione del vento p(z) [N/m ²]	Diametro palo d (z) [mm]	Forza del vento Fv palo (z) [N]
z1 = 2,00	544,44	133,0	144,80
z 2 = 4,00	613,86	114,0	140,00
z 3 = 6,00	683,28	95,0	129,80
z 4 = 8,00	693,46	76,0	105,40

Tabella 9: Azione del vento sul palo rastremato, caso particolare.

Dove il diametro scelto per ogni sezione è quello medio, di conseguenza anche l'area esposta al vento è quella media per ogni sezione.

Calcoli dell'azione del vento per tutte le zone in tutte le categorie di esposizione

In si riportano i calcoli per determinare le forze orizzontali a diverse altezze per ogni zona e per ciascun coefficiente di esposizione al sito.

ZONA	vb,0	qb	CAT. ESPOSIZIONE	kr	z0	zmin	z1	z1m	ce(z)	d med (z)	q	cp	p	Fv
	[m/s]	[N/m ²]			[m]	[m]	[m]	[m]		[m]	[N/m ²]		[N/m ²]	[N]
1,2	25	390,625	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,133	735,60	0,83	613,71	163,2
						2	4	3	2,094	0,114	818,00	0,93	757,05	172,6
						2	6	5	2,373	0,095	927,10	1,02	947,73	180,1
						2	8	7	2,566	0,076	1.002,18	1,15	1152,74	175,2
			II	0,19	0,05	4	2	1	1,801	0,133	703,33	0,86	601,59	160,0
						4	4	3	1,801	0,114	703,33	0,99	694,80	158,4
						4	6	5	1,929	0,095	753,64	1,10	826,82	157,1
						4	8	7	2,130	0,076	832,15	1,20	998,58	151,8
			III	0,2	0,1	5	2	1	1,708	0,133	667,00	0,88	586,71	156,1
						5	4	3	1,708	0,114	667,00	1,01	672,79	153,4
						5	6	5	1,708	0,095	667,00	1,14	758,87	144,2
						5	8	7	1,912	0,076	746,71	1,20	896,05	136,2
IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,133	638,36	0,90	574,03	152,7			
			8	4	3	1,634	0,114	638,36	1,03	654,63	149,3			
			8	6	5	1,634	0,095	638,36	1,15	735,22	139,7			
			8	8	7	1,634	0,076	638,36	1,20	766,04	116,4			
V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,133	577,88	0,94	544,44	144,8			
			12	4	3	1,479	0,114	577,88	1,06	613,86	140,0			
			12	6	5	1,479	0,095	577,88	1,18	683,28	129,8			
			12	8	7	1,479	0,076	577,88	1,20	693,46	105,4			
3	27	455,625	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,133	858,00	0,76	650,71	173,1
						2	4	3	2,094	0,114	954,12	0,86	817,58	186,4
						2	6	5	2,373	0,095	1.081,37	0,96	1039,62	197,5
						2	8	7	2,566	0,076	1.168,94	1,10	1285,38	195,4
			II	0,19	0,05	4	2	1	1,801	0,133	820,37	0,78	640,81	170,5
						4	4	3	1,801	0,114	820,37	0,92	758,23	172,9
						4	6	5	1,929	0,095	879,05	1,04	916,17	174,1
						4	8	7	2,130	0,076	970,62	1,16	1126,19	171,2
			III	0,2	0,1	5	2	1	1,708	0,133	777,99	0,81	628,11	167,1
						5	4	3	1,708	0,114	777,99	0,95	736,55	167,9

						5	6	5	1,708	0,095	777,99	1,09	844,98	160,5
						5	8	7	1,912	0,076	870,96	1,19	1039,15	158,0
			IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,133	744,59	0,83	616,91	164,1
						8	4	3	1,634	0,114	638,36	1,03	763,56	174,1
						8	6	5	1,634	0,095	638,36	1,15	857,57	162,9
						8	8	7	1,634	0,076	638,36	1,20	893,51	135,8
			V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,133	674,04	0,87	589,70	156,9
						12	4	3	1,479	0,114	674,04	1,00	677,14	154,4
						12	6	5	1,479	0,095	674,04	1,13	764,59	145,3
						12	8	7	1,479	0,076	674,04	1,20	808,85	122,9
4,5,6,7	28	490	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,133	922,74	0,72	664,79	176,8
						2	4	3	2,094	0,114	1.026,10	0,82	844,06	192,4
						2	6	5	2,373	0,095	1.162,95	0,93	1082,66	205,7
						2	8	7	2,566	0,076	1.257,13	1,07	1350,54	205,3
			II	0,19	0,05	4	2	1	1,801	0,133	882,26	0,74	656,42	174,6
						4	4	3	1,801	0,114	882,26	0,89	787,37	179,5
						4	6	5	1,929	0,095	945,37	1,01	959,35	182,3
						4	8	7	2,130	0,076	1.043,85	1,14	1187,08	180,4
			III	0,2	0,1	5	2	1	1,708	0,133	836,69	0,77	645,26	171,6
						5	4	3	1,708	0,114	836,69	0,92	766,20	174,7
						5	6	5	1,708	0,095	836,69	1,06	887,13	168,6
						5	8	7	1,912	0,076	936,67	1,17	1097,09	166,8
			IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,133	800,76	0,79	635,14	168,9
						8	4	3	1,634	0,114	800,76	0,93	748,37	170,6
						8	6	5	1,634	0,095	800,76	1,08	861,61	163,7
						8	8	7	1,634	0,076	800,76	1,20	960,92	146,1
			V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,133	724,90	0,84	609,80	162,2
						12	4	3	1,479	0,114	724,90	0,98	707,33	161,3
						12	6	5	1,479	0,095	724,90	1,11	804,86	152,9
						12	8	7	1,479	0,076	724,90	1,20	869,88	132,2
8	30	562,5	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,133	1.059,26	0,70	741,48	197,2
						2	4	3	2,094	0,114	1.177,92	0,75	888,14	202,5

						2	6	5	2,373	0,095	1.335,02	0,87	1161,60	220,7
						2	8	7	2,566	0,076	1.443,14	1,02	1477,31	224,6
			II	0,19	0,05	4	2	1	1,801	0,133	1.012,80	0,70	708,96	188,6
						4	4	3	1,801	0,114	1.012,80	0,83	839,45	191,4
						4	6	5	1,929	0,095	1.085,24	0,96	1041,74	197,9
						4	8	7	2,130	0,076	1.198,30	1,09	1307,45	198,7
			III	0,2	0,1	5	2	1	1,708	0,133	960,48	0,70	671,32	178,6
						5	4	3	1,708	0,114	960,48	0,85	820,07	187,0
						5	6	5	1,708	0,095	960,48	1,01	968,81	184,1
						5	8	7	1,912	0,076	1.075,26	1,13	1212,43	184,3
			IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,133	919,24	0,72	664,13	176,7
						8	4	3	1,634	0,114	919,24	0,87	803,40	183,2
						8	6	5	1,634	0,095	919,24	1,03	942,67	179,1
						8	8	7	1,634	0,076	919,24	1,18	1081,93	164,5
			V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,133	832,15	0,77	644,05	171,3
						12	4	3	1,479	0,114	832,15	0,92	764,01	174,2
						12	6	5	1,479	0,095	832,15	1,06	883,96	168,0
						12	8	7	1,479	0,076	832,15	1,20	998,58	151,8
9	31	600,625	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,133	1.131,06	0,70	791,74	210,6
						2	4	3	2,094	0,114	1.257,76	0,72	905,20	206,4
						2	6	5	2,373	0,095	1.425,51	0,84	1196,95	227,4
						2	8	7	2,566	0,076	1.540,95	1,00	1538,44	233,8
			II	0,19	0,05	4	2	1	1,801	0,133	1.081,45	0,70	757,01	201,4
						4	4	3	1,801	0,114	1.081,45	0,80	861,95	196,5
						4	6	5	1,929	0,095	1.158,80	0,93	1080,56	205,3
						4	8	7	2,130	0,076	1.279,52	1,07	1366,55	207,7
			III	0,2	0,1	5	2	1	1,708	0,133	1.025,58	0,70	717,91	191,0
						5	4	3	1,708	0,114	1.025,58	0,82	843,88	192,4
						5	6	5	1,708	0,095	1.025,58	0,98	1008,01	191,5
						5	8	7	1,912	0,076	1.148,14	1,11	1269,52	193,0
			IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,133	981,55	0,69	674,44	179,4
						8	4	3	1,634	0,114	981,55	0,84	828,11	188,8

						8	6	5	1,634	0,095	981,55	1,00	981,77	186,5
						8	8	7	1,634	0,076	981,55	1,16	1135,44	172,6
			V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,133	888,55	0,74	657,82	175,0
						12	4	3	1,479	0,114	888,55	0,89	790,17	180,2
						12	6	5	1,479	0,095	888,55	1,04	922,53	175,3
						12	8	7	1,479	0,076	888,55	1,19	1054,88	160,3

Tabella 10: Determinazione dell'azione del vento per ogni zona e ogni classe di esposizione al sito.

3. SOLLECITAZIONI E VERIFICHE (PLINTO)

Si adotta lo schema statico di blocco incassato nel terreno. Si eseguono le seguenti verifiche:

1. Verifica a RIBALTAMENTO: al fine di individuare la configurazione di carico più gravosa per la struttura, dunque operare il dimensionamento in vantaggio di sicurezza, si svolgono i calcoli in tre diverse configurazioni di carico, che si riferiscono a tre diverse direzioni del vento (o del sisma) rispetto al sistema palo/plinto. La struttura nelle diverse configurazioni è verificata valutando il rapporto tra momento ribaltante e stabilizzante, che deve essere superiore al fattore di sicurezza 1,5. La verifica viene effettuata a quota piano di posa del plinto. Si esegue una verifica con l'azione del vento e una verifica con l'azione sismica (momento ribaltante). Il momento stabilizzante è dato dal peso del palo, dal peso del pannello illuminante, dalla spinta passiva del terreno e dal peso del plinto;
2. Verifica a SCORRIMENTO: il rapporto tra le forze resistenti e quelle agenti deve essere superiore a 1,3. Anche in questo caso si valutano diverse configurazioni di carico;
3. Verifica a TAGLIO: si verifica che l'azione del vento sia superiore alla spinta passiva del terreno;
4. Verifica della PRESSIONE AMMISSIBILE SUL TERRENO: si stabilisce la resistenza minima che deve avere il terreno sul quale viene posato il plinto;
5. Verifica delle TENSIONI MASSIME nel calcestruzzo, nella zona dell'incastro tra il palo e il plinto;

3.1 VERIFICA A RIBALTAMENTO

Al fine di individuare la configurazione di carico più gravosa per la struttura, dunque operare il dimensionamento in vantaggio di sicurezza, si svolgono i calcoli in tre diverse configurazioni di carico, che si riferiscono a tre diverse direzioni del vento (o del sisma) rispetto al sistema palo/plinto. La struttura nelle diverse configurazioni è verificata valutando il rapporto tra momento ribaltante e stabilizzante, che deve essere superiore al fattore di sicurezza 1,5. La verifica viene effettuata a quota piano di posa del plinto. Si esegue una verifica con l'azione del vento e una verifica con l'azione sismica (momento ribaltante). Il momento stabilizzante è dato dal peso del palo, dal peso del pannello illuminante, dalla spinta passiva del terreno e dal peso del plinto.

Di seguito vengono eseguite le verifiche per il caso specifico di azione del vento riportato nel precedente paragrafo.

CONFIGURAZIONE DI CARICO A

A

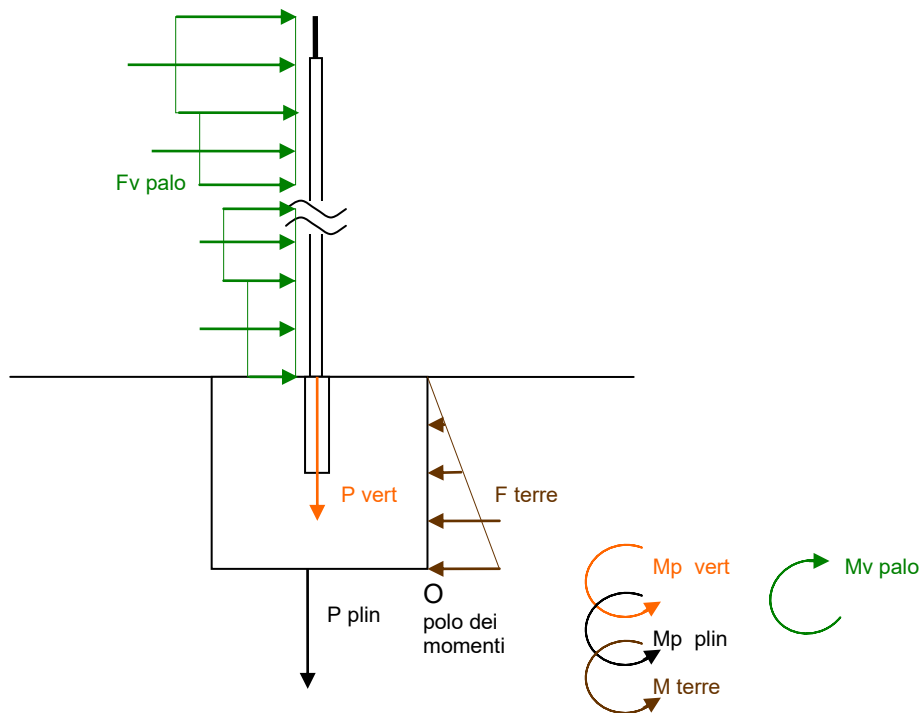


Figura 5: Configurazione di carico A, forze agenti.

In funzione del punto di applicazione la forza determina un momento rispetto al polo dei momenti O, posizionato come in Figura . Il segno + si riferisce a momenti in senso orario.

Forza [N]	Braccio [m]	Momento [Nm]
$F(z1) = 144,80$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 2,00$	$Mv (z1) = 289,60$
$F(z2) = 140,00$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 4,00$	$Mv (z2) = 559,80$
$F(z3) = 129,80$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 6,00$	$Mv (z3) = 778,90$
$F(z4) = 105,40$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 8,00$	$Mv (z4) = 843,20$
$F \text{ terra} = 3.816,26$	$h \text{ plinto}/3 = 0,243$	$M \text{ terre} = -928,62$

Forza [N]	Braccio [m]	Momento [Nm]
P plin = 7.252	$y_G = 0,34$	M plin = -2.465,68
P vert = 1.470,74	Distanza foro = 0,34	M vert = -500,05

Tabella 11: Momenti agenti, combinazione di carico A, caso particolare.

La somma dei momenti dovuti alla forza del vento fornisce il momento ribaltante, invece la somma dei momenti dovuti al peso e alla risposta delle terre fornisce il momento stabilizzante:

$$M_v \text{ palo} = M_v(z1) + M_v(z2) + M_v(z3) + M_v(z4) = 2.471,70 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -3.894,35 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} / M_{rib} = 1,58 > 1,5 \quad \text{Verificato}$$

CONFIGURAZIONE DI CARICO B

B

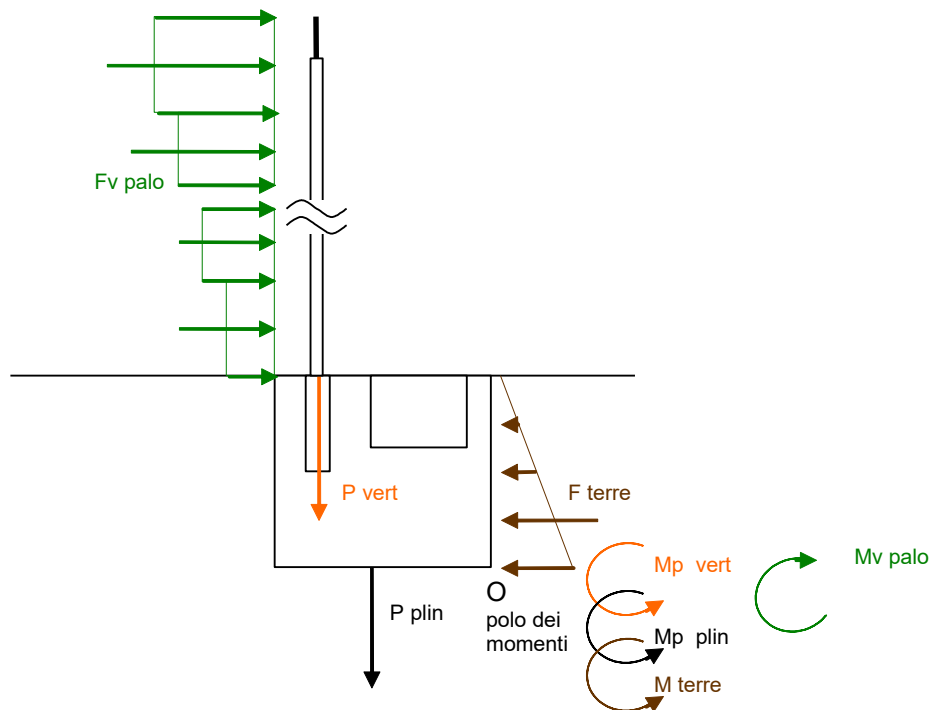


Figura 6: Configurazione di carico B, forze agenti.

In funzione del punto di applicazione la forza determina un momento rispetto al polo dei momenti O, posizionato come in Figura . Il segno + si riferisce a momenti in senso orario.

Forza [N]	Braccio [m]	Momento [Nm]
$F(z1) = 144,80$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 2,00$	$Mv(z1) = 289,60$
$F(z2) = 140,00$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 4,00$	$Mv(z2) = 559,80$
$F(z3) = 129,80$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 6,00$	$Mv(z3) = 778,90$
$F(z4) = 105,40$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 8,00$	$Mv(z4) = 843,20$
$F \text{ terra} = 3.816,26$	$h \text{ plinto}/3 = 0,243$	$M \text{ terre} = -928,62$
$P \text{ plin} = 7.252$	$xG = 0,614$	$M \text{ plin} = -4.452,73$
$P \text{ vert} = 1.470,74$	Distanza foro = 0,800	$M \text{ vert} = -1.176,59$

Tabella 12: Momenti agenti, combinazione di carico B, caso particolare.

$$Mv \text{ palo} = Mv(z1) + Mv(z2) + Mv(z3) + Mv(z4) = 2.471,70 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -6.557,94 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab}/M \text{ rib} = 2,65 > 1,5 \quad \text{Verificato}$$

CONFIGURAZIONE DI CARICO C

C

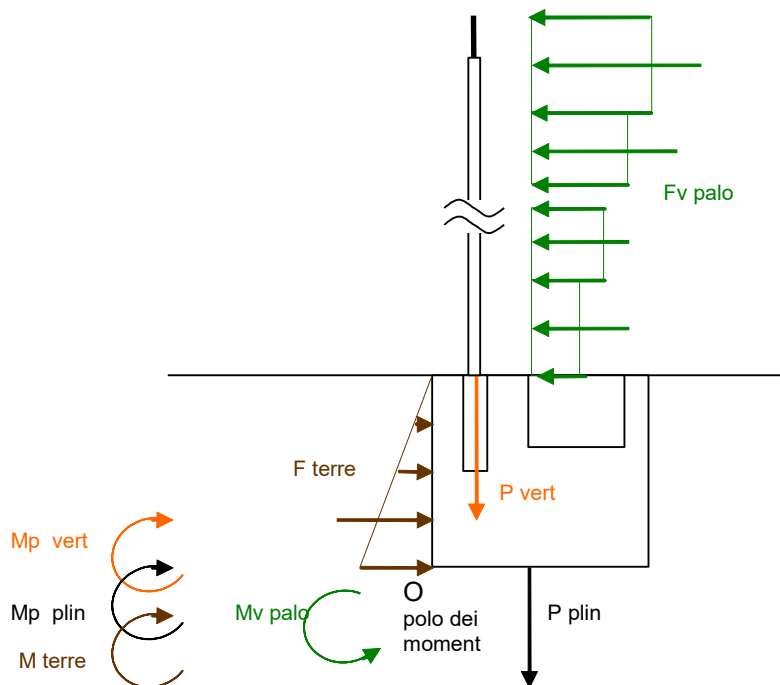


Figura 7: Configurazione di carico C, forze agenti.

In funzione del punto di applicazione la forza determina un momento rispetto al polo dei momenti O, posizionato come in Figura. Il segno + si riferisce a momenti in senso orario.

Forza [N]	Braccio [m]	Momento [Nm]
F(z1) = 144,80	h plinto + z1 - Δz/2 = 2,00	Mv (z1) = 289,60
F(z2) = 140,00	h plinto + z1 - Δz/2 = 4,00	Mv (z2) = 559,80
F(z3) = 129,80	h plinto + z1 - Δz/2 = 6,00	Mv (z3) = 778,90
F(z4) = 105,40	h plinto + z1 - Δz/2 = 8,00	Mv (z4) = 843,20
F terra = 3.816,26	h plinto/3 = 0,243	M terre = -928,62
P plin = 7.252	L plinto - xG = 0,436	M plin = -3.161,87
P vert = 1.470,74	Distanza foro = 0,250	M vert = -367,69

Tabella 13: Momenti agenti, combinazione di carico C, caso particolare.

$$Mv \text{ palo} = Mv(z1) + Mv(z2) + Mv(z3) + Mv(z4) = 2.471,70 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -4.458,18 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab}/M \text{ rib} = 1,80 > 1,5 \quad \text{Verificato}$$

VERIFICA PER OGNI ZONA E PER OGNI CLASSE DI ESPOSIZIONE

Per ogni zona e per ogni classe di esposizione viene eseguito il calcolo del momento corrispondente all'azione del vento nelle configurazioni di carico A, B e C. I calcoli sono riportati in tabella 14 per un palo con sbraccio alto 8,00 metri fuori terra.

ZONA	vb,0 [m/s]	qb [N/m ²]	CAT. ESPOSIZIONE	z1 [m]	d med (z) [m]	Fv [N]	CASO A			CASO B	CASO C
							b (z) [m]	Mv [Nm]	Mv tot [Nm]	Mv tot [Nm]	Mv tot [Nm]
1,2	25	390,625	I	2	0,133	163,2	2,00	326,5	3499,1	3499,1	3.499,07
				4	0,114	172,6	4,00	690,4			
				6	0,095	180,1	6,00	1080,4			
				8	0,076	175,2	8,00	1401,7			
				2	0,133	160,0	2,00	320,0	3110,6	3110,6	3.110,55
II				4	0,114	158,4	4,00	633,7			
				6	0,095	157,1	6,00	942,6			
				8	0,076	151,8	8,00	1214,3			
				2	0,133	156,1	2,00	312,1	2880,4	2880,4	2.880,41
				4	0,114	153,4	4,00	613,6			
III				6	0,095	144,2	6,00	865,1			
				8	0,076	136,2	8,00	1089,6			
				2	0,133	152,7	2,00	305,4	2672,1	2672,1	2.672,06
				4	0,114	149,3	4,00	597,0			
				6	0,095	139,7	6,00	838,2			
IV				8	0,076	116,4	8,00	931,5			
				2	0,133	144,8	2,00	289,6	2471,7	2471,7	2.471,67
				4	0,114	140,0	4,00	559,8			
				6	0,095	129,8	6,00	778,9			
				8	0,076	105,4	8,00	843,2			
V				2	0,133	173,1	2,00	346,2	3840,0	3840,0	3.840,00
				4	0,114	186,4	4,00	745,6			
				6	0,095	197,5	6,00	1185,2			
				8	0,076	195,4	8,00	1563,0			
				3	27	455,625	I	2	0,133	173,1	2,00

			II	2	0,133	170,5	2,00	340,9	3446,3	3446,3	3.446,29
				4	0,114	172,9	4,00	691,5			
				6	0,095	174,1	6,00	1044,4			
				8	0,076	171,2	8,00	1369,4			
			III	2	0,133	167,1	2,00	334,2	3232,8	3232,8	3.232,77
				4	0,114	167,9	4,00	671,7			
				6	0,095	160,5	6,00	963,3			
				8	0,076	158,0	8,00	1263,6			
			IV	2	0,133	164,1	2,00	328,2	3088,7	3088,7	3.088,69
				4	0,114	174,1	4,00	696,4			
				6	0,095	162,9	6,00	977,6			
				8	0,076	135,8	8,00	1086,5			
			V	2	0,133	156,9	2,00	313,7	2786,5	2786,5	2.786,47
				4	0,114	154,4	4,00	617,6			
				6	0,095	145,3	6,00	871,6			
				8	0,076	122,9	8,00	983,6			
4,5,6,7	28	490	I	2	0,133	176,8	2,00	353,7	3999,9	3999,9	3.999,95
				4	0,114	192,4	4,00	769,8			
				6	0,095	205,7	6,00	1234,2			
				8	0,076	205,3	8,00	1642,3			
			II	2	0,133	174,6	2,00	349,2	3604,5	3604,5	3.604,45
				4	0,114	179,5	4,00	718,1			
				6	0,095	182,3	6,00	1093,7			
				8	0,076	180,4	8,00	1443,5			
			III	2	0,133	171,6	2,00	343,3	3387,4	3387,4	3.387,45
				4	0,114	174,7	4,00	698,8			
				6	0,095	168,6	6,00	1011,3			
				8	0,076	166,8	8,00	1334,1			
			IV	2	0,133	168,9	2,00	337,9	3171,1	3171,1	3.171,12
				4	0,114	170,6	4,00	682,5			
				6	0,095	163,7	6,00	982,2			
				8	0,076	146,1	8,00	1168,5			
			V	2	0,133	162,2	2,00	324,4	2944,8	2944,8	2.944,81
				4	0,114	161,3	4,00	645,1			
				6	0,095	152,9	6,00	917,5			
				8	0,076	132,2	8,00	1057,8			
8	30	562,5	I	2	0,133	197,2	2,00	394,5	4325,1	4325,1	4.325,10
				4	0,114	202,5	4,00	810,0			
				6	0,095	220,7	6,00	1324,2			
				8	0,076	224,6	8,00	1796,4			
			II	2	0,133	188,6	2,00	377,2	3920,2	3920,2	3.920,19
				4	0,114	191,4	4,00	765,6			
				6	0,095	197,9	6,00	1187,6			
				8	0,076	198,7	8,00	1589,9			
			III	2	0,133	178,6	2,00	357,1	3683,8	3683,8	3.683,81
				4	0,114	187,0	4,00	747,9			
				6	0,095	184,1	6,00	1104,4			
				8	0,076	184,3	8,00	1474,3			
			IV	2	0,133	176,7	2,00	353,3	3476,3	3476,3	3.476,28
				4	0,114	183,2	4,00	732,7			
				6	0,095	179,1	6,00	1074,6			

				8	0,076	164,5	8,00	1315,6			
			V	2	0,133	171,3	2,00	342,6	3261,4	3261,4	3.261,40
				4	0,114	174,2	4,00	696,8			
				6	0,095	168,0	6,00	1007,7			
				8	0,076	151,8	8,00	1214,3			
9	31	600,625	I	2	0,133	210,6	2,00	421,2	4482,0	4482,0	4.482,02
				4	0,114	206,4	4,00	825,5			
				6	0,095	227,4	6,00	1364,5			
				8	0,076	233,8	8,00	1870,7			
			II	2	0,133	201,4	2,00	402,7	4082,4	4082,4	4.082,39
				4	0,114	196,5	4,00	786,1			
				6	0,095	205,3	6,00	1231,8			
				8	0,076	207,7	8,00	1661,7			
			III	2	0,133	191,0	2,00	381,9	3844,4	3844,4	3.844,41
				4	0,114	192,4	4,00	769,6			
				6	0,095	191,5	6,00	1149,1			
				8	0,076	193,0	8,00	1543,7			
			IV	2	0,133	179,4	2,00	358,8	3613,9	3613,9	3.613,95
				4	0,114	188,8	4,00	755,2			
				6	0,095	186,5	6,00	1119,2			
				8	0,076	172,6	8,00	1380,7			
			V	2	0,133	175,0	2,00	350,0	3405,0	3405,0	3.405,01
				4	0,114	180,2	4,00	720,6			
				6	0,095	175,3	6,00	1051,7			
				8	0,076	160,3	8,00	1282,7			

Tabella 14: Momento dovuto all'azione del vento per ogni zona e per ogni classe di esposizione.

VERIFICA A RIBALTAMENTO CON DEFINIZIONE DEL CAMPO DI IMPIEGABILITÀ

Per definire il campo di impiegabilità considerando l'azione del vento per ogni zona e per ogni classe di esposizione, si definisce il momento ribaltante massimo ammesso. Noto il momento ribaltante per ogni tipologia, se esso è minore del valore di verifica, si ammette l'utilizzo del manufatto nell'area specifica corrispondente, altrimenti la verifica non è soddisfatta. Per cui si calcola per ogni configurazione di carico il momento massimo ribaltante ammesso (coefficiente di sicurezza 1,5).

- Palo di altezza 8,00 metri fuori terra:

$$M_{RIB} \leq \frac{M_{STAB}}{1,5} = \begin{cases} 2.596,23 \text{ Nm} & \text{CASO A} \\ 4.371,96 \text{ Nm} & \text{CASO B} \\ 2.972,12 \text{ Nm} & \text{CASO C} \end{cases}$$

ZONA	vb,0	qb	CAT. ESPOSIZIONE	z1	d med (z)	Fv	CASO A			CASO B	CASO C
							b (z)	Mv	Mv tot	Mv tot	Mv tot
	[m/s]	[N/m^2]		[m]	[m]	[N]	[m]	[Nm]	[Nm]	[Nm]	[Nm]
1,2	25	390,625	I	2	0,133	163,2	2,00	326,5	3499,1	3499,1	3.499,07
				4	0,114	172,6	4,00	690,4			
				6	0,095	180,1	6,00	1080,4			
				8	0,076	175,2	8,00	1401,7			
			II	2	0,133	160,0	2,00	320,0	3110,6	3110,6	3.110,55
				4	0,114	158,4	4,00	633,7			
				6	0,095	157,1	6,00	942,6			
				8	0,076	151,8	8,00	1214,3			

			III	2	0,133	156,1	2,00	312,1	2880,4	2880,4	2.880,41
				4	0,114	153,4	4,00	613,6			
				6	0,095	144,2	6,00	865,1			
				8	0,076	136,2	8,00	1089,6			
			IV	2	0,133	152,7	2,00	305,4	2672,1	2672,1	2.672,06
				4	0,114	149,3	4,00	597,0			
				6	0,095	139,7	6,00	838,2			
				8	0,076	116,4	8,00	931,5			
			V	2	0,133	144,8	2,00	289,6	2471,7	2471,7	2.471,67
				4	0,114	140,0	4,00	559,8			
				6	0,095	129,8	6,00	778,9			
				8	0,076	105,4	8,00	843,2			
3	27	455,625	I	2	0,133	173,1	2,00	346,2	3840,0	3840,0	3.840,00
				4	0,114	186,4	4,00	745,6			
				6	0,095	197,5	6,00	1185,2			
				8	0,076	195,4	8,00	1563,0			
			II	2	0,133	170,5	2,00	340,9	3446,3	3446,3	3.446,29
				4	0,114	172,9	4,00	691,5			
				6	0,095	174,1	6,00	1044,4			
				8	0,076	171,2	8,00	1369,4			
			III	2	0,133	167,1	2,00	334,2	3232,8	3232,8	3.232,77
				4	0,114	167,9	4,00	671,7			
				6	0,095	160,5	6,00	963,3			
				8	0,076	158,0	8,00	1263,6			
			IV	2	0,133	164,1	2,00	328,2	3088,7	3088,7	3.088,69
				4	0,114	174,1	4,00	696,4			
				6	0,095	162,9	6,00	977,6			
				8	0,076	135,8	8,00	1086,5			
			V	2	0,133	156,9	2,00	313,7	2786,5	2786,5	2.786,47
				4	0,114	154,4	4,00	617,6			
				6	0,095	145,3	6,00	871,6			
				8	0,076	122,9	8,00	983,6			
4,5,6,7	28	490	I	2	0,133	176,8	2,00	353,7	3999,9	3999,9	3.999,95
				4	0,114	192,4	4,00	769,8			
				6	0,095	205,7	6,00	1234,2			
				8	0,076	205,3	8,00	1642,3			
			II	2	0,133	174,6	2,00	349,2	3604,5	3604,5	3.604,45
				4	0,114	179,5	4,00	718,1			
				6	0,095	182,3	6,00	1093,7			
				8	0,076	180,4	8,00	1443,5			
			III	2	0,133	171,6	2,00	343,3	3387,4	3387,4	3.387,45
				4	0,114	174,7	4,00	698,8			
				6	0,095	168,6	6,00	1011,3			
				8	0,076	166,8	8,00	1334,1			
			IV	2	0,133	168,9	2,00	337,9	3171,1	3171,1	3.171,12
				4	0,114	170,6	4,00	682,5			
				6	0,095	163,7	6,00	982,2			
				8	0,076	146,1	8,00	1168,5			
			V	2	0,133	162,2	2,00	324,4	2944,8	2944,8	2.944,81
				4	0,114	161,3	4,00	645,1			
				6	0,095	152,9	6,00	917,5			

				8	0,076	132,2	8,00	1057,8			
8	30	562,5	I	2	0,133	197,2	2,00	394,5	4325,1	4325,1	4.325,10
				4	0,114	202,5	4,00	810,0			
				6	0,095	220,7	6,00	1324,2			
				8	0,076	224,6	8,00	1796,4			
			II	2	0,133	188,6	2,00	377,2	3920,2	3920,2	3.920,19
				4	0,114	191,4	4,00	765,6			
				6	0,095	197,9	6,00	1187,6			
				8	0,076	198,7	8,00	1589,9			
			III	2	0,133	178,6	2,00	357,1	3683,8	3683,8	3.683,81
				4	0,114	187,0	4,00	747,9			
				6	0,095	184,1	6,00	1104,4			
				8	0,076	184,3	8,00	1474,3			
			IV	2	0,133	176,7	2,00	353,3	3476,3	3476,3	3.476,28
				4	0,114	183,2	4,00	732,7			
				6	0,095	179,1	6,00	1074,6			
				8	0,076	164,5	8,00	1315,6			
			V	2	0,133	171,3	2,00	342,6	3261,4	3261,4	3.261,40
				4	0,114	174,2	4,00	696,8			
				6	0,095	168,0	6,00	1007,7			
				8	0,076	151,8	8,00	1214,3			
9	31	600,625	I	2	0,133	210,6	2,00	421,2	4482,0	4482,0	4.482,02
				4	0,114	206,4	4,00	825,5			
				6	0,095	227,4	6,00	1364,5			
				8	0,076	233,8	8,00	1870,7			
			II	2	0,133	201,4	2,00	402,7	4082,4	4082,4	4.082,39
				4	0,114	196,5	4,00	786,1			
				6	0,095	205,3	6,00	1231,8			
				8	0,076	207,7	8,00	1661,7			
			III	2	0,133	191,0	2,00	381,9	3844,4	3844,4	3.844,41
				4	0,114	192,4	4,00	769,6			
				6	0,095	191,5	6,00	1149,1			
				8	0,076	193,0	8,00	1543,7			
			IV	2	0,133	179,4	2,00	358,8	3613,9	3613,9	3.613,95
				4	0,114	188,8	4,00	755,2			
				6	0,095	186,5	6,00	1119,2			
				8	0,076	172,6	8,00	1380,7			
			V	2	0,133	175,0	2,00	350,0	3405,0	3405,0	3.405,01
				4	0,114	180,2	4,00	720,6			
				6	0,095	175,3	6,00	1051,7			
				8	0,076	160,3	8,00	1282,7			

- Palo di altezza 7,00 metri fuori terra:

$$M_{RIB} \leq \frac{M_{STAB}}{1,5} = \begin{cases} 2.561,75 \text{ Nm} & \text{CASO A} \\ 4.290,81 \text{ Nm} & \text{CASO B} \\ 2.946,76 \text{ Nm} & \text{CASO C} \end{cases}$$

ZONA	vb,0	qb	CAT. ESPOSIZIONE	z1	d med (z)	Fv	CASO A			CASO B	CASO C
							b (z)	Mv	Mv tot	Mv tot	Mv tot
	[m/s]	[N/m^2]		[m]	[m]	[N]	[m]	[Nm]	[Nm]	[Nm]	[Nm]
1,2	25	390,625	I	1,75	0,133	142,8	1,66	236,4	2572,6	2572,6	2.572,55

				3,5	0,114	148,2	3,41	504,8			
				5,25	0,095	154,4	5,16	796,0			
				7	0,076	149,9	6,91	1035,4			
			II	1,75	0,133	140,0	1,66	231,7	2274,8	2274,8	2.274,78
				3,5	0,114	138,6	3,41	472,0			
				5,25	0,095	133,6	5,16	688,8			
				7	0,076	127,8	6,91	882,3			
			III	1,75	0,133	136,6	1,66	226,0	2121,0	2121,0	2.120,96
				3,5	0,114	134,2	3,41	457,0			
				5,25	0,095	126,2	5,16	650,4			
				7	0,076	114,1	6,91	787,6			
			IV	1,75	0,133	133,6	1,66	221,1	1999,4	1999,4	1.999,41
				3,5	0,114	130,6	3,41	444,7			
				5,25	0,095	122,2	5,16	630,1			
				7	0,076	101,9	6,91	703,5			
			V	1,75	0,133	126,7	1,66	209,7	1849,1	1849,1	1.849,15
				3,5	0,114	122,5	3,41	417,0			
				5,25	0,095	113,6	5,16	585,6			
				7	0,076	92,2	6,91	636,9			
3	27	455,625	I	1,75	0,133	151,5	1,66	250,7	2827,6	2827,6	2.827,62
				3,5	0,114	160,5	3,41	546,5			
				5,25	0,095	169,7	5,16	874,7			
				7	0,076	167,4	6,91	1155,8			
			II	1,75	0,133	149,1	1,66	246,8	2531,7	2531,7	2.531,68
				3,5	0,114	151,3	3,41	515,1			
				5,25	0,095	148,3	5,16	764,5			
				7	0,076	145,6	6,91	1005,3			
			III	1,75	0,133	146,2	1,66	241,9	2385,1	2385,1	2.385,07
				3,5	0,114	146,9	3,41	500,3			
				5,25	0,095	140,5	5,16	724,2			
				7	0,076	133,0	6,91	918,6			
			IV	1,75	0,133	143,6	1,66	237,6	2311,8	2311,8	2.311,83
				3,5	0,114	152,3	3,41	518,7			
				5,25	0,095	142,6	5,16	735,0			
				7	0,076	118,8	6,91	820,6			
			V	1,75	0,133	137,3	1,66	227,2	2085,2	2085,2	2.085,22
				3,5	0,114	135,1	3,41	460,0			
				5,25	0,095	127,1	5,16	655,3			
				7	0,076	107,6	6,91	742,8			
4,5,6,7	28	490	I	1,75	0,133	154,7	1,66	256,1	2947,9	2947,9	2.947,93
				3,5	0,114	165,9	3,41	565,0			
				5,25	0,095	176,9	5,16	911,8			
				7	0,076	176,0	6,91	1215,0			
			II	1,75	0,133	152,8	1,66	252,9	2649,2	2649,2	2.649,24
				3,5	0,114	157,1	3,41	534,9			
				5,25	0,095	155,4	5,16	801,3			
				7	0,076	153,5	6,91	1060,3			
			III	1,75	0,133	150,2	1,66	248,6	2504,5	2504,5	2.504,53
				3,5	0,114	152,9	3,41	520,5			
				5,25	0,095	147,5	5,16	760,3			
				7	0,076	141,2	6,91	975,2			

			IV	1,75	0,133	147,8	1,66	244,7	2373,9	2373,9	2.373,91
				3,5	0,114	149,3	3,41	508,4			
				5,25	0,095	143,2	5,16	738,4			
				7	0,076	127,8	6,91	882,5			
			V	1,75	0,133	141,9	1,66	234,9	2204,0	2204,0	2.204,03
				3,5	0,114	141,1	3,41	480,5			
				5,25	0,095	133,8	5,16	689,8			
				7	0,076	115,7	6,91	798,9			
8	30	562,5	I	1,75	0,133	172,6	1,66	285,6	3193,1	3193,1	3.193,14
				3,5	0,114	175,2	3,41	596,5			
				5,25	0,095	190,2	5,16	980,3			
				7	0,076	192,7	6,91	1330,7			
			II	1,75	0,133	165,0	1,66	273,1	2884,4	2884,4	2.884,39
				3,5	0,114	167,5	3,41	570,2			
				5,25	0,095	169,1	5,16	871,8			
				7	0,076	169,3	6,91	1169,2			
			III	1,75	0,133	156,3	1,66	258,6	2725,0	2725,0	2.725,05
				3,5	0,114	163,6	3,41	557,1			
				5,25	0,095	161,1	5,16	830,3			
				7	0,076	156,3	6,91	1079,1			
			IV	1,75	0,133	154,6	1,66	255,8	2603,1	2603,1	2.603,06
				3,5	0,114	160,3	3,41	545,7			
				5,25	0,095	156,7	5,16	807,9			
				7	0,076	143,9	6,91	993,6			
			V	1,75	0,133	149,9	1,66	248,1	2441,7	2441,7	2.441,71
				3,5	0,114	152,4	3,41	519,0			
				5,25	0,095	147,0	5,16	757,6			
				7	0,076	132,8	6,91	917,1			
9	31	600,625	I	1,75	0,133	184,3	1,66	305,0	3312,1	3312,1	3.312,07
				3,5	0,114	178,9	3,41	609,1			
				5,25	0,095	196,2	5,16	1011,3			
				7	0,076	200,8	6,91	1386,7			
			II	1,75	0,133	176,2	1,66	291,6	3005,3	3005,3	3.005,33
				3,5	0,114	172,0	3,41	585,5			
				5,25	0,095	175,6	5,16	905,3			
				7	0,076	177,1	6,91	1222,9			
			III	1,75	0,133	167,1	1,66	276,5	2844,3	2844,3	2.844,33
				3,5	0,114	168,4	3,41	573,2			
				5,25	0,095	167,6	5,16	863,9			
				7	0,076	163,7	6,91	1130,7			
			IV	1,75	0,133	157,0	1,66	259,8	2706,5	2706,5	2.706,47
				3,5	0,114	165,2	3,41	562,5			
				5,25	0,095	163,2	5,16	841,4			
				7	0,076	151,0	6,91	1042,7			
			V	1,75	0,133	153,1	1,66	253,4	2549,5	2549,5	2.549,54
				3,5	0,114	157,6	3,41	536,8			
				5,25	0,095	153,4	5,16	790,6			
				7	0,076	140,3	6,91	968,8			

- Palo di altezza 6,50 metri fuori terra:

$$M_{RIB} \leq \frac{M_{STAB}}{1,5} = \begin{cases} 2.511,93 \text{ Nm} & \text{CASO A} \\ 4.173,61 \text{ Nm} & \text{CASO B} \\ 2.910,13 \text{ Nm} & \text{CASO C} \end{cases}$$

ZONA	vb,0	qb	CAT. ESPOSIZIONE	z1	d med (z)	Fv	CASO A			CASO B	CASO C
							b (z)	Mv	Mv tot	Mv tot	Mv tot
	[m/s]	[N/m^2]		[m]	[m]	[N]	[m]	[Nm]	[Nm]	[Nm]	[Nm]
1,2	25	390,625	I	1,625	0,123	133,2	1,55	206,4	2192,4	2192,4	2.192,41
				3,25	0,108	135,0	3,18	428,9			
				4,875	0,092	140,4	4,80	674,0			
				6,5	0,076	137,5	6,42	883,1			
				1,625	0,123	130,0	1,55	201,6	1929,3	1929,3	1.929,32
			3,25	0,108	127,1	3,18	403,8				
			4,875	0,092	120,4	4,80	578,3				
			6,5	0,076	116,1	6,42	745,6				
			1,625	0,123	126,3	1,55	195,8	1804,2	1804,2	1.804,19	
			3,25	0,108	122,8	3,18	390,3				
			4,875	0,092	115,5	4,80	554,5				
			6,5	0,076	103,3	6,42	663,6				
			1,625	0,123	123,2	1,55	191,0	1714,8	1714,8	1.714,77	
			3,25	0,108	119,4	3,18	379,2				
			4,875	0,092	111,8	4,80	537,0				
6,5	0,076	94,6	6,42	607,7							
1,625	0,123	116,1	1,55	180,0	1583,0	1583,0	1.582,95				
3,25	0,108	111,6	3,18	354,5							
4,875	0,092	103,8	4,80	498,4							
6,5	0,076	85,6	6,42	550,1							
3	27	455,625	I	1,625	0,123	143,3	1,55	222,1	2420,5	2420,5	2.420,50
				3,25	0,108	147,4	3,18	468,3			
				4,875	0,092	154,9	4,80	743,7			
				6,5	0,076	153,6	6,42	986,4			
				1,625	0,123	140,4	1,55	217,7	2159,5	2159,5	2.159,55
			3,25	0,108	139,6	3,18	443,4				
			4,875	0,092	134,1	4,80	644,1				
			6,5	0,076	133,0	6,42	854,4				
			1,625	0,123	137,0	1,55	212,3	2034,9	2034,9	2.034,92	
			3,25	0,108	135,3	3,18	429,8				
			4,875	0,092	128,9	4,80	618,9				
			6,5	0,076	120,5	6,42	774,0				
			1,625	0,123	134,0	1,55	207,7	1985,0	1985,0	1.985,03	
			3,25	0,108	139,2	3,18	442,3				
			4,875	0,092	130,4	4,80	626,3				
6,5	0,076	110,3	6,42	708,8							
1,625	0,123	127,1	1,55	197,0	1790,3	1790,3	1.790,32				
3,25	0,108	123,7	3,18	392,9							
4,875	0,092	116,4	4,80	558,8							
6,5	0,076	99,9	6,42	641,6							
4,5,6,7	28	490	I	1,625	0,123	147,6	1,55	228,8	2529,6	2529,6	2.529,60
				3,25	0,108	153,1	3,18	486,5			

				4,875	0,092	161,8	4,80	777,0				
				6,5	0,076	161,5	6,42	1037,3				
			II	1,625	0,123	145,0	1,55	224,7	2264,5	2264,5	2.264,46	
				3,25	0,108	145,4	3,18	462,1				
				4,875	0,092	140,8	4,80	676,3				
				6,5	0,076	140,3	6,42	901,4				
			III	1,625	0,123	141,7	1,55	219,6	2145,5	2145,5	2.145,49	
				3,25	0,108	141,2	3,18	448,5				
				4,875	0,092	135,5	4,80	650,6				
				6,5	0,076	128,7	6,42	826,8				
			IV	1,625	0,123	138,9	1,55	215,2	2046,1	2046,1	2.046,06	
				3,25	0,108	137,6	3,18	437,2				
				4,875	0,092	131,5	4,80	631,4				
				6,5	0,076	118,7	6,42	762,2				
			V	1,625	0,123	132,1	1,55	204,8	1895,3	1895,3	1.895,26	
				3,25	0,108	129,5	3,18	411,6				
				4,875	0,092	122,6	4,80	588,9				
				6,5	0,076	107,4	6,42	690,0				
8	30	562,5	I	1,625	0,123	154,6	1,55	239,6	2735,1	2735,1	2.735,09	
				3,25	0,108	163,4	3,18	519,1				
				4,875	0,092	174,8	4,80	839,5				
				6,5	0,076	177,0	6,42	1136,8				
			II	1,625	0,123	152,5	1,55	236,4	2466,3	2466,3	2.466,29	
				3,25	0,108	156,2	3,18	496,4				
				4,875	0,092	153,8	4,80	738,8				
				6,5	0,076	154,9	6,42	994,7				
			III	1,625	0,123	149,8	1,55	232,2	2343,5	2343,5	2.343,52	
				3,25	0,108	152,2	3,18	483,4				
				4,875	0,092	148,3	4,80	712,4				
				6,5	0,076	142,5	6,42	915,5				
			IV	1,625	0,123	147,4	1,55	228,5	2251,7	2251,7	2.251,68	
				3,25	0,108	148,7	3,18	472,5				
				4,875	0,092	144,2	4,80	692,5				
				6,5	0,076	133,6	6,42	858,2				
			V	1,625	0,123	141,3	1,55	219,1	2106,5	2106,5	2.106,50	
				3,25	0,108	140,7	3,18	447,1				
				4,875	0,092	135,0	4,80	648,2				
				6,5	0,076	123,3	6,42	792,1				
9	31	600,625	I	1,625	0,123	157,1	1,55	243,6	2830,3	2830,3	2.830,35	
				3,25	0,108	167,9	3,18	533,3				
				4,875	0,092	180,8	4,80	868,4				
				6,5	0,076	184,5	6,42	1185,1				
			II	1,625	0,123	155,5	1,55	241,0	2562,3	2562,3	2.562,34	
				3,25	0,108	161,1	3,18	511,9				
				4,875	0,092	160,1	4,80	768,8				
				6,5	0,076	162,0	6,42	1040,7				
			III	1,625	0,123	153,1	1,55	237,4	2438,6	2438,6	2.438,61	
				3,25	0,108	157,2	3,18	499,4				
				4,875	0,092	154,6	4,80	742,2				
				6,5	0,076	149,4	6,42	959,6				
			IV	1,625	0,123	151,0	1,55	234,0	2345,7	2345,7	2.345,69	

				3,25	0,108	153,8	3,18	488,8				
				4,875	0,092	150,4	4,80	722,2				
				6,5	0,076	140,2	6,42	900,7				
			V	1,625	0,123	145,4	1,55	225,4	2203,3	2203,3	2.203,31	
				3,25	0,108	146,0	3,18	463,9				
				4,875	0,092	141,0	4,80	677,3				
				6,5	0,076	130,3	6,42	836,8				

- Palo di altezza 6 metri fuori terra:

$$M_{RIB} \leq \frac{M_{STAB}}{1,5} = \begin{cases} 2.492,77 \text{ Nm} & \text{CASO A} \\ 4.128,51 \text{ Nm} & \text{CASO B} \\ 2.896,04 \text{ Nm} & \text{CASO C} \end{cases}$$

ZONA	vb,0	qb	CAT. ESPOSIZIONE	z1	d med (z)	Fv	CASO A			CASO B	CASO C
							b (z)	Mv	Mv tot	Mv tot	Mv tot
	[m/s]	[N/m^2]		[m]	[m]	[N]	[m]	[Nm]	[Nm]	[Nm]	[Nm]
1,2	25	390,625	I	1,5	0,0915	114,1	1,48	168,9	1595,1	1595,1	1.595,06
				3	0,081	110,3	2,98	328,8			
				4,5	0,0705	109,8	4,48	491,7			
				6	0,06	101,3	5,98	605,7			
			II	1,5	0,0915	110,5	1,48	163,6	1363,0	1363,0	1.362,95
				3	0,081	102,5	2,98	305,6			
				4,5	0,0705	89,3	4,48	399,9			
				6	0,06	82,6	5,98	494,0			
			III	1,5	0,0915	106,3	1,48	157,4	1264,5	1264,5	1.264,47
				3	0,081	97,2	2,98	289,8			
				4,5	0,0705	84,6	4,48	379,2			
				6	0,06	73,3	5,98	438,1			
IV	1,5	0,0915	102,9	1,48	152,4	1204,9	1204,9	1.204,92			
	3	0,081	93,1	2,98	277,4						
	4,5	0,0705	81,0	4,48	362,9						
	6	0,06	68,9	5,98	412,3						
V	1,5	0,0915	95,2	1,48	140,9	1093,7	1093,7	1.093,70			
	3	0,081	84,3	2,98	251,1						
	4,5	0,0705	73,3	4,48	328,5						
	6	0,06	62,4	5,98	373,2						
3	27	455,625	I	1,5	0,0915	127,0	1,48	187,9	1833,5	1833,5	1.833,49
				3	0,081	123,6	2,98	368,4			
				4,5	0,0705	127,4	4,48	570,7			
				6	0,06	118,1	5,98	706,5			
			II	1,5	0,0915	123,2	1,48	182,3	1573,2	1573,2	1.573,17
				3	0,081	116,9	2,98	348,4			
				4,5	0,0705	104,1	4,48	466,4			
				6	0,06	96,3	5,98	576,2			
			III	1,5	0,0915	118,7	1,48	175,7	1463,9	1463,9	1.463,86
				3	0,081	112,4	2,98	334,9			
				4,5	0,0705	98,7	4,48	442,3			
				6	0,06	85,5	5,98	511,0			
IV	1,5	0,0915	115,1	1,48	170,4	1398,1	1398,1	1.398,06			

				3	0,081	108,6	2,98	323,5			
				4,5	0,0705	94,5	4,48	423,3			
				6	0,06	80,4	5,98	480,9			
			V	1,5	0,0915	107,2	1,48	158,6	1270,0	1270,0	1.269,97
				3	0,081	98,3	2,98	292,9			
				4,5	0,0705	85,5	4,48	383,2			
				6	0,06	72,8	5,98	435,3			
4,5,6,7	28	490	I	1,5	0,0915	133,2	1,48	197,2	1947,6	1947,6	1.947,62
				3	0,081	130,2	2,98	388,1			
				4,5	0,0705	134,5	4,48	602,6			
				6	0,06	127,1	5,98	759,8			
			II	1,5	0,0915	129,4	1,48	191,4	1680,1	1680,1	1.680,07
				3	0,081	123,3	2,98	367,4			
				4,5	0,0705	112,0	4,48	501,6			
				6	0,06	103,6	5,98	619,6			
			III	1,5	0,0915	124,8	1,48	184,7	1563,4	1563,4	1.563,42
				3	0,081	118,6	2,98	353,5			
				4,5	0,0705	106,2	4,48	475,7			
				6	0,06	91,9	5,98	549,6			
			IV	1,5	0,0915	121,1	1,48	179,3	1493,8	1493,8	1.493,83
				3	0,081	114,8	2,98	342,2			
				4,5	0,0705	101,6	4,48	455,2			
				6	0,06	86,5	5,98	517,2			
			V	1,5	0,0915	112,9	1,48	167,1	1362,4	1362,4	1.362,38
				3	0,081	105,7	2,98	315,0			
				4,5	0,0705	92,0	4,48	412,1			
				6	0,06	78,3	5,98	468,2			
8	30	562,5	I	1,5	0,0915	145,4	1,48	215,1	2182,5	2182,5	2.182,48
				3	0,081	143,3	2,98	426,9			
				4,5	0,0705	148,7	4,48	666,0			
				6	0,06	146,2	5,98	874,4			
			II	1,5	0,0915	141,4	1,48	209,3	1898,2	1898,2	1.898,18
				3	0,081	136,0	2,98	405,2			
				4,5	0,0705	127,8	4,48	572,4			
				6	0,06	118,9	5,98	711,3			
			III	1,5	0,0915	136,7	1,48	202,4	1769,7	1769,7	1.769,73
				3	0,081	131,0	2,98	390,5			
				4,5	0,0705	121,9	4,48	546,0			
				6	0,06	105,5	5,98	630,9			
			IV	1,5	0,0915	132,9	1,48	196,7	1691,4	1691,4	1.691,45
				3	0,081	127,0	2,98	378,5			
				4,5	0,0705	116,7	4,48	522,6			
				6	0,06	99,3	5,98	593,7			
			V	1,5	0,0915	124,4	1,48	184,0	1546,6	1546,6	1.546,63
				3	0,081	118,1	2,98	352,1			
				4,5	0,0705	105,6	4,48	473,1			
				6	0,06	89,9	5,98	537,4			
9	31	600,625	I	1,5	0,0915	151,2	1,48	223,7	2285,7	2285,7	2.285,74
				3	0,081	149,6	2,98	446,0			
				4,5	0,0705	155,7	4,48	697,4			
				6	0,06	153,6	5,98	918,7			

			II	1,5	0,0915	147,2	1,48	217,8	2002,3	2002,3	2.002,30
				3	0,081	142,2	2,98	423,8			
				4,5	0,0705	134,2	4,48	601,1			
				6	0,06	127,0	5,98	759,5			
			III	1,5	0,0915	142,5	1,48	210,9	1871,1	1871,1	1.871,09
				3	0,081	137,2	2,98	408,8			
				4,5	0,0705	129,0	4,48	577,8			
				6	0,06	112,6	5,98	673,6			
			IV	1,5	0,0915	138,6	1,48	205,2	1794,6	1794,6	1.794,57
				3	0,081	133,0	2,98	396,5			
				4,5	0,0705	124,8	4,48	559,0			
				6	0,06	106,0	5,98	633,9			
			V	1,5	0,0915	130,0	1,48	192,3	1640,7	1640,7	1.640,69
				3	0,081	123,9	2,98	369,3			
				4,5	0,0705	112,8	4,48	505,2			
				6	0,06	96,0	5,98	573,9			

Per ogni tabella sono colorati di rosso i momenti ribaltanti che non soddisfano la verifica; in tali aree non è ammissibile l'utilizzo del plinto, relativamente al palo analizzato. Dalle verifiche svolte si osserva che la combinazione di carico più gravosa è la combinazione C, per cui nei calcoli successivi sarà considerata solamente la combinazione a vantaggio di sicurezza.

3.2 VERIFICA A SCORRIMENTO

La verifica a scorrimento prevede che il rapporto tra le forze resistenti e quelle agenti deve essere superiore a 1,3. Si considera la configurazione di carico C. Le forze resistenti sono il peso del plinto, il peso del palo e del pannello di illuminazione moltiplicate per il coefficiente di attrito tra cls e terreno assunto 0,2; la forza ribaltante è l'azione del vento.

Con riferimento alla Figura 8 si calcolano le forze resistenti:

$$R = N\mu = (N_{plinto} + N_{palo} \cdot 0,2) = 8.722,74 \cdot 0,2 = 1.744,55N$$

La forza ribaltante massima, considerando tutte le zone e le classi di esposizione, è:

$$F_v = 878,25 N$$

Quindi si ricava il coefficiente di verifica:

$$FS = \frac{R}{F_v} = 1,99 > 1,5 \text{ VERIFICATO}$$

C

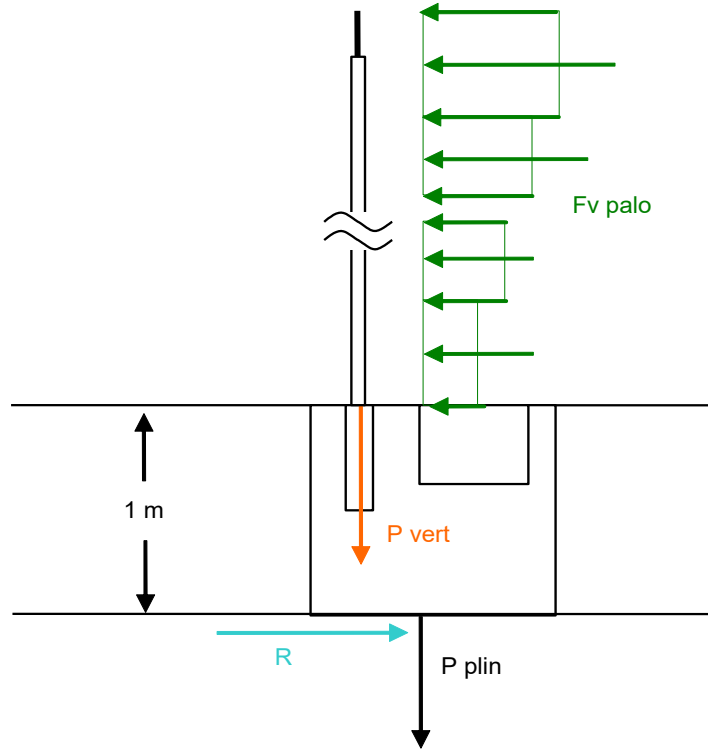


Figura 8: Verifica a scorrimento.

3.3 VERIFICA A TAGLIO

La verifica a scorrimento prevede che il rapporto tra le forze resistenti e quelle agenti sia superiore a 1,5. Si considera la configurazione di carico C. Come forza resistente si assume metà della spinta passiva del terreno; la forza ribaltante è l'azione del vento.

Con riferimento alla Figura, la forza ribaltante è:

$$F_v = 878,25 \text{ N}$$

La forza stabilizzante è:

$$F_{\text{terreno}} = S_{\text{terreno}} / 2 = 3.816,26 / 2 = 1.908,13 \text{ N}$$

Quindi si ricava il coefficiente di verifica:

$$FS = \frac{F_{\text{terreno}}}{F_v} = 2,17 > 1,5 \text{ VERIFICATO}$$

3.4 VERIFICA DELLA PRESSIONE AMMISSIBILE SUL TERRENO

Si verificano i requisiti minimi di resistenza del terreno sul quale può essere posato il manufatto oggetto di studio con palo d'acciaio d'illuminazione di altezza 8,00 metri e pannello illuminante come definito nel capitolo 1. Tale verifica viene svolta determinando la pressione massima che agisce sul terreno; di conseguenza la resistenza del terreno deve essere superiore a tale valore.

Considerando solamente i carichi verticali agenti (la spinta delle terre lateralmente è uguale sui due lati), si ottengono i valori riportati in Tabella 15.

Peso plinto	N_{plinto}	7.252,00	N
Peso palo	N_{palo}	1.470,74	N
Distanza dal baricentro	d	0,186	m
Peso totale	$N = N_{\text{plinto}} + N_{\text{palo}}$	8.722,74	N
Momento totale	$M_{\text{tot}} = N_{\text{palo+pannello}} \cdot d$	273,56	Nm
Eccentricità	$e = M / N$	3,14	cm
Limite del nocciolo d'inerzia	$L/6$	10,00	cm
Tensione massima sul terreno	$\sigma_{t,\text{max}} = \frac{N_{\text{tot}}}{B \cdot A} \cdot \left(1 + \frac{6 \cdot e}{B}\right)$	0,11	kg/cm ²

Tabella 15: Tensione massima nel terreno per carichi verticali.

Il manufatto può essere utilizzato in terreni con resistenza maggiore a 0,11 kg/cm².

3.5 VERIFICA DELLE TENSIONI NEL CALCESTRUZZO

Con riferimento alla Figura 9 si esegue la verifica della pressione esercitata dal palo di acciaio sul calcestruzzo. La misura della sicurezza si ottiene controllando che, per ogni condizione di verifica, le tensioni di compressione che insorgono nel calcestruzzo, per effetto delle azioni di calcolo sotto la combinazione rara risultino minori della tensione di 0,25 f_{ck} per calcestruzzo non armato (§4.1.11.1 del D.M. 17/01/2018). Considerando un calcestruzzo di classe C 20/25, si ha:

$$\sigma_c = 0,25f_{ck} = 0,25 \cdot 20 = 5 \text{ MPa}$$

Si considera forza sollecitante l'azione del vento. Si assume coefficiente moltiplicatore dell'azione del vento 1 (comb. rara). I primi 10 cm di infissione del palo dalla base superiore del plinto non vengono considerati reagenti a causa della presenza dei distanziatori di legno. Si considera un'altezza reagente di 0,63 m. La superficie di contatto viene approssimata ad un rettangolo di dimensioni 0,55 m x 0,28 m.

Si svolgono i seguenti calcoli.

$$F_{v,\text{max}} = 878,25 \text{ N}$$

$$A = B \cdot H = 0,28 \cdot 0,55 = 0,154 \text{ m}^2$$

$$\sigma = \frac{N}{A} = \frac{878,25 \text{ N}}{0,154 \cdot 10^6 \text{ mm}^2} = 0,006 \text{ MPa} < 5 \text{ MPa} \quad \text{VERIFICATO}$$

C

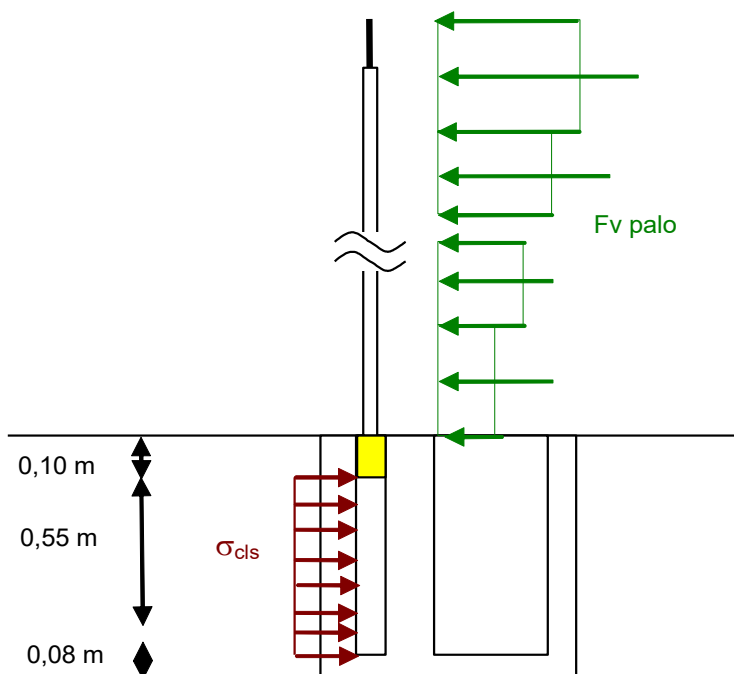


Figura 9: Verifica delle tensioni nel calcestruzzo.