

**VERIFICA  
DI UN PLINTO  
DI DIMENSIONI 0,700x0,900X0,770 m  
PER PALI D'ILLUMINAZIONE**

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

**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 70x90x77 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 della Direttiva 89/106/CEE prodotti da costruzione.

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 dalla direttiva 89/106/CEE (recepita con DPR 246/1993 del 21/04/1993) 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 70x80x78 cm può essere utilizzato con pali d'acciaio per l'illuminazione rastremati di altezza fino a 8,00 metri nelle zone 1, 2, 3, 4, 5, 6 e 7; 6,00 metri per le zone 8 e per la zona 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. 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 usuali metodi di Scienza delle Costruzioni basate sulle ipotesi della elasticità lineare.

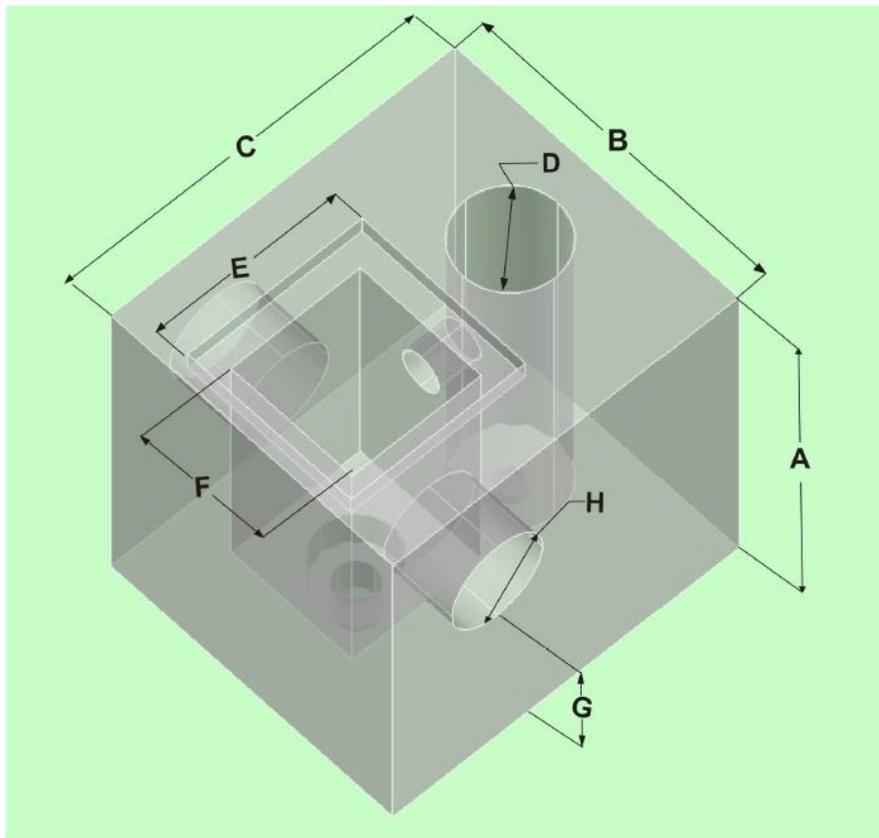
## 1. DIMENSIONI CARATTERISTICHE DEL SISTEMA

### 1.1 DIMENSIONI PLINTO

Il plinto presenta, come illustrato nei dettagli di Figura 1 e **Errore. L'origine riferimento non è stata trovata.**, le seguenti dimensioni fondamentali.

Altezza (A) [m]:	0,770
Lunghezza (B) [m]:	0,700
Profondità (C) [m]:	0,900
Diametro del foro per il palo (D): [m]	0,210
Dimensioni parallelepipedo (F)x(E) [m] x [m]:	0,400x 0,400
Altezza parallelepipedo [m]:	0,770
Peso del plinto [kg]:	920,00

**Tabella 3: Dimensioni del plinto.**



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

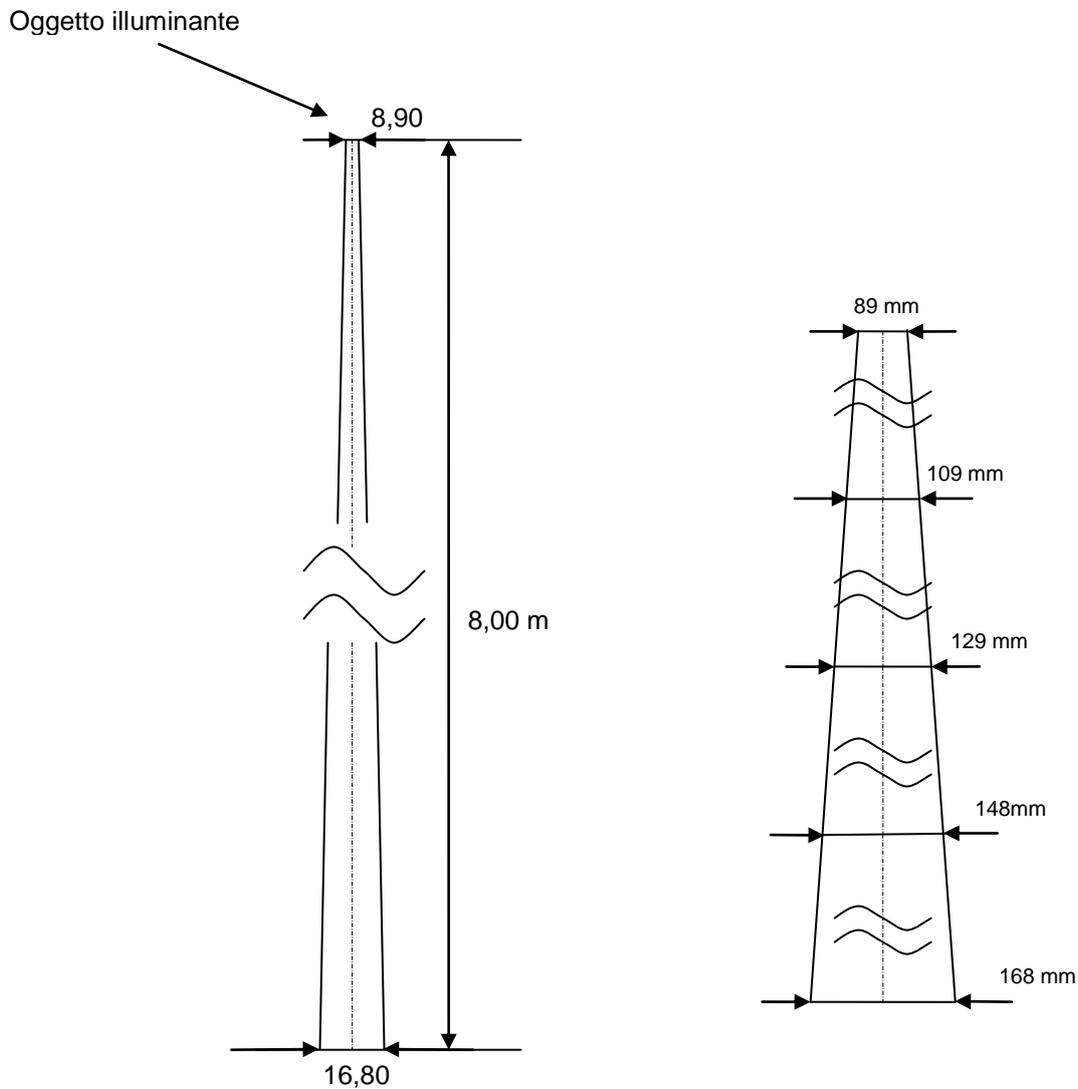
## 1.2 DIMENSIONI PALO

Il palo presenta le dimensioni illustrate in Tabella 4:

Altezza [m]:	8,00
Diametro min/max [m]:	0,07/0,139
Spessore del palo [mm]	3,00
Peso del palo e dell'oggetto illuminante [kg]	155,25

**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:

$$P_{\text{plin}} = 920,00 * g = 9.016,00 \text{ N}$$

#### 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.

$$d_{\text{max}} = 0,210 \text{ m}$$

$$d_{\text{min}} = 0,080 \text{ m}$$

$$h = 0,740 \text{ m}$$

$$h_{\text{plinto}} = 0,770 \text{ m}$$

$$\text{Vol} = \pi ((d_{\text{max}} + d_{\text{min}}) / 2)^2 * h d = 0,014 \text{ m}^3$$

$$d^* = (4 * \text{Vol} / (\pi * h_{\text{plinto}}))^{0.5} = 0,134 \text{ m}$$

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

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

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

$$h = 0,770 \text{ m}$$

$$h_{\text{plinto}} = 0,780 \text{ m}$$

$$\text{Vol} = a * b * h = 0,021 \text{ m}^3$$

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

- 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:

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

$$x_{Gq} = 0,350 \text{ m}$$

$$y_{Gq} = 0,450 \text{ m}$$

A rettangolo = 0,160 m<sup>2</sup>

x<sub>Gr</sub> = 0,350 m

y<sub>Gr</sub> = 0,280 m

A cerchio = 0,014 m<sup>2</sup>

x<sub>Gc</sub> = 0,350 m

y<sub>Gc</sub> = 0,700 m

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

$x_G = 0,350 \text{ m } y_G = 0,499 \text{ m}$

## 2.2 PESO DEGLI OGGETTI VERTICALI

Gli oggetti verticali hanno le seguenti forze-peso:

$P_{\text{vert}} = (P \text{ pannello} + P \text{ ogg illuminante}) \cdot g = 1.487,64 \text{ N}$

## 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:

$F_{\text{terra}} = \gamma \cdot (h \text{ plinto} \cdot h \text{ plinto}) / 2 \cdot \text{profondità plinto} \cdot FS = 4.478,02 \text{ N}$

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 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  $\text{N/m}^2$ ;
- $c_e$  = 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:

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

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:

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

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

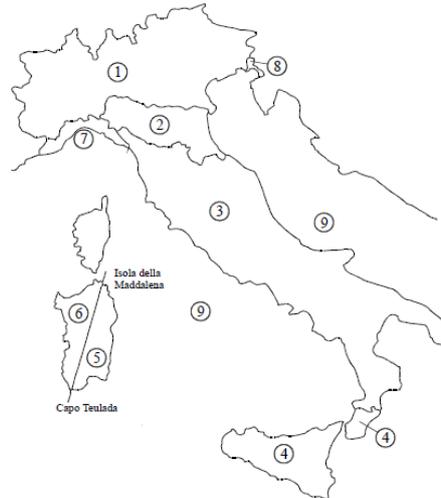
dove:

$a_s$  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]
$a_0$	1000	[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 = 2,00	489,64	148	144,9
z 2 = 4,00	562,71	128	144,1
z 3 = 6,00	632,13	109	137,8
z 4 = 8,00	693,46	89	123,4

**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	2	1	1,883	0,148	735,60	0,73	535,01	158,4			
						2	4	3	2,094	0,128	818,00	0,82	670,91	171,8			
						2	6	5	2,373	0,109	927,10	0,91	843,79	183,9			
						2	8	7	2,566	0,089	1.002,18	1,04	1044,27	185,9			
						4	2	1	1,801	0,148	703,33	0,75	528,01	156,3			
			II	0,19	0,05	II	0,19	0,05	4	4	3	1,801	0,128	703,33	0,89	626,12	160,3
									4	6	5	1,929	0,109	753,64	1,00	750,64	163,6
									4	8	7	2,130	0,089	832,15	1,11	921,84	164,1
									5	2	1	1,708	0,148	667,00	0,78	518,75	153,5
									5	4	3	1,708	0,128	667,00	0,91	609,36	156,0
			III	0,2	0,1	III	0,2	0,1	5	6	5	1,708	0,109	667,00	1,04	695,44	151,6
									5	8	7	1,912	0,089	746,71	1,14	853,77	152,0
									8	2	1	1,634	0,148	638,36	0,80	510,40	151,1
									8	4	3	1,634	0,128	638,36	0,93	595,24	152,4
									8	6	5	1,634	0,109	638,36	1,06	675,84	147,3
IV	0,22	0,3	IV	0,22	0,3	8	8	7	1,634	0,089	638,36	1,19	760,68	135,4			
						12	2	1	1,479	0,148	577,88	0,85	489,64	144,9			
						12	4	3	1,479	0,128	577,88	0,97	562,71	144,1			
						12	6	5	1,479	0,109	577,88	1,09	632,13	137,8			
						12	8	7	1,479	0,089	577,88	1,20	693,46	123,4			
3	27	455,625	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,148	858,00	0,70	600,60	177,8			
						2	4	3	2,094	0,128	954,12	0,74	709,06	181,5			
						2	6	5	2,373	0,109	1.081,37	0,84	908,68	198,1			
						2	8	7	2,566	0,089	1.168,94	0,98	1148,74	204,5			
						4	2	1	1,801	0,148	820,37	0,70	574,26	170,0			
			II	0,19	0,05	II	0,19	0,05	4	4	3	1,801	0,128	820,37	0,82	671,71	172,0
									4	6	5	1,929	0,109	879,05	0,93	820,20	178,8
									4	8	7	2,130	0,089	970,62	1,05	1022,80	182,1
									5	2	1	1,708	0,148	777,99	0,70	542,50	160,6
									5	4	3	1,708	0,128	777,99	0,84	656,65	168,1

						5	6	5	1,708	0,109	777,99	0,98	765,08	166,8
						5	8	7	1,912	0,089	870,96	1,09	951,27	169,3
			IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,148	744,59	0,72	536,76	158,9
						8	4	3	1,634	0,128	638,36	0,93	694,29	177,7
						8	6	5	1,634	0,109	638,36	1,06	788,30	171,8
						8	8	7	1,634	0,089	638,36	1,19	887,25	157,9
			V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,148	674,04	0,77	520,66	154,1
						12	4	3	1,479	0,128	674,04	0,91	612,71	156,9
						12	6	5	1,479	0,109	674,04	1,04	700,15	152,6
						12	8	7	1,479	0,089	674,04	1,18	792,20	141,0
4,5,6,7	28	490	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,148	922,74	0,70	645,92	191,2
						2	4	3	2,094	0,128	1.026,10	0,70	723,04	185,1
						2	6	5	2,373	0,109	1.162,95	0,81	936,64	204,2
						2	8	7	2,566	0,089	1.257,13	0,95	1198,15	213,3
			II	0,19	0,05	4	2	1	1,801	0,148	882,26	0,70	617,58	182,8
						4	4	3	1,801	0,128	882,26	0,78	690,88	176,9
						4	6	5	1,929	0,109	945,37	0,90	852,32	185,8
						4	8	7	2,130	0,089	1.043,85	1,03	1071,77	190,8
			III	0,2	0,1	5	2	1	1,708	0,148	836,69	0,70	585,68	173,4
						5	4	3	1,708	0,128	836,69	0,81	677,09	173,3
						5	6	5	1,708	0,109	836,69	0,95	798,02	174,0
						5	8	7	1,912	0,089	936,67	1,07	999,08	177,8
			IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,148	800,76	0,68	545,75	161,5
						8	4	3	1,634	0,128	800,76	0,83	664,94	170,2
						8	6	5	1,634	0,109	800,76	0,97	778,17	169,6
						8	8	7	1,634	0,089	800,76	1,12	897,36	159,7
			V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,148	724,90	0,74	532,81	157,7
						12	4	3	1,479	0,128	724,90	0,88	635,47	162,7
						12	6	5	1,479	0,109	724,90	1,01	733,00	159,8
						12	8	7	1,479	0,089	724,90	1,15	835,66	148,7
8	30	562,5	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,148	1.059,26	0,70	741,48	219,5
						2	4	3	2,094	0,128	1.177,92	0,70	824,55	211,1

						2	6	5	2,373	0,109	1.335,02	0,74	982,00	214,1
						2	8	7	2,566	0,089	1.443,14	0,89	1289,88	229,6
			II	0,19	0,05	4	2	1	1,801	0,148	1.012,80	0,70	708,96	209,9
						4	4	3	1,801	0,128	1.012,80	0,71	720,77	184,5
						4	6	5	1,929	0,109	1.085,24	0,84	910,11	198,4
						4	8	7	2,130	0,089	1.198,30	0,97	1165,62	207,5
			III	0,2	0,1	5	2	1	1,708	0,148	960,48	0,70	672,34	199,0
						5	4	3	1,708	0,128	960,48	0,74	710,47	181,9
						5	6	5	1,708	0,109	960,48	0,89	859,21	187,3
						5	8	7	1,912	0,089	1.075,26	1,02	1091,88	194,4
			IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,148	919,24	0,70	643,47	190,5
						8	4	3	1,634	0,128	919,24	0,76	700,78	179,4
						8	6	5	1,634	0,109	919,24	0,91	840,05	183,1
						8	8	7	1,634	0,089	919,24	1,07	986,65	175,6
			V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,148	832,15	0,70	582,51	172,4
						12	4	3	1,479	0,128	832,15	0,81	675,62	173,0
						12	6	5	1,479	0,109	832,15	0,96	795,57	173,4
						12	8	7	1,479	0,089	832,15	1,11	921,84	164,1
9	31	600,625	I	0,17	0,01	2	2	1	1,883	0,148	1.131,06	0,70	791,74	234,4
						2	4	3	2,094	0,128	1.257,76	0,70	880,43	225,4
						2	6	5	2,373	0,109	1.425,51	0,70	998,78	217,7
						2	8	7	2,566	0,089	1.540,95	0,86	1331,63	237,0
			II	0,19	0,05	4	2	1	1,801	0,148	1.081,45	0,70	757,01	224,1
						4	4	3	1,801	0,128	1.081,45	0,70	757,01	193,8
						4	6	5	1,929	0,109	1.158,80	0,81	935,32	203,9
						4	8	7	2,130	0,089	1.279,52	0,95	1210,07	215,4
			III	0,2	0,1	5	2	1	1,708	0,148	1.025,58	0,70	717,91	212,5
						5	4	3	1,708	0,128	1.025,58	0,70	722,95	185,1
						5	6	5	1,708	0,109	1.025,58	0,86	887,07	193,4
						5	8	7	1,912	0,089	1.148,14	0,99	1136,51	202,3
			IV	0,22	0,3	8	2	1	1,634	0,148	981,55	0,70	687,08	203,4
						8	4	3	1,634	0,128	981,55	0,73	714,88	183,0

						8	6	5	1,634	0,109	981,55	0,88	868,55	189,3
						8	8	7	1,634	0,089	981,55	1,05	1030,30	183,4
			V	0,23	0,7	12	2	1	1,479	0,148	888,55	0,70	621,99	184,1
						12	4	3	1,479	0,128	888,55	0,78	692,65	177,3
						12	6	5	1,479	0,109	888,55	0,93	825,00	179,9
						12	8	7	1,479	0,089	888,55	1,09	964,32	171,6

**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;

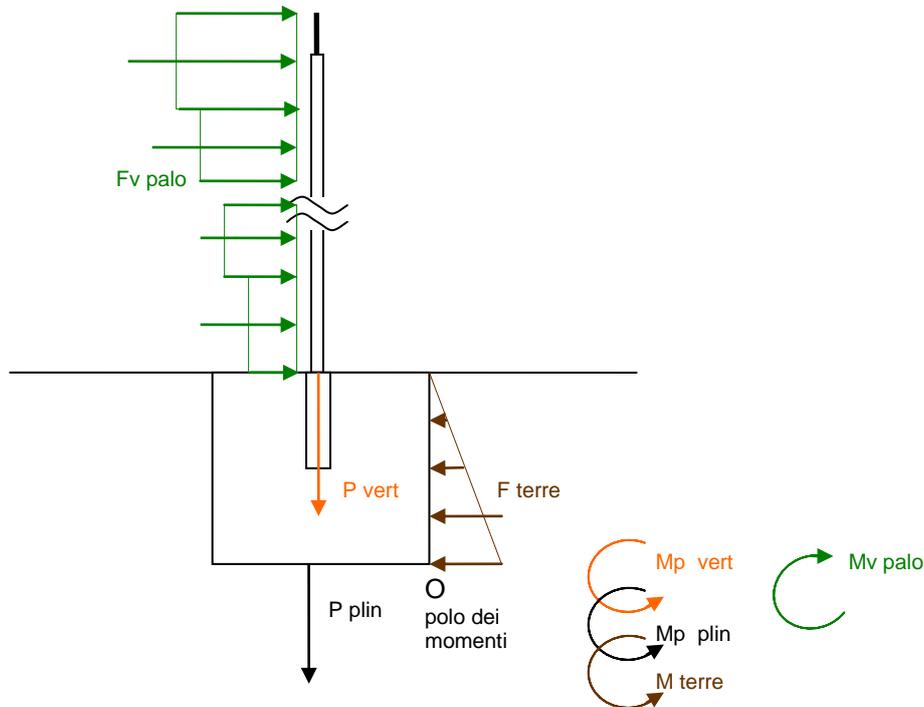
### 3.1 VERIFICA A RIBALTAMENTO

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]
$F(z1) = 144,9$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 1,77$	$Mv (z1) = 289,9$
$F(z2) = 144,1$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 3,77$	$Mv (z2) = 576,2$
$F(z3) = 137,8$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 5,77$	$Mv (z3) = 826,8$
$F(z4) = 123,4$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 7,77$	$Mv (z4) = 987,5$
$F \text{ terra} = 4.478,02$	$h \text{ plinto}/3 = 0,26$	$M \text{ terre} = -1.149,36$

Forza [N]	Braccio [m]	Momento [Nm]
P plin = 9.016,00	$y_G = 0,350$	M plin = -3.155,6
P vert = 1.487,64	Distanza foro = 0,350	M vert = -520,67

**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:

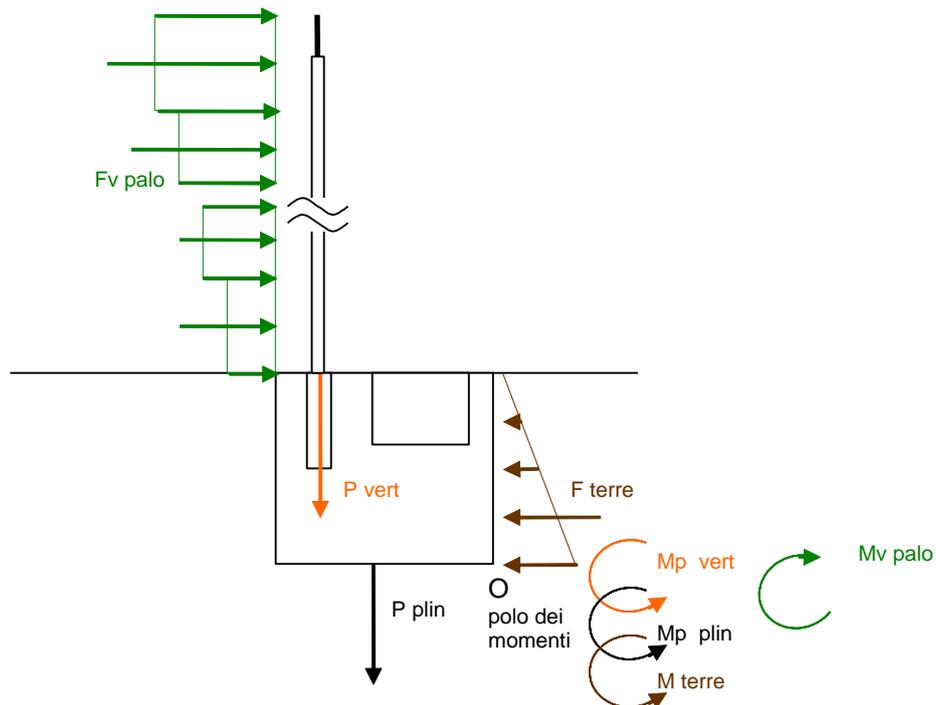
$$M_v \text{ palo} = M_v(z1) + M_v(z2) + M_v(z3) + M_v(z4) = 2.553,80 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -4.825,63 \text{ Nm}$$

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

### 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.

$F(z1) = 144,9$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 1,77$	$Mv(z1) = 289,9$
$F(z2) = 144,1$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 3,77$	$Mv(z2) = 576,2$
$F(z3) = 137,8$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 5,77$	$Mv(z3) = 826,8$
$F(z4) = 123,4$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 7,77$	$Mv(z4) = 987,5$
$F(z1) = 144,9$	$h \text{ plinto} + z1 - \Delta z/2 = 1,77$	$Mv(z1) = 289,9$
$F \text{ terra} = 4.478,02$	$h \text{ plinto}/3 = 0,26$	$M \text{ terre} = -1.149,36$
$P \text{ plin} = 9.016,00$	$xG = 0,499$	$M \text{ plin} = -4.498,43$
$P \text{ vert} = 1.487,64$	$\text{Distanza foro} = 0,70$	$M \text{ vert} = -202,86$

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

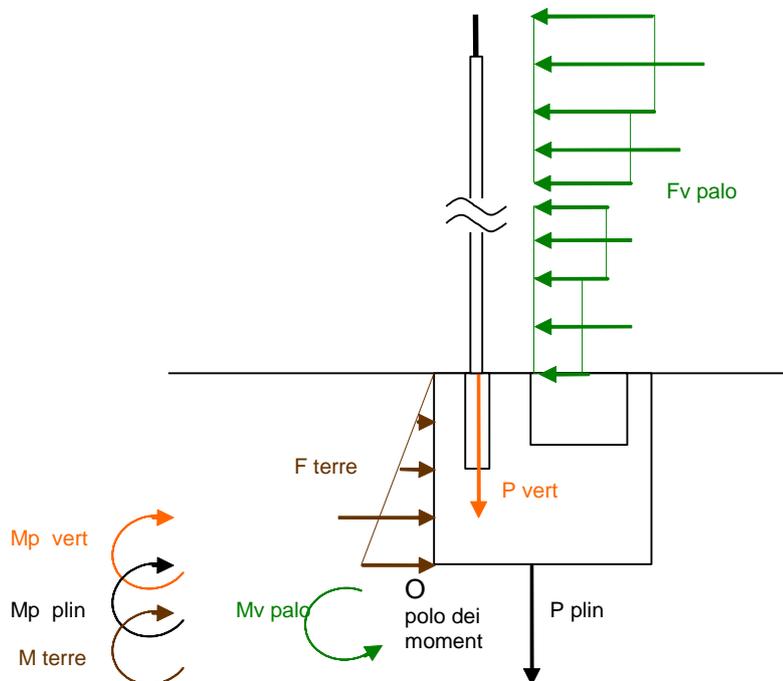
$$Mv \text{ palo} = Mv(z1) + Mv(z2) + Mv(z3) + Mv(z4) = 2.553,80 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -6.689,76 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab}/M \text{ rib} = 2,62 > 1,5 \quad \text{Verificato}$$

### 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) = 144,9	h plinto + z1 - Δz/2 = 1,77	Mv (z1) = 289,9
F(z2) = 144,1	h plinto + z1 - Δz/2 = 3,77	Mv (z2) = 576,2
F(z3) = 137,8	h plinto + z1 - Δz/2 = 5,77	Mv (z3) = 826,8
F(z4) = 123,4	h plinto + z1 - Δz/2 = 7,77	Mv (z4) = 987,5
F terra = 4.478,02	h plinto/3 = 0,26	M terre = -1.149,36
P plin = 9.016,00	L plinto - xG = 0,401	M plin = -3.615,42
P vert = 1.487,64	Distanza foro = 0,20	M vert = -297,53

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

$$Mv \text{ palo} = Mv(z1) + Mv(z2) + Mv(z3) + Mv(z4) = 2.553,80 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} = M \text{ plin} + M \text{ vert} + M \text{ terre} = -5.062,38 \text{ Nm}$$

$$M \text{ stab} / M \text{ rib} = 1,98 > 1,5 \quad \text{Verificato}$$

#### 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:

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	0,148	158,4	1,77	280,3	3433,5	3433,5	3.433,47
				4	0,128	171,8	3,77	647,5			
				6	0,109	183,9	5,77	1061,4			
				8	0,089	185,9	7,77	1444,3			
			II	2	0,148	156,3	1,77	276,6	3100,1	3100,1	3.100,07
				4	0,128	160,3	3,77	604,3			
				6	0,109	163,6	5,77	944,2			
				8	0,089	164,1	7,77	1275,0			
III	2	0,148	153,5	1,77	271,8	2915,5	2915,5	2.915,47			
	4	0,128	156,0	3,77	588,1						
	6	0,109	151,6	5,77	874,8						
	8	0,089	152,0	7,77	1180,8						
IV	2	0,148	151,1	1,77	267,4	2744,1	2744,1	2.744,06			
	4	0,128	152,4	3,77	574,5						
	6	0,109	147,3	5,77	850,1						
	8	0,089	135,4	7,77	1052,1						
V	2	0,148	144,9	1,77	256,5	2553,8	2553,8	2.553,84			
	4	0,128	144,1	3,77	543,1						
	6	0,109	137,8	5,77	795,1						
	8	0,089	123,4	7,77	959,1						
3	27	455,625	I	2	0,148	177,8	1,77	314,7	3730,8	3730,8	3.730,77
				4	0,128	181,5	3,77	684,3			
				6	0,109	198,1	5,77	1143,0			
				8	0,089	204,5	7,77	1588,8			

			II	2	0,148	170,0	1,77	300,9	3395,4	3395,4	3.395,45
				4	0,128	172,0	3,77	648,3			
				6	0,109	178,8	5,77	1031,7			
				8	0,089	182,1	7,77	1414,6			
			III	2	0,148	160,6	1,77	284,2	3196,0	3196,0	3.196,00
				4	0,128	168,1	3,77	633,7			
				6	0,109	166,8	5,77	962,4			
				8	0,089	169,3	7,77	1315,7			
			IV	2	0,148	158,9	1,77	281,2	3170,0	3170,0	3.169,98
				4	0,128	177,7	3,77	670,1			
				6	0,109	171,8	5,77	991,6			
				8	0,089	157,9	7,77	1227,1			
			V	2	0,148	154,1	1,77	272,8	2840,5	2840,5	2.840,48
				4	0,128	156,9	3,77	591,3			
				6	0,109	152,6	5,77	880,7			
				8	0,089	141,0	7,77	1095,7			
4,5,6,7	28	490	I	2	0,148	191,2	1,77	338,4	3871,5	3871,5	3.871,50
				4	0,128	185,1	3,77	697,8			
				6	0,109	204,2	5,77	1178,2			
				8	0,089	213,3	7,77	1657,1			
			II	2	0,148	182,8	1,77	323,6	3544,8	3544,8	3.544,78
				4	0,128	176,9	3,77	666,8			
				6	0,109	185,8	5,77	1072,1			
				8	0,089	190,8	7,77	1482,3			
			III	2	0,148	173,4	1,77	306,8	3345,9	3345,9	3.345,91
				4	0,128	173,3	3,77	653,5			
				6	0,109	174,0	5,77	1003,8			
				8	0,089	177,8	7,77	1381,8			
			IV	2	0,148	161,5	1,77	285,9	3147,6	3147,6	3.147,62
				4	0,128	170,2	3,77	641,7			
				6	0,109	169,6	5,77	978,8			
				8	0,089	159,7	7,77	1241,1			
			V	2	0,148	157,7	1,77	279,1	2970,2	2970,2	2.970,22
				4	0,128	162,7	3,77	613,3			
				6	0,109	159,8	5,77	922,0			
				8	0,089	148,7	7,77	1155,8			
8	30	562,5	I	2	0,148	219,5	1,77	388,5	4203,5	4203,5	4.203,45
				4	0,128	211,1	3,77	795,8			
				6	0,109	214,1	5,77	1235,2			
				8	0,089	229,6	7,77	1784,0			
			II	2	0,148	209,9	1,77	371,4	3824,0	3824,0	3.823,99
				4	0,128	184,5	3,77	695,6			
				6	0,109	198,4	5,77	1144,8			
				8	0,089	207,5	7,77	1612,1			
			III	2	0,148	199,0	1,77	352,3	3628,8	3628,8	3.628,84
				4	0,128	181,9	3,77	685,7			
				6	0,109	187,3	5,77	1080,8			
				8	0,089	194,4	7,77	1510,1			
			IV	2	0,148	190,5	1,77	337,1	3434,7	3434,7	3.434,71
				4	0,128	179,4	3,77	676,3			
				6	0,109	183,1	5,77	1056,7			

				8	0,089	175,6	7,77	1364,6			
			V	2	0,148	172,4	1,77	305,2	3232,9	3232,9	3.232,92
				4	0,128	173,0	3,77	652,1			
				6	0,109	173,4	5,77	1000,7			
				8	0,089	164,1	7,77	1275,0			
9	31	600,625	I	2	0,148	234,4	1,77	414,8	4362,6	4362,6	4.362,58
				4	0,128	225,4	3,77	849,7			
				6	0,109	217,7	5,77	1256,3			
				8	0,089	237,0	7,77	1841,7			
			II	2	0,148	224,1	1,77	396,6	3977,3	3977,3	3.977,32
				4	0,128	193,8	3,77	730,6			
				6	0,109	203,9	5,77	1176,5			
				8	0,089	215,4	7,77	1673,6			
			III	2	0,148	212,5	1,77	376,1	3761,5	3761,5	3.761,54
				4	0,128	185,1	3,77	697,7			
				6	0,109	193,4	5,77	1115,8			
				8	0,089	202,3	7,77	1571,9			
			IV	2	0,148	203,4	1,77	360,0	3567,4	3567,4	3.567,39
				4	0,128	183,0	3,77	689,9			
				6	0,109	189,3	5,77	1092,5			
				8	0,089	183,4	7,77	1425,0			
			V	2	0,148	184,1	1,77	325,9	3365,8	3365,8	3.365,81
				4	0,128	177,3	3,77	668,5			
				6	0,109	179,9	5,77	1037,7			
				8	0,089	171,6	7,77	1333,7			

**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 con sbraccio:

$$M_{RIB} \leq \frac{M_{STAB}}{1,5} = \begin{cases} 3.217,09 \text{ Nm} & \text{CASO A} \\ 4.459,84 \text{ Nm} & \text{CASO B} \\ 3.274,92 \text{ Nm} & \text{CASO C} \end{cases}$$

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	0,148	158,4	1,77	280,3	3433,5	3433,5	3.433,47
				4	0,128	171,8	3,77	647,5			
				6	0,109	183,9	5,77	1061,4			
				8	0,089	185,9	7,77	1444,3			
			II	2	0,148	156,3	1,77	276,6	3100,1	3100,1	3.100,07
				4	0,128	160,3	3,77	604,3			
				6	0,109	163,6	5,77	944,2			
				8	0,089	164,1	7,77	1275,0			
			III	2	0,148	153,5	1,77	271,8	2915,5	2915,5	2.915,47

				4	0,128	156,0	3,77	588,1			
				6	0,109	151,6	5,77	874,8			
				8	0,089	152,0	7,77	1180,8			
			IV	2	0,148	151,1	1,77	267,4	2744,1	2744,1	2.744,06
				4	0,128	152,4	3,77	574,5			
				6	0,109	147,3	5,77	850,1			
				8	0,089	135,4	7,77	1052,1			
			V	2	0,148	144,9	1,77	256,5	2553,8	2553,8	2.553,84
				4	0,128	144,1	3,77	543,1			
				6	0,109	137,8	5,77	795,1			
				8	0,089	123,4	7,77	959,1			
3	27	455,625	I	2	0,148	177,8	1,77	314,7	3730,8	3730,8	3.730,77
				4	0,128	181,5	3,77	684,3			
				6	0,109	198,1	5,77	1143,0			
				8	0,089	204,5	7,77	1588,8			
			II	2	0,148	170,0	1,77	300,9	3395,4	3395,4	3.395,45
				4	0,128	172,0	3,77	648,3			
				6	0,109	178,8	5,77	1031,7			
				8	0,089	182,1	7,77	1414,6			
			III	2	0,148	160,6	1,77	284,2	3196,0	3196,0	3.196,00
				4	0,128	168,1	3,77	633,7			
				6	0,109	166,8	5,77	962,4			
				8	0,089	169,3	7,77	1315,7			
			IV	2	0,148	158,9	1,77	281,2	3170,0	3170,0	3.169,98
				4	0,128	177,7	3,77	670,1			
				6	0,109	171,8	5,77	991,6			
				8	0,089	157,9	7,77	1227,1			
			V	2	0,148	154,1	1,77	272,8	2840,5	2840,5	2.840,48
				4	0,128	156,9	3,77	591,3			
				6	0,109	152,6	5,77	880,7			
				8	0,089	141,0	7,77	1095,7			
4,5,6,7	28	490	I	2	0,148	191,2	1,77	338,4	3871,5	3871,5	3.871,50
				4	0,128	185,1	3,77	697,8			
				6	0,109	204,2	5,77	1178,2			
				8	0,089	213,3	7,77	1657,1			
			II	2	0,148	182,8	1,77	323,6	3544,8	3544,8	3.544,78
				4	0,128	176,9	3,77	666,8			
				6	0,109	185,8	5,77	1072,1			
				8	0,089	190,8	7,77	1482,3			
			III	2	0,148	173,4	1,77	306,8	3345,9	3345,9	3.345,91
				4	0,128	173,3	3,77	653,5			
				6	0,109	174,0	5,77	1003,8			
				8	0,089	177,8	7,77	1381,8			
			IV	2	0,148	161,5	1,77	285,9	3147,6	3147,6	3.147,62
				4	0,128	170,2	3,77	641,7			
				6	0,109	169,6	5,77	978,8			
				8	0,089	159,7	7,77	1241,1			
			V	2	0,148	157,7	1,77	279,1	2970,2	2970,2	2.970,22
				4	0,128	162,7	3,77	613,3			
				6	0,109	159,8	5,77	922,0			
				8	0,089	148,7	7,77	1155,8			

8	30	562,5	I	2	0,148	219,5	1,77	388,5	4203,5	4203,5	4.203,45
				4	0,128	211,1	3,77	795,8			
				6	0,109	214,1	5,77	1235,2			
				8	0,089	229,6	7,77	1784,0			
			II	2	0,148	209,9	1,77	371,4	3824,0	3824,0	3.823,99
				4	0,128	184,5	3,77	695,6			
				6	0,109	198,4	5,77	1144,8			
				8	0,089	207,5	7,77	1612,1			
			III	2	0,148	199,0	1,77	352,3	3628,8	3628,8	3.628,84
				4	0,128	181,9	3,77	685,7			
				6	0,109	187,3	5,77	1080,8			
				8	0,089	194,4	7,77	1510,1			
			IV	2	0,148	190,5	1,77	337,1	3434,7	3434,7	3.434,71
				4	0,128	179,4	3,77	676,3			
				6	0,109	183,1	5,77	1056,7			
				8	0,089	175,6	7,77	1364,6			
			V	2	0,148	172,4	1,77	305,2	3232,9	3232,9	3.232,92
				4	0,128	173,0	3,77	652,1			
				6	0,109	173,4	5,77	1000,7			
				8	0,089	164,1	7,77	1275,0			
9	31	600,625	I	2	0,148	234,4	1,77	414,8	4362,6	4362,6	4.362,58
				4	0,128	225,4	3,77	849,7			
				6	0,109	217,7	5,77	1256,3			
				8	0,089	237,0	7,77	1841,7			
			II	2	0,148	224,1	1,77	396,6	3977,3	3977,3	3.977,32
				4	0,128	193,8	3,77	730,6			
				6	0,109	203,9	5,77	1176,5			
				8	0,089	215,4	7,77	1673,6			
			III	2	0,148	212,5	1,77	376,1	3761,5	3761,5	3.761,54
				4	0,128	185,1	3,77	697,7			
				6	0,109	193,4	5,77	1115,8			
				8	0,089	202,3	7,77	1571,9			
			IV	2	0,148	203,4	1,77	360,0	3567,4	3567,4	3.567,39
				4	0,128	183,0	3,77	689,9			
				6	0,109	189,3	5,77	1092,5			
				8	0,089	183,4	7,77	1425,0			
			V	2	0,148	184,1	1,77	325,9	3365,8	3365,8	3.365,81
				4	0,128	177,3	3,77	668,5			
				6	0,109	179,9	5,77	1037,7			
				8	0,089	171,6	7,77	1333,7			

- Palo di altezza 7 metri:

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 <sup>2</sup> ]		[m]	[m]	[N]	[m]	[Nm]	[Nm]	[Nm]	[Nm]
1,2	25	390,625	I	1,75	0,133	142,8	1,65	235,0	2566,6	2566,6	2.566,60
				3,5	0,114	148,2	3,40	503,3			
				5,25	0,095	154,4	5,15	794,4			
				7	0,076	149,9	6,90	1033,9			
			II	1,75	0,133	140,0	1,65	230,3	2269,4	2269,4	2.269,38
				3,5	0,114	138,6	3,40	470,6			

				5,25	0,095	133,6	5,15	687,4				
				7	0,076	127,8	6,90	881,0				
			III	1,75	0,133	136,6	1,65	224,6	2115,8	2115,8	2.115,85	
				3,5	0,114	134,2	3,40	455,7				
				5,25	0,095	126,2	5,15	649,1				
				7	0,076	114,1	6,90	786,4				
			IV	1,75	0,133	133,6	1,65	219,8	1994,5	1994,5	1.994,53	
				3,5	0,114	130,6	3,40	443,4				
				5,25	0,095	122,2	5,15	628,9				
				7	0,076	101,9	6,90	702,5				
			V	1,75	0,133	126,7	1,65	208,5	1844,6	1844,6	1.844,60	
				3,5	0,114	122,5	3,40	415,8				
				5,25	0,095	113,6	5,15	584,4				
				7	0,076	92,2	6,90	635,9				
3	27	455,625	I	1,75	0,133	151,5	1,65	249,1	2821,1	2821,1	2.821,13	
				3,5	0,114	160,5	3,40	544,9				
				5,25	0,095	169,7	5,15	873,0				
				7	0,076	167,4	6,90	1154,1				
			II	1,75	0,133	149,1	1,65	245,4	2525,7	2525,7	2.525,74	
				3,5	0,114	151,3	3,40	513,6				
				5,25	0,095	148,3	5,15	763,0				
				7	0,076	145,6	6,90	1003,8				
			III	1,75	0,133	146,2	1,65	240,5	2379,4	2379,4	2.379,40	
				3,5	0,114	146,9	3,40	498,9				
				5,25	0,095	140,5	5,15	722,8				
				7	0,076	133,0	6,90	917,3				
			IV	1,75	0,133	143,6	1,65	236,2	2306,3	2306,3	2.306,26	
				3,5	0,114	152,3	3,40	517,2				
				5,25	0,095	142,6	5,15	733,5				
				7	0,076	118,8	6,90	819,4				
			V	1,75	0,133	137,3	1,65	225,8	2080,2	2080,2	2.080,15	
				3,5	0,114	135,1	3,40	458,6				
				5,25	0,095	127,1	5,15	654,0				
				7	0,076	107,6	6,90	741,7				
4,5,6,7	28	490	I	1,75	0,133	154,7	1,65	254,5	2941,2	2941,2	2.941,19	
				3,5	0,114	165,9	3,40	563,4				
				5,25	0,095	176,9	5,15	910,0				
				7	0,076	176,0	6,90	1213,3				
			II	1,75	0,133	152,8	1,65	251,3	2643,1	2643,1	2.643,06	
				3,5	0,114	157,1	3,40	533,3				
				5,25	0,095	155,4	5,15	799,7				
				7	0,076	153,5	6,90	1058,7				
			III	1,75	0,133	150,2	1,65	247,1	2498,6	2498,6	2.498,61	
				3,5	0,114	152,9	3,40	518,9				
				5,25	0,095	147,5	5,15	758,8				
				7	0,076	141,2	6,90	973,8				
			IV	1,75	0,133	147,8	1,65	243,2	2368,2	2368,2	2.368,23	
				3,5	0,114	149,3	3,40	506,9				
				5,25	0,095	143,2	5,15	737,0				
				7	0,076	127,8	6,90	881,2				
			V	1,75	0,133	141,9	1,65	233,5	2198,7	2198,7	2.198,70	

				3,5	0,114	141,1	3,40	479,1			
				5,25	0,095	133,8	5,15	688,4			
				7	0,076	115,7	6,90	797,7			
8	30	562,5	I	1,75	0,133	172,6	1,65	283,9	3185,8	3185,8	3.185,83
				3,5	0,114	175,2	3,40	594,8			
				5,25	0,095	190,2	5,15	978,4			
				7	0,076	192,7	6,90	1328,8			
			II	1,75	0,133	165,0	1,65	271,4	2877,7	2877,7	2.877,68
				3,5	0,114	167,5	3,40	568,6			
				5,25	0,095	169,1	5,15	870,1			
				7	0,076	169,3	6,90	1167,5			
			III	1,75	0,133	156,3	1,65	257,0	2718,7	2718,7	2.718,68
				3,5	0,114	163,6	3,40	555,4			
				5,25	0,095	161,1	5,15	828,7			
				7	0,076	156,3	6,90	1077,5			
			IV	1,75	0,133	154,6	1,65	254,3	2596,9	2596,9	2.596,91
				3,5	0,114	160,3	3,40	544,1			
				5,25	0,095	156,7	5,15	806,3			
				7	0,076	143,9	6,90	992,2			
			V	1,75	0,133	149,9	1,65	246,6	2435,9	2435,9	2.435,89
				3,5	0,114	152,4	3,40	517,5			
				5,25	0,095	147,0	5,15	756,1			
				7	0,076	132,8	6,90	915,7			
9	31	600,625	I	1,75	0,133	184,3	1,65	303,1	3304,5	3304,5	3.304,47
				3,5	0,114	178,9	3,40	607,3			
				5,25	0,095	196,2	5,15	1009,3			
				7	0,076	200,8	6,90	1384,7			
			II	1,75	0,133	176,2	1,65	289,8	2998,3	2998,3	2.998,32
				3,5	0,114	172,0	3,40	583,8			
				5,25	0,095	175,6	5,15	903,6			
				7	0,076	177,1	6,90	1221,1			
			III	1,75	0,133	167,1	1,65	274,9	2837,7	2837,7	2.837,66
				3,5	0,114	168,4	3,40	571,6			
				5,25	0,095	167,6	5,15	862,2			
				7	0,076	163,7	6,90	1129,0			
			IV	1,75	0,133	157,0	1,65	258,2	2700,1	2700,1	2.700,11
				3,5	0,114	165,2	3,40	560,9			
				5,25	0,095	163,2	5,15	839,8			
				7	0,076	151,0	6,90	1041,2			
			V	1,75	0,133	153,1	1,65	251,9	2543,5	2543,5	2.543,49
				3,5	0,114	157,6	3,40	535,2			
				5,25	0,095	153,4	5,15	789,1			
				7	0,076	140,3	6,90	967,4			

-palo di altezza 6 metri:

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	1,5	0,133	122,4	1,52	186,1	1898,8	1898,8	1.898,80
				3	0,114	124,2	3,02	375,2			
				4,5	0,095	129,2	4,52	584,0			
				6	0,076	125,2	6,02	753,6			

			II	1,5	0,133	120,0	1,52	182,4	1678,7	1678,7	1.678,65
				3	0,114	118,8	3,02	358,8			
				4,5	0,095	112,3	4,52	507,6			
				6	0,076	104,6	6,02	629,9			
			III	1,5	0,133	117,0	1,52	177,9	1572,8	1572,8	1.572,78
				3	0,114	115,0	3,02	347,4			
				4,5	0,095	108,1	4,52	488,8			
				6	0,076	92,8	6,02	558,6			
			IV	1,5	0,133	114,5	1,52	174,1	1511,4	1511,4	1.511,41
				3	0,114	111,9	3,02	338,1			
				4,5	0,095	104,8	4,52	473,6			
				6	0,076	87,3	6,02	525,7			
			V	1,5	0,133	108,6	1,52	165,1	1398,1	1398,1	1.398,12
				3	0,114	105,0	3,02	317,0			
				4,5	0,095	97,4	4,52	440,1			
				6	0,076	79,1	6,02	475,9			
3	27	455,625	I	1,5	0,133	129,8	1,52	197,3	2089,8	2089,8	2.089,84
				3	0,114	134,9	3,02	407,4			
				4,5	0,095	142,2	4,52	642,9			
				6	0,076	139,9	6,02	842,2			
			II	1,5	0,133	127,8	1,52	194,3	1876,0	1876,0	1.875,99
				3	0,114	129,7	3,02	391,6			
				4,5	0,095	124,8	4,52	564,0			
				6	0,076	120,6	6,02	726,1			
			III	1,5	0,133	125,3	1,52	190,5	1766,7	1766,7	1.766,68
				3	0,114	125,9	3,02	380,4			
				4,5	0,095	120,4	4,52	544,3			
				6	0,076	108,2	6,02	651,6			
			IV	1,5	0,133	123,1	1,52	187,1	1746,9	1746,9	1.746,94
				3	0,114	130,6	3,02	394,3			
				4,5	0,095	122,2	4,52	552,4			
				6	0,076	101,9	6,02	613,2			
			V	1,5	0,133	117,6	1,52	178,8	1576,1	1576,1	1.576,08
				3	0,114	115,8	3,02	349,7			
				4,5	0,095	109,0	4,52	492,5			
				6	0,076	92,2	6,02	555,1			
4,5,6,7	28	490	I	1,5	0,133	132,6	1,52	201,6	2180,3	2180,3	2.180,33
				3	0,114	139,7	3,02	421,8			
				4,5	0,095	148,4	4,52	670,9			
				6	0,076	147,2	6,02	886,0			
			II	1,5	0,133	131,0	1,52	199,1	1963,5	1963,5	1.963,48
				3	0,114	134,6	3,02	406,6			
				4,5	0,095	130,9	4,52	591,5			
				6	0,076	127,3	6,02	766,3			
			III	1,5	0,133	128,7	1,52	195,7	1863,5	1863,5	1.863,48
				3	0,114	131,0	3,02	395,7			
				4,5	0,095	126,4	4,52	571,4			
				6	0,076	116,4	6,02	700,7			
			IV	1,5	0,133	126,7	1,52	192,6	1793,5	1793,5	1.793,50
				3	0,114	128,0	3,02	386,5			
				4,5	0,095	122,8	4,52	555,0			

				6	0,076	109,5	6,02	659,5			
			V	1,5	0,133	121,7	1,52	184,9	1665,6	1665,6	1.665,59
				3	0,114	121,0	3,02	365,3			
				4,5	0,095	114,7	4,52	518,4			
				6	0,076	99,2	6,02	597,0			
8	30	562,5	I	1,5	0,133	147,9	1,52	224,8	2366,5	2366,5	2.366,51
				3	0,114	148,0	3,02	446,9			
				4,5	0,095	160,0	4,52	723,0			
				6	0,076	161,4	6,02	971,7			
			II	1,5	0,133	141,4	1,52	215,0	2139,2	2139,2	2.139,20
				3	0,114	143,5	3,02	433,5			
				4,5	0,095	142,6	4,52	644,4			
				6	0,076	140,6	6,02	846,3			
			III	1,5	0,133	133,9	1,52	203,6	2027,6	2027,6	2.027,56
				3	0,114	140,2	3,02	423,5			
				4,5	0,095	138,1	4,52	624,0			
				6	0,076	129,0	6,02	776,5			
			IV	1,5	0,133	132,5	1,52	201,4	1966,0	1966,0	1.965,96
				3	0,114	137,4	3,02	414,9			
				4,5	0,095	134,3	4,52	607,2			
				6	0,076	123,3	6,02	742,5			
			V	1,5	0,133	128,5	1,52	195,3	1844,5	1844,5	1.844,52
				3	0,114	130,6	3,02	394,5			
				4,5	0,095	126,0	4,52	569,4			
				6	0,076	113,8	6,02	685,3			
9	31	600,625	I	1,5	0,133	158,0	1,52	240,1	2457,6	2457,6	2.457,58
				3	0,114	151,4	3,02	457,3			
				4,5	0,095	165,2	4,52	746,8			
				6	0,076	168,3	6,02	1013,4			
			II	1,5	0,133	151,0	1,52	229,6	2230,1	2230,1	2.230,12
				3	0,114	147,4	3,02	445,1			
				4,5	0,095	148,2	4,52	669,6			
				6	0,076	147,1	6,02	885,8			
			III	1,5	0,133	143,2	1,52	217,7	2117,0	2117,0	2.116,96
				3	0,114	144,3	3,02	435,8			
				4,5	0,095	143,6	4,52	649,3			
				6	0,076	135,2	6,02	814,2			
			IV	1,5	0,133	134,6	1,52	204,5	2043,8	2043,8	2.043,76
				3	0,114	141,6	3,02	427,7			
				4,5	0,095	139,9	4,52	632,4			
				6	0,076	129,4	6,02	779,2			
			V	1,5	0,133	131,2	1,52	199,5	1925,7	1925,7	1.925,68
				3	0,114	135,1	3,02	408,1			
				4,5	0,095	131,5	4,52	594,2			
				6	0,076	120,3	6,02	723,9			

Nelle tabelle sono colorati di rosso i momenti ribaltanti che non soddisfano la verifica; in tali aree non è ammissibile l'utilizzo del plinto. 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:

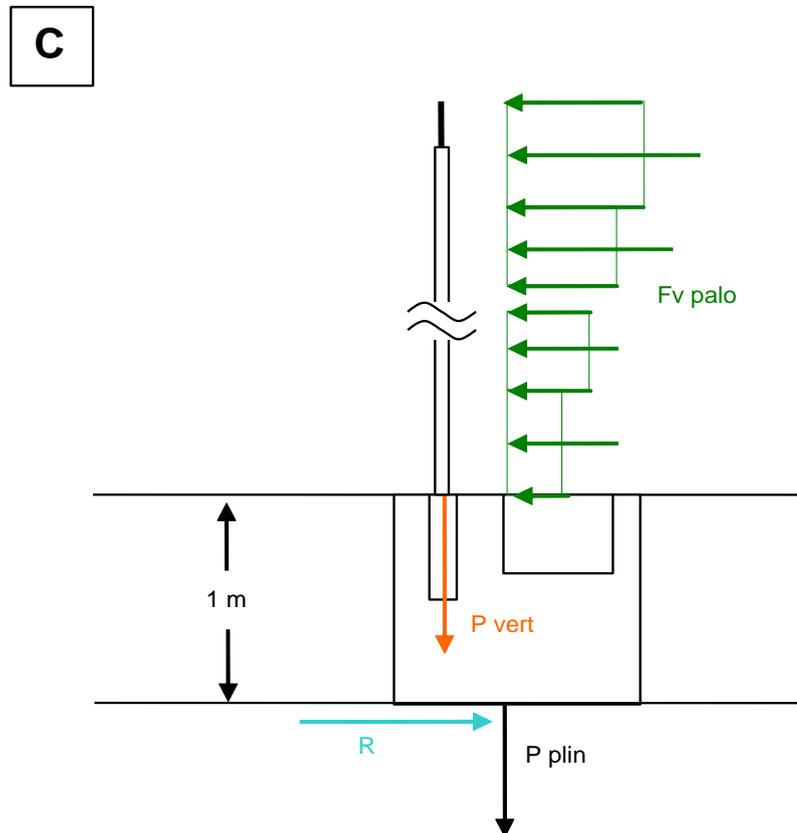
$$R = N\mu = (N_{plinto} + N_{palo} \cdot 0,2) = 10.503,64 \cdot 0,2 = 2.100,73N$$

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

$$F_v = 914,51 N$$

Quindi si ricava il coefficiente di verifica:

$$FS = \frac{R}{F_v} = 2,30 > 1,5 \text{ VERIFICATO}$$



**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 1,3. 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:

$$F_v = 914,51 N$$

La forza stabilizzante è:

$$F_{\text{terreno}} = S_{\text{terreno}} / 2 = 4.474,02 / 2 = 2.237,01 \text{ N}$$

Quindi si ricava il coefficiente di verifica:

$$FS = \frac{F_{\text{terreno}}}{F_v} = 2,45 > 1,5 \text{ VERIFICATO}$$

### 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	$N_{\text{plinto}}$	9.016,00	N
Peso palo	$N_{\text{palo}}$	1.487,64	N
Distanza dal baricentro	$d$	0,20	m
Peso totale	$N = N_{\text{plinto}} + N_{\text{palo}}$	10.503,64	N
Momento totale	$M_{\text{tot}} = N_{\text{palo+pannello}} \cdot d$	297,53	Nm
Eccentricità	$e = M / N$	2,83	cm
Limite del nocciolo d'inerzia	$L/6$	11,67	cm
Tensione massima sul terreno	$\sigma_{t,\text{max}} = \frac{N_{\text{tot}}}{B \cdot A} \cdot \left(1 + \frac{6 \cdot e}{B}\right)$	0,21	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 0,21 kg/cm<sup>2</sup>.

### 3.5 VERIFICA DELLE TENSIONI NEL CALCESTRUZZO

Con riferimento alla Figura9 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 0,65 m. La superficie di contatto viene approssimata ad un rettangolo di dimensioni 0,60 m x 0,21 m.

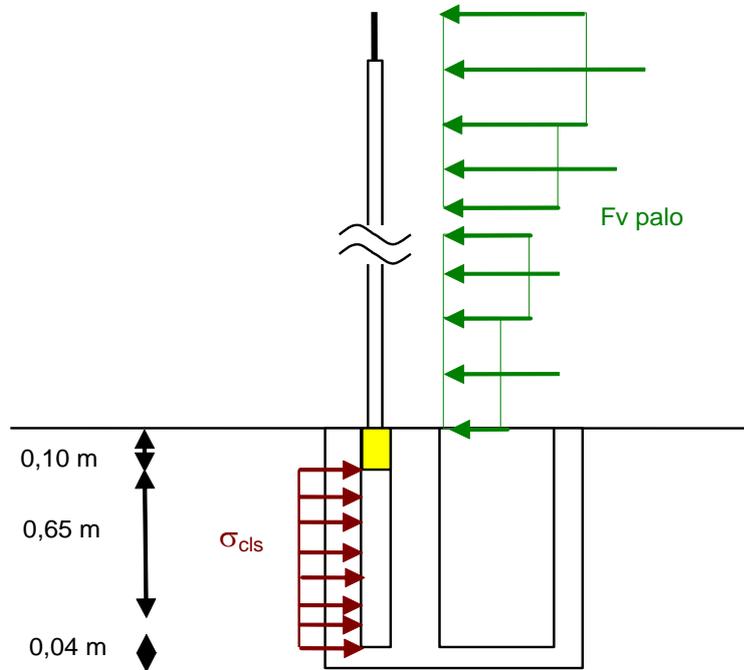
Si svolgono i seguenti calcoli.

$$F_{v,\text{max}} = 914,51 \text{ N}$$

$$A = B \cdot H = 0,21 \cdot 0,60 = 0,35 \text{ m}^2$$

$$\sigma = \frac{N}{A} = \frac{914,51 \text{ N}}{0,350 \cdot 10^6 \text{ mm}^2} = 0,003 \text{ MPa} < 5 \text{ MPa} \text{ VERIFICATO}$$

**C**



**Figura 9: Verifica delle tensioni nel calcestruzzo.**