

**VERIFICA  
DI UN PLINTO  
DI DIMENSIONI 1,000x1,000x1,100 m  
PER PALI D'ILLUMINAZIONE**

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

*Gallian ing. Fabrizio*



**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 100x100x110 cm. 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 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  $1\div 1,5 \text{ q/m}^3$ ). 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 100x100x110 cm può essere utilizzato con pali d'acciaio per l'illuminazione rastremati di altezza fino a 15,50 metri nelle zone 1, 2, 13 metri per le zone 3, 4, 5, 6, 7, 12 metri per la zone 8 e 9. Si assume una tipologia di terreno argilloso di media resistenza con peso specifico  $2.000 \text{ kg/cm}^2$  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)	1.000	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 Maddalena)	750	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.

			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.

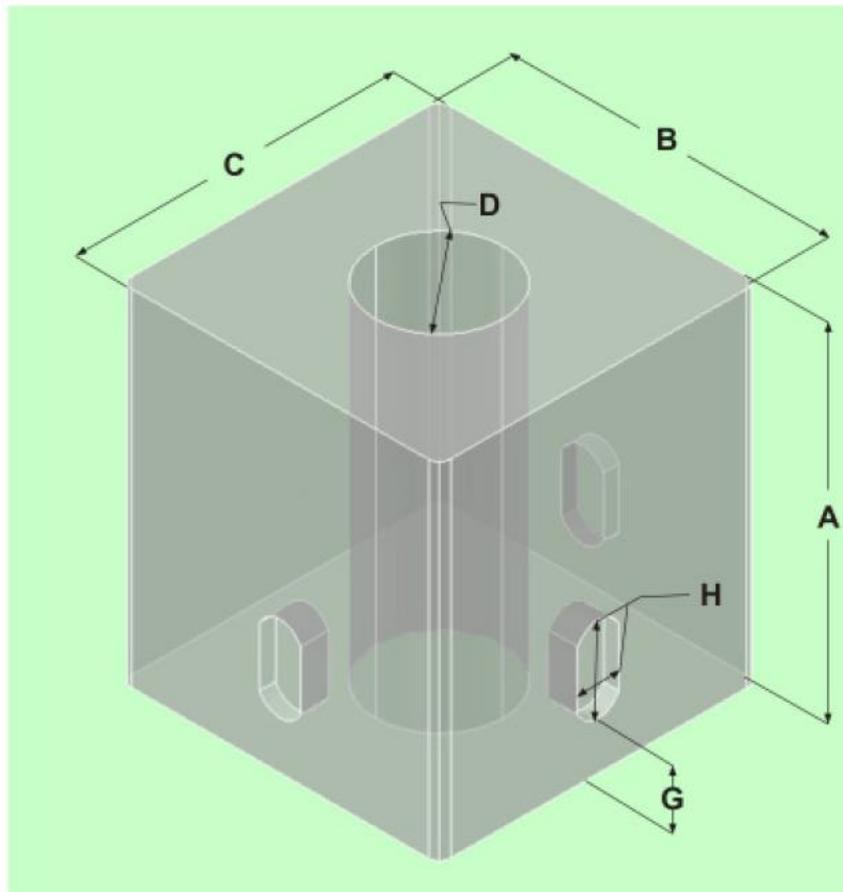
## 1. DIMENSIONI CARATTERISTICHE DEL SISTEMA

### 1.1 DIMENSIONI PLINTO

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

Altezza (A) [m]:	1,100
Lunghezza (B) [m]:	1,000
Profondità (C) [m]:	1,000
Foro laterale (H) [m]	0,270 x 0,130
Altezza foro laterale(G) [m]	0,150
Diametro del foro per il palo: [m]	0,400
Peso del plinto [kg]:	2.350,00

**Tabella 3: Dimensioni del plinto.**



**Figura 1: Plinto, vista laterale.**

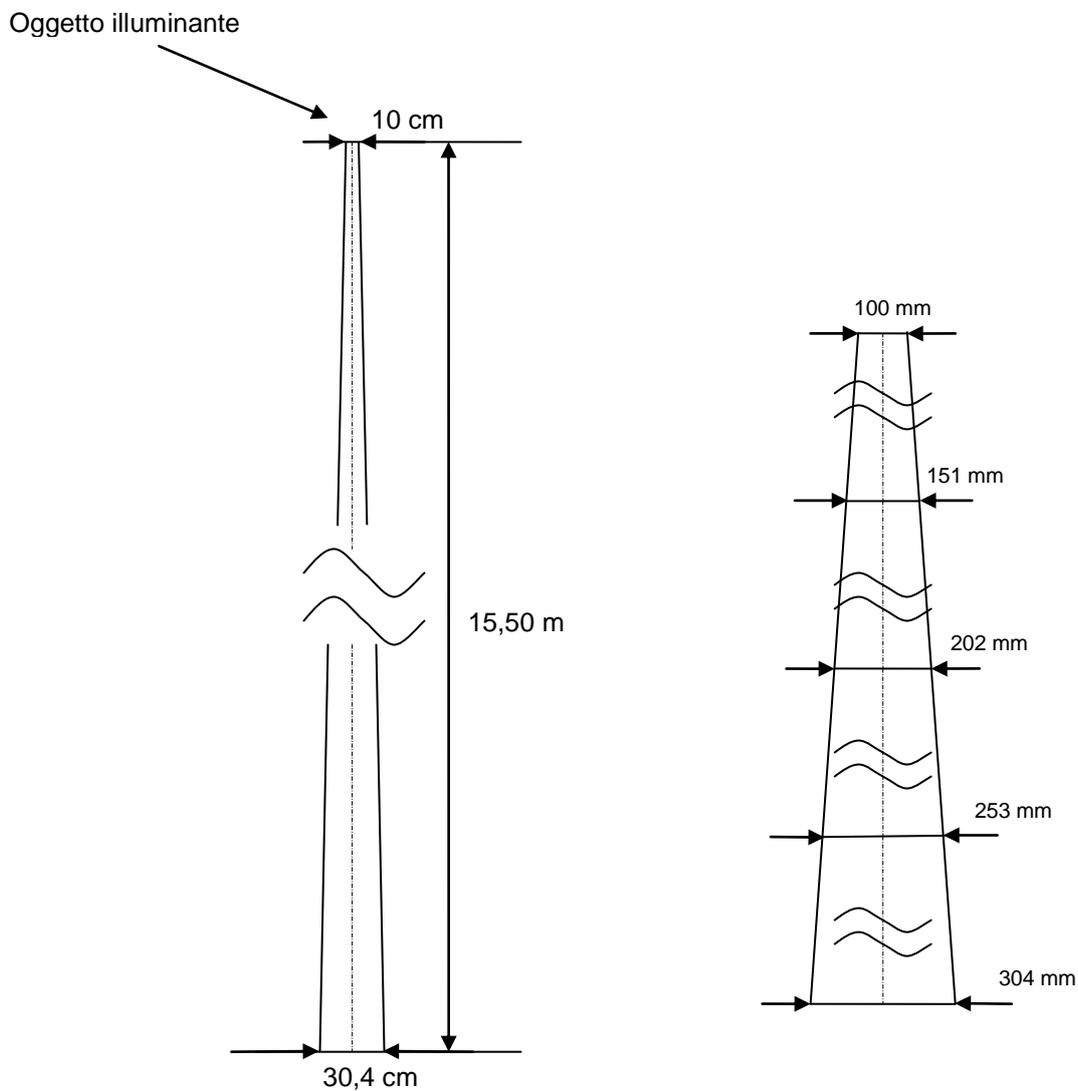
## 1.2 DIMENSIONI PALO

Il palo presenta le dimensioni illustrate in Tabella 4:

Altezza [m]:	15,00
Diametro min/max [m]:	0,320/0,100
Spessore del palo [mm]	4,00
Peso del palo e dell'oggetto illuminante [kg]	203,55

**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:

$$P_{\text{plin}} = 2.350,00 * g = 23.030,00 \text{ N}$$

#### 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.

$$d_{\text{max}} = 0,320 \text{ m}$$

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

$$h = 1,100 \text{ m}$$

$$h_{\text{plinto}} = 1,100 \text{ m}$$

$$\text{Vol} = \pi ((d_{\text{max}} + d_{\text{min}})/2)^2 * h d = 0,064 \text{ m}^3$$

$$d^* = (4 * \text{Vol} / (\pi * h_{\text{plinto}}))^{0.5} = 0,286 \text{ m}$$

- b. 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:

$$A_{\text{quadrato}} = 1,000 \text{ m}^2$$

$$x_{Gq} = 0,500 \text{ m}$$

$$y_{Gq} = 0,500 \text{ m}$$

$$A_{\text{cerchio}} = 0,064 \text{ m}^2$$

$$x_{Gc} = 0,500 \text{ m}$$

$$y_{Gc} = 0,700 \text{ m}$$

$$x_G = (A_{\text{quadrato}} * x_{Gq} - A_{\text{cerchio}} * x_{Gc}) / (A_{\text{quadrato}} - A_{\text{cerchio}}) =$$

$$x_G = 0,500 \text{ m} \quad y_G = 0,478 \text{ m}$$

## 2.2 PESO DEGLI OGGETTI VERTICALI

Gli oggetti verticali hanno le seguenti forze-peso:

$$P_{\text{vert}} = (P_{\text{pannello}} + P_{\text{ogg illuminante}}) \cdot g = 2.789,33\text{N}$$

## 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:

$$F_{\text{terra}} = \gamma \cdot (h_{\text{plinto}} \cdot h_{\text{plinto}}) / 2 \cdot \text{profondità plinto} \cdot FS = 13.057,11\text{N}$$

Peso specifico di alcuni tipi di terreno (Kg/m <sup>3</sup> )		
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 saccharoide	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:

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

dove:

- $q_b$  = è la pressione cinetica di riferimento, in  $\text{N/m}^2$ ;
- $c_e$  = 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:

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

dove:

$\rho$  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:

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

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

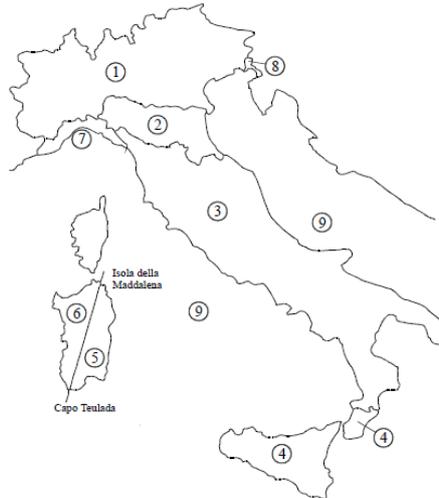
dove:

$a_s$  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 la definizione delle categorie di esposizione, mentre la riporta i parametri per la definizione del coefficiente di esposizione.

<p><b>ZONE 1,2,3,4,5</b></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><b>ZONA 9</b></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><b>ZONA 6</b></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><b>ZONE 7,8</b></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:

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

per  $q=q_b c_e$  [N/m<sup>2</sup>].

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]
$a_0$	1.000	[m]
$q_b$	390,625	[N/m <sup>2</sup> ]
$z_{min}$	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 <sup>2</sup> ]	Diametro palo d (z) [mm]	Forza del vento Fv palo (z) [N]
z1 = 3,875	404,52	253,0	396,6
z 2 = 7,750	404,52	202,0	316,6
z 3 = 11,625	478,68	151,0	280,1
z 4 = 15,500	684,52	100,0	268,0

**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 <sup>2</sup> ]			[m]	[m]	[m]	[m]		[m]	[N/m <sup>2</sup> ]		[N/m <sup>2</sup> ]	[N]					
1,2	25	390,625	I	0,17	0,01	2	3,875	1,9375	1,883	0,253	735,60	0,70	514,92	504,8					
						2	7,75	5,8125	2,459	0,202	960,38	0,70	672,27	526,2					
						2	11,625	9,6875	2,757	0,151	1.077,11	0,70	753,97	441,2					
						2	15,5	13,5625	2,962	0,1	1.157,21	0,89	1027,99	398,3					
			II			0,19	0,05	II	4	3,875	1,9375	1,801	0,253	703,33	0,70	492,33	482,7		
									4	7,75	5,8125	2,018	0,202	788,38	0,70	551,87	432,0		
									4	11,625	9,6875	2,332	0,151	911,00	0,70	637,70	373,1		
									4	15,5	13,5625	2,549	0,1	995,79	0,95	949,06	367,8		
			III					0,2	0,1	III	5	3,875	1,9375	1,708	0,253	667,00	0,70	466,90	457,7
											5	7,75	5,8125	1,798	0,202	702,23	0,70	491,56	384,8
											5	11,625	9,6875	2,117	0,151	827,03	0,70	578,92	338,7
											5	15,5	13,5625	2,339	0,1	913,69	0,99	902,75	349,8
IV	0,22	0,3	IV	8	3,875					1,9375	1,634	0,253	638,36	0,70	446,85	438,1			
				8	7,75					5,8125	1,634	0,202	638,36	0,70	446,85	349,8			
				8	11,625					9,6875	1,762	0,151	688,15	0,74	510,07	298,5			
				8	15,5					13,5625	1,994	0,1	779,03	1,05	817,15	316,6			
V			0,23	0,7	V	12	3,875			1,9375	1,479	0,253	577,88	0,70	404,52	396,6			
						12	7,75			5,8125	1,479	0,202	577,88	0,70	404,52	316,6			
						12	11,625			9,6875	1,479	0,151	577,88	0,83	478,68	280,1			
						12	15,5			13,5625	1,562	0,1	610,27	1,13	691,62	268,0			
3					27	455,625	I	0,17	0,01	2	3,875	1,9375	1,883	0,253	858,00	0,70	600,60	588,8	
										2	7,75	5,8125	2,459	0,202	1.120,19	0,70	784,13	613,8	
										2	11,625	9,6875	2,757	0,151	1.256,34	0,70	879,44	514,6	
										2	15,5	13,5625	2,962	0,1	1.349,77	0,82	1102,44	427,2	
	II	0,19					0,05			II	4	3,875	1,9375	1,801	0,253	820,37	0,70	574,26	563,0
											4	7,75	5,8125	2,018	0,202	919,57	0,70	643,70	503,9
											4	11,625	9,6875	2,332	0,151	1.062,59	0,70	743,81	435,2
											4	15,5	13,5625	2,549	0,1	1.161,49	0,89	1029,87	399,1
	III		0,2	0,1						III	5	3,875	1,9375	1,708	0,253	777,99	0,70	544,59	533,9
											5	7,75	5,8125	1,798	0,202	819,08	0,70	573,36	448,8

						5	11,625	9,6875	2,117	0,151	964,65	0,70	675,26	395,1
						5	15,5	13,5625	2,339	0,1	1.065,73	0,92	985,19	381,8
			IV	0,22	0,3	8	3,875	1,9375	1,634	0,253	744,59	0,70	521,21	511,0
						8	7,75	5,8125	1,634	0,202	638,36	0,70	521,21	408,0
						8	11,625	9,6875	1,762	0,151	688,15	0,74	594,95	348,1
						8	15,5	13,5625	1,994	0,1	779,03	1,05	953,13	369,3
			V	0,23	0,7	12	3,875	1,9375	1,479	0,253	674,04	0,70	471,83	462,6
						12	7,75	5,8125	1,479	0,202	674,04	0,70	471,83	369,3
						12	11,625	9,6875	1,479	0,151	674,04	0,75	506,85	296,6
						12	15,5	13,5625	1,562	0,1	711,82	1,08	769,71	298,3
4,5,6,7	28	490	I	0,17	0,01	2	3,875	1,9375	1,883	0,253	922,74	0,70	645,92	633,2
						2	7,75	5,8125	2,459	0,202	1.204,70	0,70	843,29	660,1
						2	11,625	9,6875	2,757	0,151	1.351,12	0,70	945,79	553,4
						2	15,5	13,5625	2,962	0,1	1.451,60	0,78	1133,66	439,3
			II	0,19	0,05	4	3,875	1,9375	1,801	0,253	882,26	0,70	617,58	605,5
						4	7,75	5,8125	2,018	0,202	988,94	0,70	692,26	541,9
						4	11,625	9,6875	2,332	0,151	1.142,76	0,70	799,93	468,1
						4	15,5	13,5625	2,549	0,1	1.249,11	0,85	1066,10	413,1
			III	0,2	0,1	5	3,875	1,9375	1,708	0,253	836,69	0,70	585,68	574,2
						5	7,75	5,8125	1,798	0,202	880,88	0,70	616,62	482,7
						5	11,625	9,6875	2,117	0,151	1.037,43	0,70	726,20	424,9
						5	15,5	13,5625	2,339	0,1	1.146,14	0,89	1023,07	396,4
			IV	0,22	0,3	8	3,875	1,9375	1,634	0,253	800,76	0,70	560,53	549,5
						8	7,75	5,8125	1,634	0,202	800,76	0,70	560,53	438,8
						8	11,625	9,6875	1,762	0,151	863,21	0,70	604,25	353,6
						8	15,5	13,5625	1,994	0,1	977,21	0,96	938,96	363,8
			V	0,23	0,7	12	3,875	1,9375	1,479	0,253	724,90	0,70	507,43	497,5
						12	7,75	5,8125	1,479	0,202	724,90	0,70	507,43	397,2
						12	11,625	9,6875	1,479	0,151	724,90	0,71	517,41	302,7
						12	15,5	13,5625	1,562	0,1	765,53	1,06	807,88	313,1
8	30	562,5	I	0,17	0,01	2	3,875	1,9375	1,883	0,253	1.059,26	0,70	741,48	726,9
						2	7,75	5,8125	2,459	0,202	1.382,95	0,70	968,06	757,8

						2	11,625	9,6875	2,757	0,151	1.551,03	0,70	1085,72	635,3
						2	15,5	13,5625	2,962	0,1	1.666,38	0,71	1182,13	458,1
			II	0,19	0,05	4	3,875	1,9375	1,801	0,253	1.012,80	0,70	708,96	695,0
						4	7,75	5,8125	2,018	0,202	1.135,27	0,70	794,69	622,0
						4	11,625	9,6875	2,332	0,151	1.311,84	0,70	918,29	537,3
						4	15,5	13,5625	2,549	0,1	1.433,93	0,79	1128,63	437,3
			III	0,2	0,1	5	3,875	1,9375	1,708	0,253	960,48	0,70	672,34	659,1
						5	7,75	5,8125	1,798	0,202	1.011,21	0,70	707,85	554,1
						5	11,625	9,6875	2,117	0,151	1.190,93	0,70	833,65	487,8
						5	15,5	13,5625	2,339	0,1	1.315,72	0,83	1090,76	422,7
			IV	0,22	0,3	8	3,875	1,9375	1,634	0,253	919,24	0,70	643,47	630,8
						8	7,75	5,8125	1,634	0,202	919,24	0,70	643,47	503,7
						8	11,625	9,6875	1,762	0,151	990,93	0,70	693,65	405,9
						8	15,5	13,5625	1,994	0,1	1.121,80	0,90	1012,01	392,2
			V	0,23	0,7	12	3,875	1,9375	1,479	0,253	832,15	0,70	582,51	571,1
						12	7,75	5,8125	1,479	0,202	832,15	0,70	582,51	456,0
						12	11,625	9,6875	1,479	0,151	832,15	0,70	582,51	340,8
						12	15,5	13,5625	1,562	0,1	878,79	1,00	881,74	341,7
9	31	600,625	I	0,17	0,01	2	3,875	1,9375	1,883	0,253	1.131,06	0,70	791,74	776,2
						2	7,75	5,8125	2,459	0,202	1.476,68	0,70	1033,68	809,1
						2	11,625	9,6875	2,757	0,151	1.656,16	0,70	1159,31	678,3
						2	15,5	13,5625	2,962	0,1	1.779,33	0,70	1245,53	482,6
			II	0,19	0,05	4	3,875	1,9375	1,801	0,253	1.081,45	0,70	757,01	742,2
						4	7,75	5,8125	2,018	0,202	1.212,21	0,70	848,55	664,2
						4	11,625	9,6875	2,332	0,151	1.400,75	0,70	980,53	573,7
						4	15,5	13,5625	2,549	0,1	1.531,12	0,75	1154,30	447,3
			III	0,2	0,1	5	3,875	1,9375	1,708	0,253	1.025,58	0,70	717,91	703,8
						5	7,75	5,8125	1,798	0,202	1.079,75	0,70	755,83	591,6
						5	11,625	9,6875	2,117	0,151	1.271,65	0,70	890,15	520,9
						5	15,5	13,5625	2,339	0,1	1.404,89	0,80	1120,02	434,0
			IV	0,22	0,3	8	3,875	1,9375	1,634	0,253	981,55	0,70	687,08	673,6
						8	7,75	5,8125	1,634	0,202	981,55	0,70	687,08	537,8

						<b>8</b>	<b>11,625</b>	<b>9,6875</b>	<b>1,762</b>	<b>0,151</b>	<b>1.058,10</b>	<b>0,70</b>	<b>740,67</b>	<b>433,4</b>
						<b>8</b>	<b>15,5</b>	<b>13,5625</b>	<b>1,994</b>	<b>0,1</b>	<b>1.197,83</b>	<b>0,87</b>	<b>1045,43</b>	<b>405,1</b>
			<b>V</b>	<b>0,23</b>	<b>0,7</b>	<b>12</b>	<b>3,875</b>	<b>1,9375</b>	<b>1,479</b>	<b>0,253</b>	<b>888,55</b>	<b>0,70</b>	<b>621,99</b>	<b>609,8</b>
						<b>12</b>	<b>7,75</b>	<b>5,8125</b>	<b>1,479</b>	<b>0,202</b>	<b>888,55</b>	<b>0,70</b>	<b>621,99</b>	<b>486,9</b>
						<b>12</b>	<b>11,625</b>	<b>9,6875</b>	<b>1,479</b>	<b>0,151</b>	<b>888,55</b>	<b>0,70</b>	<b>621,99</b>	<b>363,9</b>
						<b>12</b>	<b>15,5</b>	<b>13,5625</b>	<b>1,562</b>	<b>0,1</b>	<b>938,36</b>	<b>0,98</b>	<b>917,11</b>	<b>355,4</b>

**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;

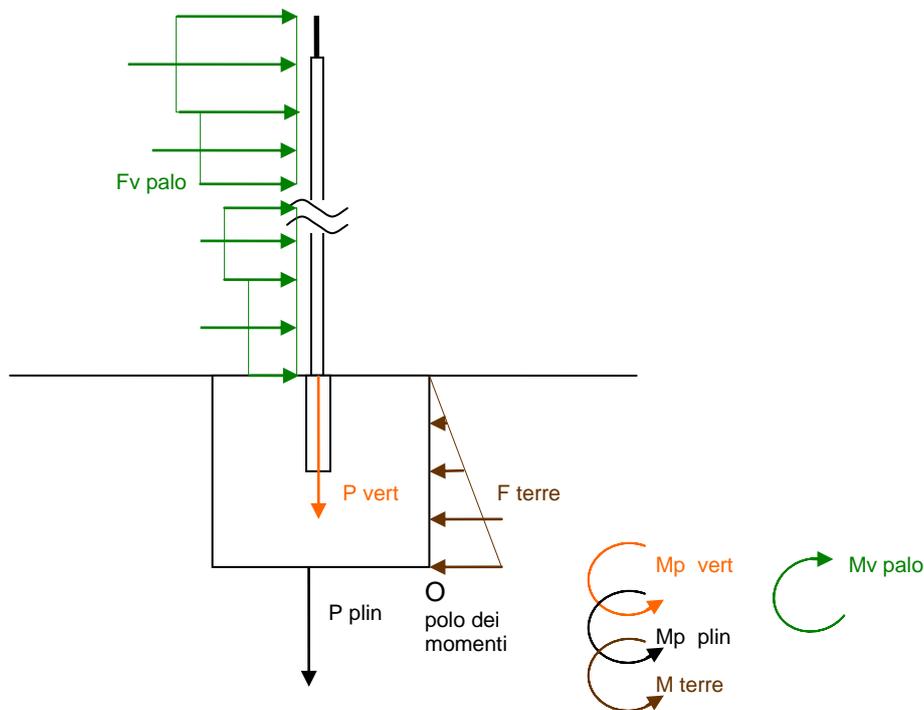
### 3.1 VERIFICA A RIBALTAMENTO

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]
$F(z1) = 396,6$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 2,94$	$Mv (z1) = 1.165,0$
$F(z2) = 316,6$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 6,81$	$Mv (z2) = 2.157,1$
$F(z3) = 280,1$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 10,69$	$Mv (z3) = 2.993,4$
$F(z4) = 268,0$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 14,56$	$Mv (z4) = 3.902,8$
$F \text{ terra} = 13.057,1$	$h \text{ plinto}/3 = 0,367$	$M \text{ terre} = -4.787,6$

Forza [N]	Braccio [m]	Momento [Nm]
P plin = 23.030	$y_G = 0,50$	M plin = -11.515
P vert = 2.789,33	Distanza foro = 0,50	M vert = -1.394,67

**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:

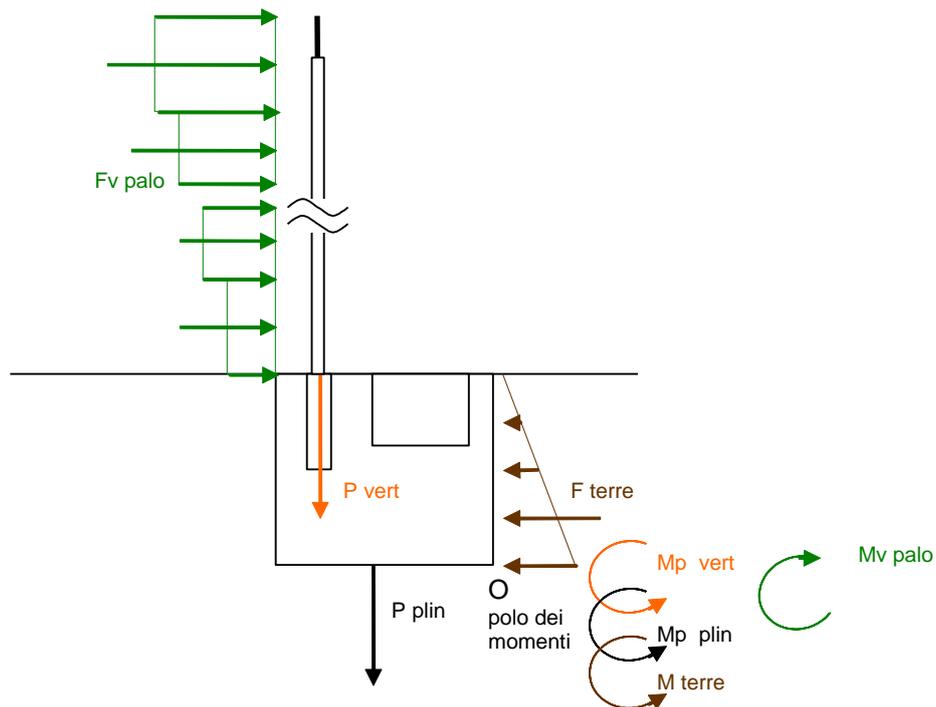
$$M_v \text{ palo} = M_v(z1) + M_v(z2) + M_v(z3) + M_v(z4) = 10.218,30 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -17.697,27 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} / M \text{ rib} = 1,73 > 1,5 \quad \text{Verificato}$$

### 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]
$F(z1) = 396,6$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 2,94$	$Mv(z1) = 1.165,0$
$F(z2) = 316,6$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 6,81$	$Mv(z2) = 2.157,1$
$F(z3) = 280,1$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 10,69$	$Mv(z3) = 2.993,4$
$F(z4) = 268,0$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 14,56$	$Mv(z4) = 3.902,8$
$F \text{ terra} = 13.057,1$	$h \text{ plinto}/3 = 0,367$	$M \text{ terre} = -4.787,6$
$P \text{ plin} = 23.030$	$xG = 0,585$	$M \text{ plin} = -13.472,55$
$P \text{ vert} = 2.789,33$	Distanza foro = 0,400	$M \text{ vert} = -1.115,73$

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

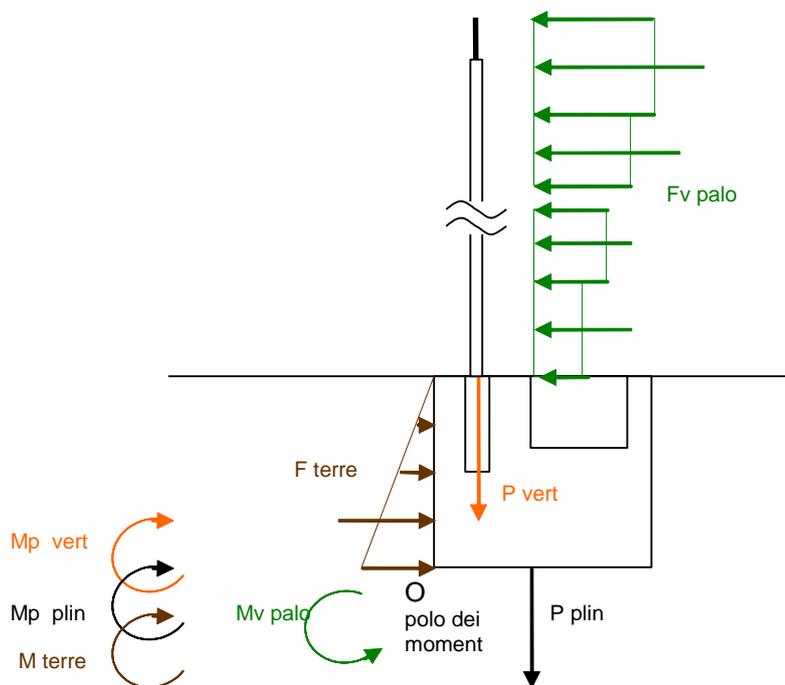
$$Mv \text{ palo} = Mv(z1) + Mv(z2) + Mv(z3) + Mv(z4) = 10.218,30 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -19.375,88 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab}/M \text{ rib} = 1,89 > 1,5 \quad \text{Verificato}$$

### 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) = 396,6	h plinto + z1 - Δz/2 = 2,94	Mv (z1) = 1.165,0
F(z2) = 316,6	h plinto + z1 - Δz/2 = 6,81	Mv (z2) = 2.157,1
F(z3) = 280,1	h plinto + z1 - Δz/2 = 10,69	Mv (z3) = 2.993,4
F(z4) = 268,0	h plinto + z1 - Δz/2 = 14,56	Mv (z4) = 3.902,8
F terra = 13.057,1	h plinto/3 = 0,367	M terre = -4.787,6
P plin = 23.030	L plinto - xG = 0,515	M plin = -11.860,45
P vert = 2.789,33	Distanza foro = 0,700	M vert = -1.952,53

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

$$Mv \text{ palo} = Mv(z1) + Mv(z2) + Mv(z3) + Mv(z4) = 10.218,30 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -18.600,58 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab}/M \text{ rib} = 1,82 > 1,5 \quad \text{Verificato}$$

### 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 15,50 metri fuori terra.

ZONA	vb,0 [m/s]	qb [N/m <sup>2</sup> ]	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	3,875	0,253	504,8	2,94	1482,9	15583,6	15583,6	15.583,64
				7,75	0,202	526,2	6,81	3584,9			
				11,625	0,151	441,2	10,69	4715,0			
				15,5	0,1	398,3	14,56	5800,9			
				3,875	0,253	482,7	2,94	1417,8	13704,0	13704,0	13.704,05
			II	7,75	0,202	432,0	6,81	2942,8			
				11,625	0,151	373,1	10,69	3987,9			
				15,5	0,1	367,8	14,56	5355,5			
				3,875	0,253	457,7	2,94	1344,6	12680,3	12680,3	12.680,34
				7,75	0,202	384,8	6,81	2621,2			
			III	11,625	0,151	338,7	10,69	3620,3			
				15,5	0,1	349,8	14,56	5094,2			
				3,875	0,253	438,1	2,94	1286,9	11470,6	11470,6	11.470,65
				7,75	0,202	349,8	6,81	2382,8			
				11,625	0,151	298,5	10,69	3189,8			
			IV	15,5	0,1	316,6	14,56	4611,2			
				3,875	0,253	396,6	2,94	1165,0	10218,3	10218,3	10.218,26
				7,75	0,202	316,6	6,81	2157,1			
				11,625	0,151	280,1	10,69	2993,4			
				15,5	0,1	268,0	14,56	3902,8			
3	27	455,625	I	3,875	0,253	588,8	2,94	1729,6	17631,6	17631,6	17.631,60
				7,75	0,202	613,8	6,81	4181,4			
				11,625	0,151	514,6	10,69	5499,6			
				15,5	0,1	427,2	14,56	6221,0			

			II	3,875	0,253	563,0	2,94	1653,8	15549,2	15549,2	15.549,24
				7,75	0,202	503,9	6,81	3432,5			
				11,625	0,151	435,2	10,69	4651,5			
				15,5	0,1	399,1	14,56	5811,5			
			III	3,875	0,253	533,9	2,94	1568,3	14407,9	14407,9	14.407,87
				7,75	0,202	448,8	6,81	3057,4			
				11,625	0,151	395,1	10,69	4222,7			
				15,5	0,1	381,8	14,56	5559,4			
			IV	3,875	0,253	511,0	2,94	1501,0	13379,4	13379,4	13.379,36
				7,75	0,202	408,0	6,81	2779,4			
				11,625	0,151	348,1	10,69	3720,5			
				15,5	0,1	369,3	14,56	5378,5			
			V	3,875	0,253	462,6	2,94	1358,8	11387,9	11387,9	11.387,87
				7,75	0,202	369,3	6,81	2516,0			
				11,625	0,151	296,6	10,69	3169,6			
				15,5	0,1	298,3	14,56	4343,4			
4,5,6,7	28	490	I	3,875	0,253	633,2	2,94	1860,1	18668,7	18668,7	18.668,69
				7,75	0,202	660,1	6,81	4496,8			
				11,625	0,151	553,4	10,69	5914,5			
				15,5	0,1	439,3	14,56	6397,2			
			II	3,875	0,253	605,5	2,94	1778,5	16488,4	16488,4	16.488,37
				7,75	0,202	541,9	6,81	3691,5			
				11,625	0,151	468,1	10,69	5002,4			
				15,5	0,1	413,1	14,56	6016,0			
			III	3,875	0,253	574,2	2,94	1686,7	15289,2	15289,2	15.289,22
				7,75	0,202	482,7	6,81	3288,1			
				11,625	0,151	424,9	10,69	4541,3			
				15,5	0,1	396,4	14,56	5773,1			
			IV	3,875	0,253	549,5	2,94	1614,3	13680,5	13680,5	13.680,49
				7,75	0,202	438,8	6,81	2989,0			
				11,625	0,151	353,6	10,69	3778,7			
				15,5	0,1	363,8	14,56	5298,5			
			V	3,875	0,253	497,5	2,94	1461,3	11961,7	11961,7	11.961,66
				7,75	0,202	397,2	6,81	2705,9			
				11,625	0,151	302,7	10,69	3235,6			
				15,5	0,1	313,1	14,56	4558,9			
8	30	562,5	I	3,875	0,253	726,9	2,94	2135,4	20757,9	20757,9	20.757,87
				7,75	0,202	757,8	6,81	5162,2			
				11,625	0,151	635,3	10,69	6789,6			
				15,5	0,1	458,1	14,56	6670,7			
			II	3,875	0,253	695,0	2,94	2041,7	18390,7	18390,7	18.390,74
				7,75	0,202	622,0	6,81	4237,7			
				11,625	0,151	537,3	10,69	5742,5			
				15,5	0,1	437,3	14,56	6368,8			
			III	3,875	0,253	659,1	2,94	1936,2	17079,2	17079,2	17.079,22
				7,75	0,202	554,1	6,81	3774,6			
				11,625	0,151	487,8	10,69	5213,2			
				15,5	0,1	422,7	14,56	6155,1			
			IV	3,875	0,253	630,8	2,94	1853,1	15332,9	15332,9	15.332,90
				7,75	0,202	503,7	6,81	3431,3			
				11,625	0,151	405,9	10,69	4337,8			

				15,5	0,1	392,2	14,56	5710,7			
			V	3,875	0,253	571,1	2,94	1677,5	13402,1	13402,1	13.402,09
				7,75	0,202	456,0	6,81	3106,2			
				11,625	0,151	340,8	10,69	3642,7			
				15,5	0,1	341,7	14,56	4975,6			
9	31	600,625	I	3,875	0,253	776,2	2,94	2280,1	22070,4	22070,4	22.070,42
				7,75	0,202	809,1	6,81	5512,1			
				11,625	0,151	678,3	10,69	7249,8			
				15,5	0,1	482,6	14,56	7028,5			
			II	3,875	0,253	742,2	2,94	2180,1	19350,4	19350,4	19.350,40
				7,75	0,202	664,2	6,81	4524,9			
				11,625	0,151	573,7	10,69	6131,7			
				15,5	0,1	447,3	14,56	6513,7			
			III	3,875	0,253	703,8	2,94	2067,5	17984,7	17984,7	17.984,71
				7,75	0,202	591,6	6,81	4030,4			
				11,625	0,151	520,9	10,69	5566,6			
				15,5	0,1	434,0	14,56	6320,2			
			IV	3,875	0,253	673,6	2,94	1978,7	16173,7	16173,7	16.173,66
				7,75	0,202	537,8	6,81	3663,9			
				11,625	0,151	433,4	10,69	4631,8			
				15,5	0,1	405,1	14,56	5899,3			
			V	3,875	0,253	609,8	2,94	1791,2	14172,8	14172,8	14.172,84
				7,75	0,202	486,9	6,81	3316,7			
				11,625	0,151	363,9	10,69	3889,6			
				15,5	0,1	355,4	14,56	5175,2			

**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 15,50 metri fuori terra:

$$M_{RIB} \leq \frac{M_{STAB}}{1,5} = \begin{cases} 10.351,11 \text{ Nm} & \text{CASO A} \\ 11.099,50 \text{ Nm} & \text{CASO B} \\ 10.933,72 \text{ Nm} & \text{CASO C} \end{cases}$$

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	3,875	0,253	504,8	2,94	1482,9	15583,6	15583,6	15.583,64
				7,75	0,202	526,2	6,81	3584,9			
				11,625	0,151	441,2	10,69	4715,0			
			II	3,875	0,253	482,7	2,94	1417,8	13704,0	13704,0	13.704,05
				7,75	0,202	432,0	6,81	2942,8			
				11,625	0,151	373,1	10,69	3987,9			
			III	3,875	0,253	457,7	2,94	1344,6	12680,3	12680,3	12.680,34

				7,75	0,202	384,8	6,81	2621,2			
				11,625	0,151	338,7	10,69	3620,3			
				15,5	0,1	349,8	14,56	5094,2			
			IV	3,875	0,253	438,1	2,94	1286,9	11470,6	11470,6	11.470,65
				7,75	0,202	349,8	6,81	2382,8			
				11,625	0,151	298,5	10,69	3189,8			
				15,5	0,1	316,6	14,56	4611,2			
			V	3,875	0,253	396,6	2,94	1165,0	10218,3	10218,3	10.218,26
				7,75	0,202	316,6	6,81	2157,1			
				11,625	0,151	280,1	10,69	2993,4			
				15,5	0,1	268,0	14,56	3902,8			
3	27	455,625	I	3,875	0,253	588,8	2,94	1729,6	17631,6	17631,6	17.631,60
				7,75	0,202	613,8	6,81	4181,4			
				11,625	0,151	514,6	10,69	5499,6			
				15,5	0,1	427,2	14,56	6221,0			
			II	3,875	0,253	563,0	2,94	1653,8	15549,2	15549,2	15.549,24
				7,75	0,202	503,9	6,81	3432,5			
				11,625	0,151	435,2	10,69	4651,5			
				15,5	0,1	399,1	14,56	5811,5			
			III	3,875	0,253	533,9	2,94	1568,3	14407,9	14407,9	14.407,87
				7,75	0,202	448,8	6,81	3057,4			
				11,625	0,151	395,1	10,69	4222,7			
				15,5	0,1	381,8	14,56	5559,4			
			IV	3,875	0,253	511,0	2,94	1501,0	13379,4	13379,4	13.379,36
				7,75	0,202	408,0	6,81	2779,4			
				11,625	0,151	348,1	10,69	3720,5			
				15,5	0,1	369,3	14,56	5378,5			
			V	3,875	0,253	462,6	2,94	1358,8	11387,9	11387,9	11.387,87
				7,75	0,202	369,3	6,81	2516,0			
				11,625	0,151	296,6	10,69	3169,6			
				15,5	0,1	298,3	14,56	4343,4			
4,5,6,7	28	490	I	3,875	0,253	633,2	2,94	1860,1	18668,7	18668,7	18.668,69
				7,75	0,202	660,1	6,81	4496,8			
				11,625	0,151	553,4	10,69	5914,5			
				15,5	0,1	439,3	14,56	6397,2			
			II	3,875	0,253	605,5	2,94	1778,5	16488,4	16488,4	16.488,37
				7,75	0,202	541,9	6,81	3691,5			
				11,625	0,151	468,1	10,69	5002,4			
				15,5	0,1	413,1	14,56	6016,0			
			III	3,875	0,253	574,2	2,94	1686,7	15289,2	15289,2	15.289,22
				7,75	0,202	482,7	6,81	3288,1			
				11,625	0,151	424,9	10,69	4541,3			
				15,5	0,1	396,4	14,56	5773,1			
			IV	3,875	0,253	549,5	2,94	1614,3	13680,5	13680,5	13.680,49
				7,75	0,202	438,8	6,81	2989,0			
				11,625	0,151	353,6	10,69	3778,7			
				15,5	0,1	363,8	14,56	5298,5			
			V	3,875	0,253	497,5	2,94	1461,3	11961,7	11961,7	11.961,66
				7,75	0,202	397,2	6,81	2705,9			
				11,625	0,151	302,7	10,69	3235,6			
				15,5	0,1	313,1	14,56	4558,9			

8	30	562,5	I	3,875	0,253	726,9	2,94	2135,4	20757,9	20757,9	20.757,87
				7,75	0,202	757,8	6,81	5162,2			
				11,625	0,151	635,3	10,69	6789,6			
				15,5	0,1	458,1	14,56	6670,7			
			II	3,875	0,253	695,0	2,94	2041,7	18390,7	18390,7	18.390,74
				7,75	0,202	622,0	6,81	4237,7			
				11,625	0,151	537,3	10,69	5742,5			
				15,5	0,1	437,3	14,56	6368,8			
			III	3,875	0,253	659,1	2,94	1936,2	17079,2	17079,2	17.079,22
				7,75	0,202	554,1	6,81	3774,6			
				11,625	0,151	487,8	10,69	5213,2			
				15,5	0,1	422,7	14,56	6155,1			
			IV	3,875	0,253	630,8	2,94	1853,1	15332,9	15332,9	15.332,90
				7,75	0,202	503,7	6,81	3431,3			
				11,625	0,151	405,9	10,69	4337,8			
				15,5	0,1	392,2	14,56	5710,7			
			V	3,875	0,253	571,1	2,94	1677,5	13402,1	13402,1	13.402,09
				7,75	0,202	456,0	6,81	3106,2			
				11,625	0,151	340,8	10,69	3642,7			
				15,5	0,1	341,7	14,56	4975,6			
9	31	600,625	I	3,875	0,253	776,2	2,94	2280,1	22070,4	22070,4	22.070,42
				7,75	0,202	809,1	6,81	5512,1			
				11,625	0,151	678,3	10,69	7249,8			
				15,5	0,1	482,6	14,56	7028,5			
			II	3,875	0,253	742,2	2,94	2180,1	19350,4	19350,4	19.350,40
				7,75	0,202	664,2	6,81	4524,9			
				11,625	0,151	573,7	10,69	6131,7			
				15,5	0,1	447,3	14,56	6513,7			
			III	3,875	0,253	703,8	2,94	2067,5	17984,7	17984,7	17.984,71
				7,75	0,202	591,6	6,81	4030,4			
				11,625	0,151	520,9	10,69	5566,6			
				15,5	0,1	434,0	14,56	6320,2			
			IV	3,875	0,253	673,6	2,94	1978,7	16173,7	16173,7	16.173,66
				7,75	0,202	537,8	6,81	3663,9			
				11,625	0,151	433,4	10,69	4631,8			
				15,5	0,1	405,1	14,56	5899,3			
			V	3,875	0,253	609,8	2,94	1791,2	14172,8	14172,8	14.172,84
				7,75	0,202	486,9	6,81	3316,7			
				11,625	0,151	363,9	10,69	3889,6			
				15,5	0,1	355,4	14,56	5175,2			

- Palo di altezza 13 metri fuori terra:

ZONA	vb,0	qb	CAT. ESPOSIZIONE	z1	d med (z)	Fv	CASO A			CASO B	CASO C
	[m/s]	[N/m <sup>2</sup> ]		[m]	[m]	[N]	b (z)	Mv	Mv tot	Mv tot	Mv tot
							[m]	[Nm]	[Nm]	[Nm]	[Nm]
1,2	25	390,625	I	3,25	0,253	423,4	2,63	1111,4	10905,3	10905,3	10.905,27
				6,5	0,202	423,5	5,88	2488,1			
				9,75	0,151	356,0	9,13	3248,3			
				13	0,1	327,9	12,38	4057,5			

			II	3,25	0,253	404,8	2,63	1062,7	9520,2	9520,2	9.520,18
				6,5	0,202	343,7	5,88	2019,1			
				9,75	0,151	298,2	9,13	2720,7			
				13	0,1	300,4	12,38	3717,7			
			III	3,25	0,253	383,9	2,63	1007,8	8782,8	8782,8	8.782,78
				6,5	0,202	306,5	5,88	1800,8			
				9,75	0,151	269,0	9,13	2454,9			
				13	0,1	284,4	12,38	3519,3			
			IV	3,25	0,253	367,4	2,63	964,5	8073,0	8073,0	8.072,97
				6,5	0,202	293,4	5,88	1723,5			
				9,75	0,151	244,8	9,13	2233,6			
				13	0,1	254,7	12,38	3151,4			
			V	3,25	0,253	332,6	2,63	873,1	7251,5	7251,5	7.251,48
				6,5	0,202	265,6	5,88	1560,2			
				9,75	0,151	234,9	9,13	2143,6			
				13	0,1	216,1	12,38	2674,6			
3	27	455,625	I	3,25	0,253	493,8	2,63	1296,3	12352,4	12352,4	12.352,42
				6,5	0,202	494,0	5,88	2902,1			
				9,75	0,151	415,2	9,13	3788,8			
				13	0,1	352,7	12,38	4365,2			
			II	3,25	0,253	472,2	2,63	1239,5	10814,8	10814,8	10.814,85
				6,5	0,202	400,9	5,88	2355,1			
				9,75	0,151	347,8	9,13	3173,5			
				13	0,1	327,0	12,38	4046,8			
			III	3,25	0,253	447,8	2,63	1175,5	9991,8	9991,8	9.991,85
				6,5	0,202	357,5	5,88	2100,5			
				9,75	0,151	313,8	9,13	2863,4			
				13	0,1	311,3	12,38	3852,6			
			IV	3,25	0,253	428,6	2,63	1125,0	9416,3	9416,3	9.416,31
				6,5	0,202	342,2	5,88	2010,3			
				9,75	0,151	285,5	9,13	2605,2			
				13	0,1	297,0	12,38	3675,8			
			V	3,25	0,253	388,0	2,63	1018,4	8090,5	8090,5	8.090,48
				6,5	0,202	309,8	5,88	1819,8			
				9,75	0,151	248,7	9,13	2269,7			
				13	0,1	241,0	12,38	2982,5			
4,5,6,7	28	490	I	3,25	0,253	531,1	2,63	1394,1	13086,8	13086,8	13.086,75
				6,5	0,202	531,2	5,88	3121,0			
				9,75	0,151	446,5	9,13	4074,7			
				13	0,1	363,4	12,38	4496,9			
			II	3,25	0,253	507,8	2,63	1333,0	11475,1	11475,1	11.475,12
				6,5	0,202	431,1	5,88	2532,8			
				9,75	0,151	374,0	9,13	3412,9			
				13	0,1	339,1	12,38	4196,5			
			III	3,25	0,253	481,6	2,63	1264,1	10610,0	10610,0	10.609,98
				6,5	0,202	384,5	5,88	2258,9			
				9,75	0,151	337,5	9,13	3079,4			
				13	0,1	323,8	12,38	4007,5			
			IV	3,25	0,253	460,9	2,63	1209,9	9536,1	9536,1	9.536,05
				6,5	0,202	368,0	5,88	2161,9			
				9,75	0,151	276,8	9,13	2525,8			

				13	0,1	294,0	12,38	3638,5			
			V	3,25	0,253	417,2	2,63	1095,2	8503,2	8503,2	8.503,19
				6,5	0,202	333,1	5,88	1957,1			
				9,75	0,151	253,9	9,13	2317,0			
				13	0,1	253,2	12,38	3133,8			
8	30	562,5	I	3,25	0,253	609,7	2,63	1600,4	14569,4	14569,4	14.569,37
				6,5	0,202	609,8	5,88	3582,8			
				9,75	0,151	512,6	9,13	4677,5			
				13	0,1	380,5	12,38	4708,6			
			II	3,25	0,253	582,9	2,63	1530,2	12815,6	12815,6	12.815,57
				6,5	0,202	494,9	5,88	2907,5			
				9,75	0,151	429,4	9,13	3917,8			
				13	0,1	360,4	12,38	4460,0			
			III	3,25	0,253	552,8	2,63	1451,2	11868,2	11868,2	11.868,24
				6,5	0,202	441,4	5,88	2593,2			
				9,75	0,151	387,4	9,13	3535,0			
				13	0,1	346,6	12,38	4288,9			
			IV	3,25	0,253	529,1	2,63	1388,9	10706,2	10706,2	10.706,17
				6,5	0,202	422,4	5,88	2481,8			
				9,75	0,151	317,8	9,13	2899,5			
				13	0,1	318,1	12,38	3936,0			
			V	3,25	0,253	479,0	2,63	1257,3	9540,7	9540,7	9.540,72
				6,5	0,202	382,4	5,88	2246,7			
				9,75	0,151	285,9	9,13	2608,5			
				13	0,1	277,0	12,38	3428,2			
9	31	600,625	I	3,25	0,253	651,0	2,63	1708,9	15314,6	15314,6	15.314,63
				6,5	0,202	651,2	5,88	3825,6			
				9,75	0,151	547,4	9,13	4994,6			
				13	0,1	386,7	12,38	4785,5			
			II	3,25	0,253	622,5	2,63	1633,9	13493,4	13493,4	13.493,37
				6,5	0,202	528,4	5,88	3104,6			
				9,75	0,151	458,5	9,13	4183,4			
				13	0,1	369,4	12,38	4571,4			
			III	3,25	0,253	590,3	2,63	1549,5	12506,3	12506,3	12.506,29
				6,5	0,202	471,3	5,88	2768,9			
				9,75	0,151	413,7	9,13	3774,6			
				13	0,1	356,6	12,38	4413,2			
			IV	3,25	0,253	565,0	2,63	1483,0	11303,2	11303,2	11.303,24
				6,5	0,202	451,1	5,88	2650,0			
				9,75	0,151	339,3	9,13	3096,0			
				13	0,1	329,2	12,38	4074,2			
			V	3,25	0,253	511,4	2,63	1342,5	10097,0	10097,0	10.096,99
				6,5	0,202	408,3	5,88	2399,0			
				9,75	0,151	305,2	9,13	2785,3			
				13	0,1	288,5	12,38	3570,2			

- Palo di altezza 12 metri fuori terra:

ZONA	vb,0 [m/s]	qb [N/m <sup>2</sup> ]	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	3	0,149	236,8	2,50	592,0	7909,5	7909,5	7.909,54
				6	0,129	266,9	5,50	1468,1			
				9	0,109	289,0	8,50	2456,9			
				12	0,089	295,0	11,50	3392,6			
			II	3	0,149	233,8	2,50	584,6	7221,6	7221,6	7.221,64
				6	0,129	244,7	5,50	1345,9			
				9	0,109	263,0	8,50	2235,9			
				12	0,089	265,7	11,50	3055,3			
			III	3	0,149	229,9	2,50	574,6	6831,3	6831,3	6.831,28
				6	0,129	234,1	5,50	1287,4			
				9	0,109	247,4	8,50	2102,8			
				12	0,089	249,3	11,50	2866,5			
IV	3	0,149	226,3	2,50	565,6	6228,1	6228,1	6.228,15			
	6	0,129	228,7	5,50	1257,9						
	9	0,109	221,0	8,50	1878,5						
	12	0,089	219,7	11,50	2526,1						
V	3	0,149	217,2	2,50	543,1	5619,3	5619,3	5.619,32			
	6	0,129	216,4	5,50	1190,0						
	9	0,109	206,7	8,50	1757,0						
	12	0,089	185,2	11,50	2129,3						
3	27	455,625	I	3	0,149	268,5	2,50	671,2	8538,4	8538,4	8.538,36
				6	0,129	278,0	5,50	1529,2			
				9	0,109	308,7	8,50	2624,3			
				12	0,089	322,9	11,50	3713,8			
			II	3	0,149	256,7	2,50	641,7	7876,1	7876,1	7.876,07
				6	0,129	261,3	5,50	1437,0			
				9	0,109	285,2	8,50	2424,1			
				12	0,089	293,3	11,50	3373,2			
			III	3	0,149	239,9	2,50	599,9	7459,2	7459,2	7.459,24
				6	0,129	251,9	5,50	1385,5			
				9	0,109	270,1	8,50	2295,8			
				12	0,089	276,3	11,50	3178,0			
IV	3	0,149	237,5	2,50	593,9	7198,6	7198,6	7.198,60			
	6	0,129	266,8	5,50	1467,3						
	9	0,109	257,8	8,50	2191,1						
	12	0,089	256,2	11,50	2946,4						
V	3	0,149	230,7	2,50	576,7	6249,6	6249,6	6.249,59			
	6	0,129	235,3	5,50	1294,4						
	9	0,109	229,0	8,50	1946,1						
	12	0,089	211,5	11,50	2432,5						
4,5,6,7	28	490	I	3	0,149	288,7	2,50	721,8	8967,1	8967,1	8.967,10
				6	0,129	307,2	5,50	1689,8			
				9	0,109	316,8	8,50	2692,4			
				12	0,089	335,9	11,50	3863,1			
			II	3	0,149	276,1	2,50	690,1	8197,6	8197,6	8.197,58
				6	0,129	268,0	5,50	1474,0			

				9	0,109	295,1	8,50	2508,2			
				12	0,089	306,5	11,50	3525,3			
			III	3	0,149	261,8	2,50	654,5	7795,7	7795,7	7.795,65
				6	0,129	259,6	5,50	1427,6			
				9	0,109	280,6	8,50	2384,7			
				12	0,089	289,5	11,50	3328,8			
			IV	3	0,149	250,6	2,50	626,4	7156,2	7156,2	7.156,21
				6	0,129	255,0	5,50	1402,6			
				9	0,109	254,5	8,50	2162,9			
				12	0,089	257,8	11,50	2964,2			
			V	3	0,149	235,9	2,50	589,7	6534,6	6534,6	6.534,59
				6	0,129	243,9	5,50	1341,7			
				9	0,109	239,7	8,50	2037,4			
				12	0,089	223,1	11,50	2565,9			
8	30	562,5	I	3	0,149	331,4	2,50	828,6	9695,3	9695,3	9.695,33
				6	0,129	352,7	5,50	1939,8			
				9	0,109	328,6	8,50	2792,7			
				12	0,089	359,5	11,50	4134,2			
			II	3	0,149	316,9	2,50	792,3	8784,4	8784,4	8.784,38
				6	0,129	277,8	5,50	1528,1			
				9	0,109	312,0	8,50	2652,3			
				12	0,089	331,4	11,50	3811,7			
			III	3	0,149	300,5	2,50	751,3	8407,9	8407,9	8.407,88
				6	0,129	271,9	5,50	1495,6			
				9	0,109	299,3	8,50	2543,9			
				12	0,089	314,5	11,50	3617,1			
			IV	3	0,149	287,6	2,50	719,1	7776,3	7776,3	7.776,34
				6	0,129	268,4	5,50	1476,0			
				9	0,109	274,7	8,50	2334,9			
				12	0,089	282,3	11,50	3246,4			
			V	3	0,149	260,4	2,50	651,0	7117,4	7117,4	7.117,37
				6	0,129	259,0	5,50	1424,6			
				9	0,109	260,2	8,50	2211,3			
				12	0,089	246,1	11,50	2830,5			
9	31	600,625	I	3	0,149	353,9	2,50	884,8	10255,2	10255,2	10.255,24
				6	0,129	376,6	5,50	2071,3			
				9	0,109	358,3	8,50	3045,1			
				12	0,089	369,9	11,50	4254,0			
			II	3	0,149	338,4	2,50	846,0	9173,1	9173,1	9.173,09
				6	0,129	304,0	5,50	1671,7			
				9	0,109	318,9	8,50	2711,0			
				12	0,089	343,0	11,50	3944,4			
			III	3	0,149	320,9	2,50	802,3	8688,8	8688,8	8.688,80
				6	0,129	276,4	5,50	1520,4			
				9	0,109	307,4	8,50	2612,9			
				12	0,089	326,4	11,50	3753,2			
			IV	3	0,149	307,1	2,50	767,8	8069,2	8069,2	8.069,19
				6	0,129	273,5	5,50	1504,4			

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:

$$R = N\mu = (N_{plinto} + N_{palo} \cdot 0,2) = 25.819,33 \cdot 0,2 = 5.163,87N$$

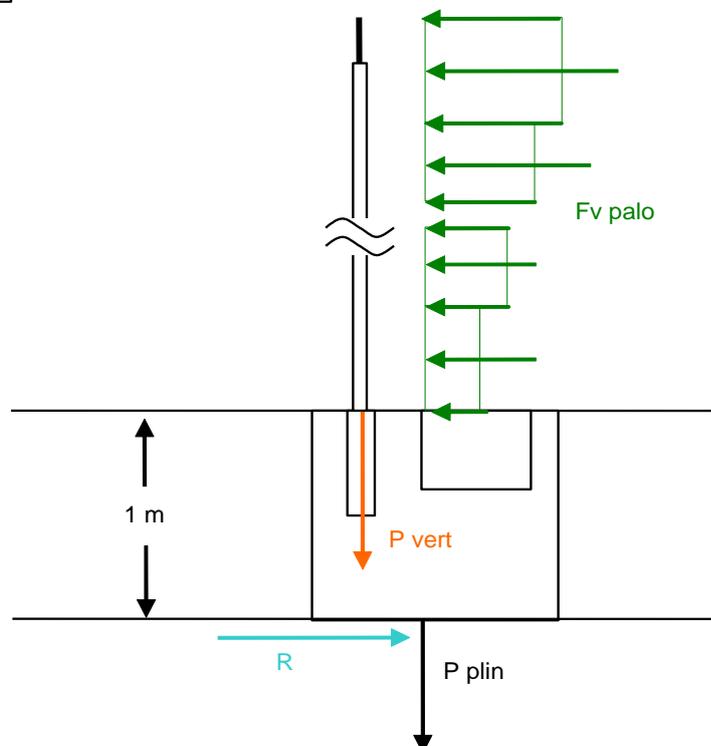
La forza ribaltante massima, considerando tutte le zone e le classi di esposizione, è:

$$F_v = 2.746,30 N$$

Quindi si ricava il coefficiente di verifica:

$$FS = \frac{R}{F_v} = 1,88 > 1,5 \text{ VERIFICATO}$$

**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:

$$F_v = 2.746,30 \text{ N}$$

La forza stabilizzante è:

$$F_{\text{terreno}} = S_{\text{terreno}} / 2 = 13.057,11 / 2 = 6.528,56 \text{ N}$$

Quindi si ricava il coefficiente di verifica:

$$FS = \frac{F_{\text{terreno}}}{F_v} = 2,38 > 1,5 \text{ VERIFICATO}$$

### 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 15 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	$N_{\text{plinto}}$	23.030,00	N
Peso palo	$N_{\text{palo}}$	2.789,33	N
Distanza dal baricentro	$d$	0,320	m
Peso totale	$N = N_{\text{plinto}} + N_{\text{palo}}$	23.436,70	N
Momento totale	$M_{\text{tot}} = N_{\text{palo}} \cdot d$	892,59	Nm
Eccentricità	$e = M / N$	3,80	cm
Limite del nocciolo d'inerzia	$L/6$	16,67	cm
Tensione massima sul terreno	$\sigma_{t,\text{max}} = \frac{N_{\text{tot}}}{B \cdot A} \cdot \left(1 + \frac{6 \cdot e}{B}\right)$	0,12	kg/cm <sup>2</sup>

**Tabella 15: Tensione massima nel terreno per carichi verticali.**

Il manufatto può essere utilizzato in terreni con resistenza maggiore a 0,29 kg/cm<sup>2</sup>.

### 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 0,90 m. La superficie di contatto viene approssimata ad un rettangolo di dimensioni 0,80 m x 0,2 m.

Si svolgono i seguenti calcoli.

$$F_{v,max} = 2.746,30 \text{ N}$$

$$A = B \cdot H = 0,32 \cdot 0,90 = 0,288 \text{ m}^2$$

$$\sigma = \frac{N}{A} = \frac{2.746,30 \text{ N}}{0,288 \cdot 10^6 \text{ mm}^2} = 0,009 \text{ MPa} < 5 \text{ MPa} \quad \text{VERIFICATO}$$

**C**

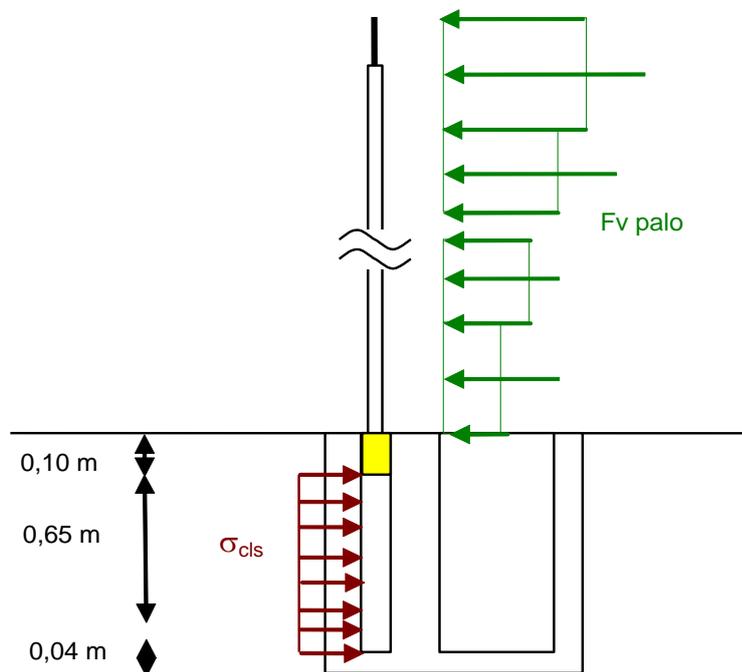


Figura 9: Verifica delle tensioni nel calcestruzzo.