

<b>"COLLE CARBONE"</b>		
MR	04/22	
Stigla	Data	Firma
EMESSO		

1	PROGETTO REV 00
REV.	DESCRIZIONE E REVISIONE

<p><b>GVC</b> SERVIZI DI INGEGNERIA</p> <p>Via della Pineta 1 - 85100 - Potenza email: info@gvcingegneria.it - website: www.gvcingegneria.it C.F. e P.IVA 01737760767 P.E.C. gvc@ingpec.it</p> <p><b>GVC s.r.l.</b> Amministratore Unico <b>Giorgio Restaino</b></p> <p>Collaboratori GVC s.r.l. per il progetto: dott. ing. <b>GIORGIO MARIA RESTAINO</b> dott. ing. <b>CARLO RESTAINO</b> dott. ing. <b>ATTILIO ZOLFANELLI</b></p>	<p><b>Vincenzo Cortese - Geosecure Srl</b></p> <p>Via degli Scipioni n. 268A - 00192 Roma P. Iva 01650420704 geosecuresrl@legalmail.it Info@rosecure.it</p>	<p><b>Dott.ssa Lidia Di Giandomenico</b></p> <p>Via Giappone 19, 86039 Termoli (CB) P. Iva 01595040708</p> <p><b>Roberto Libè - Elettro Team srl</b></p> <p>Viale Rimembranze 36/B 26900 Lodi (LO) 0371/475401 info@studioeletteam.it</p>	<p><b>Dott. agr. Paolo Castelli</b></p> <p>Viale Croce Rossa 25 - 90144 - Palermo P.IVA 0546509826 paolo.castelli@hotmail.it</p>
--	---	---	--

Committente	<h1>COLLE CARBONE SRL</h1>				
	Via Circo n.12, Cap 20123, Milano				
Comune	<b>COMUNE DI LARINO (CB)</b>		COD. RIF	G/154/01/A/01/PD	
Opera	PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO AGRIVOLTAICO COMPOSTO DA DUE SEZIONI ADIACENTI DI POTENZA NOMINALE TOTALE PARI A 10133,76 KW DENOMINATO "COLLE CARBONE" - UBICATO NEL COMUNE DI LARINO (CB)		ELABORATO FILE		
Oggetto			PROGETTO DEFINITIVO	Categoria	N.°
				PD	Scala
	<h2>RELAZIONE PRELIMINARE SULLE STRUTTURE</h2>		<h1>RT-06</h1>		

Questo disegno è di nostra proprietà riservata a termine di legge e ne è vietata la riproduzione anche parziale senza nostra autorizzazione scritta

<p>COLLE CARBONE S.R.L.  P.IVA 12311450964  MILANO (MI)  Via Circo, 12, c.a.p. 20123</p>		<p>CODE  G15401A</p> <hr/> <p>PAGE  1 di/of 21</p>
--	--	--

## Sommario

1.	PREMESSA.....	2
2.	DESCRIZIONE DEL PROGETTO .....	2
3.	DESCRIZIONE DELLE TIPOLOGIE STRUTTURALI IPOTIZZATE .....	2
3.1	Strutture di sostegno dei moduli FTV .....	3
3.1.a	La modellazione della struttura.....	6
3.1.b	I materiali utilizzati .....	7
3.1.c	Carichi di progetto – Azione del vento §3.3 NTC 2018 .....	9
3.1.d	Analisi dei risultati .....	14
3.1.e	Verifica dei risultati ottenuti dalla modellazione .....	15
3.2	Cabine di campo Fotovoltaico .....	16
3.2.a	La modellazione della struttura.....	17
3.2.b	I carichi di progetto .....	18
3.2.a	Analisi dei risultati .....	18
3.3	Cabine di consegna MT.....	20

COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123		CODE G15401A
		PAGE 2 di/of 21

## 1. PREMESSA

Lo scopo del presente documento è quello di descrivere le opere strutturali necessarie per la realizzazione dell'impianto di generazione elettrica con utilizzo della fonte rinnovabile solare attraverso conversione fotovoltaica. In particolare si individueranno e descriveranno, in via preliminare, le varie tipologie strutturali ipotizzate per il sostegno dei moduli fotovoltaici e per le cabine elettriche.

## 2. DESCRIZIONE DEL PROGETTO

Il progetto prevede la realizzazione di un impianto **agrivoltaico**, composto da due sezioni, di potenza nominale totale pari a **10.133,76 KWp** da installarsi sui terreni nei comuni di Larino (CB), in Località Colle Carbone (CB) e relativa opere di connessione alla linea MT di E-Distribuzione. La denominazione dell'impianto sarà "**COLLE CARBONE**".

L'energia elettrica prodotta sarà immessa nella rete di trasmissione nazionale RTN con allaccio in Media Tensione tramite collegamento alla Linea MT a 20 KV esistente di E-Distribuzione denominata LINEA MT BATTISTA.

Il Soggetto Responsabile, così come definito, ex art. 2, comma 1, lettera g, del DM 28 luglio 2005 e s.m.i., è la società "**COLLE CARBONE S.r.l**" che ha la disponibilità dell'area su cui sorgerà l'impianto in oggetto. I moduli fotovoltaici, per la precisione 17.472 moduli fotovoltaici, della potenza di 580w cadauno, saranno installati su strutture metalliche di tipo tracker ancorate al terreno mediante paletti infissi nel terreno.

Tutta la componentistica elettromeccanica, gli organi di manovra e protezione elettrica, nonché i trasformatori, saranno alloggiati all'interno di cabine elettriche di campo (POWER-STATION, e nelle cabine di consegna MT.

## 3. DESCRIZIONE DELLE TIPOLOGIE STRUTTURALI IPOTIZZATE

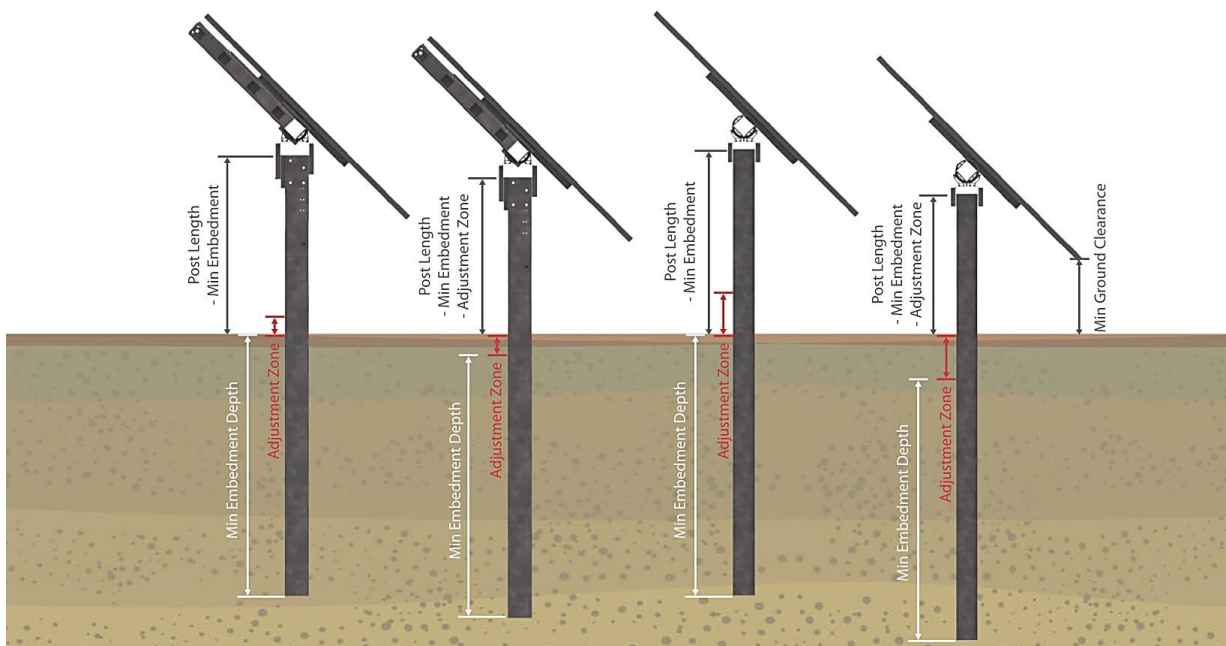
La modellazione degli elementi strutturali è stata eseguita con il software MasterSap dotato del solutore agli elementi finiti LiFE concesso in licenza alla GVC srl (del quale si allega validazione del solutore) per le strutture in elevazione e con il software API++ concesso in licenza alla GVC srl per le strutture di fondazione (del quale si allega validazione del solutore).

COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123	 <b>GVC</b> SERVIZI DI INGEGNERIA	CODE G15401A <hr/> PAGE 3 di/of 21
---	---	---



### 3.1 Strutture di sostegno dei moduli FTV

Le strutture di sostegno dei moduli fotovoltaici (tracker) sono composte telai metallici, pali di sostegno e trave di collegamento superiore, trattati superficialmente con zincatura a caldo, per una maggiore durata nel tempo. Gli elementi di sostegno garantiscono l'ancoraggio al terreno senza l'ausilio di opere di fondazione in calcestruzzo.



Le strutture saranno dimensionate per resistere ai carichi trasmessi dai pannelli e alle sollecitazioni esterne alle quali vengono sottoposte in condizione ordinaria e straordinaria (vento, neve...). L'innovativo sistema di backtracking (monitoraggio a ritroso) controlla e assicura che una serie di

COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123		<table border="1"> <tr> <td data-bbox="1018 38 1441 152">           CODE            G15401A         </td> </tr> <tr> <td data-bbox="1018 152 1441 226">           PAGE            4 di/of 21         </td> </tr> </table>	CODE G15401A	PAGE 4 di/of 21
CODE G15401A				
PAGE 4 di/of 21				

pannelli non ombreggi gli altri adiacenti quando l'angolo di elevazione del sole è basso nel cielo, all'inizio o alla fine della giornata, l'auto-ombreggiamento automatico tra le file dei tracker potrebbe, infatti, potenzialmente ridurre l'output del sistema (produzione globale annuale).

Ogni fila è dotata di un attuatore lineare e un clinometro elettronico: l'attuatore lineare viene mosso da un motore 12 Vdc con un assorbimento di corrente di 10 A; questa unità è alimentata a corrente continua ed è dotata di tecnologia brushless ad alta efficienza, quindi a basso riscaldamento e senza condensatore elettrolitico. L'automazione è garantita da una scheda elettronica protetta da una scatola resistente ai raggi UV, grado IP65. I tracker lavorano tramite un algoritmo che fornisce una fase di backtracking mattutino da 0° a + 52° e analogamente una fase di backtracking serale da -52° a 0°, il sistema calcola l'angolo ottimale evitando l'ombreggiatura dei pannelli. Durante la fase centrale di "Tracking Diretto" da +52 ° a -52 °, il sistema insegue l'angolo ottimale per il tracker con un errore massimo uguale al valore impostato. È possibile modificare e impostare i parametri di controllo per adattare il sistema alle caratteristiche del sito locale e per ottimizzare la produzione di energia solare.

La soluzione di supporto per la posizione dell'attuatore è realizzata con boccola in bronzo a basso attrito, fissata mediante l'utilizzo di opportuni dadi su un supporto in acciaio, i perni di rotazione sono invece realizzati in acciaio inossidabile (nitrurato); l'accoppiamento dei materiali permette una buona resistenza alla corrosione elettrochimica.

La soluzione costruttiva della struttura del tracker consente l'installazione su un suolo con pendenza al 7-15%, l'asse di rotazione è molto vicino all'asse del baricentro della struttura; ciò consente di ridurre la coppia sulla struttura e il carico sull'attuatore. Il dimensionamento torsionale della struttura è realizzato al fine di evitare fenomeni di instabilità dovuti all'aumento del coefficiente "fattore di forma".

La parte in elevazione delle strutture è composta da pochi elementi da montare rapidamente in loco mediante fissaggi meccanici. I componenti metallici sono:

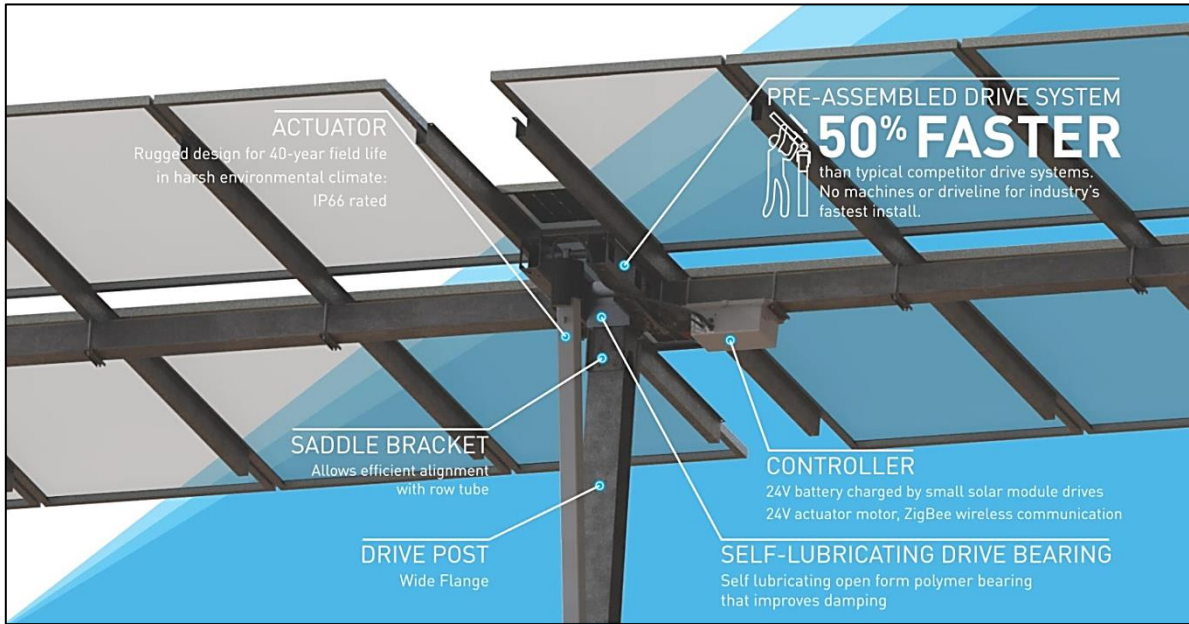
- elemento verticale completamente saldato
- profili di supporto moduli;
- controventature;
- inserti di ancoraggio.

Il fissaggio dei pannelli fotovoltaici viene eseguito con bulloneria in acciaio inossidabile evitando



COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123	 <b>GVC</b> SERVIZI DI INGEGNERIA	CODE G15401A <hr/> PAGE 5 di/of 21
---	---	---

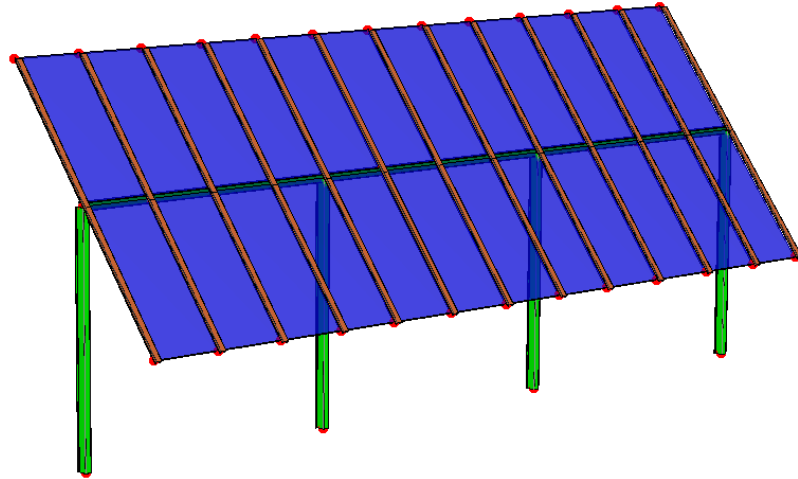
quindi fenomeni di corrosione. Le fondazioni sono a secco, pertanto viene utilizzata l'infissione a battente, ove non possibile, preforatura con successiva martellatura. I pali sono realizzati in acciaio S 355 JR più adatto per essere martellato senza deformazioni, la profondità di infissione sarà determinata in funzione delle sollecitazioni e delle caratteristiche meccaniche del terreno.



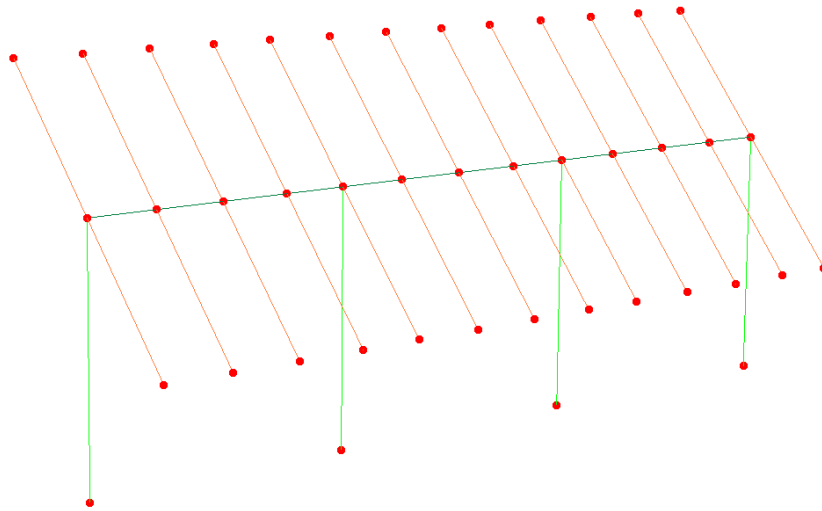
*Esempi di campi fotovoltaici in terreni simili a quelli di progetto*

La durabilità dei materiali metallici è garantita dal trattamento superficiale di zincatura a caldo come da normativa EN ISO 1461:2009.

### 3.1.a La modellazione della struttura



*Modello solido della struttura*



*Modello wireframe struttura*

La struttura e il suo comportamento sotto le azioni statiche e dinamiche, sono state adeguatamente valutate, interpretate e trasferite nel modello che si caratterizza per la sua impostazione completamente tridimensionale. A tal fine ai nodi strutturali possono convergere diverse tipologie di elementi, che corrispondono nel codice numerico di calcolo in altrettante tipologie di elementi finiti.

COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123		<table border="1"> <tr> <td data-bbox="1018 38 1439 152">           CODE            G15401A         </td> </tr> <tr> <td data-bbox="1018 152 1439 235">           PAGE            7 di/of 21         </td> </tr> </table>	CODE G15401A	PAGE 7 di/of 21
CODE G15401A				
PAGE 7 di/of 21				

Travi e pilastri, ovvero componenti in cui una dimensione prevale sulle altre due, vengono modellati con elementi “beam”, il cui comportamento può essere opportunamente perfezionato attraverso alcune opzioni quali quelle in grado di definire le modalità di connessione all’estremità. Eventuali elementi soggetti a solo sforzo normale possono essere trattati come elementi “truss” oppure con elementi “beam” opportunamente svincolati. Le pareti, le piastre, le platee ovvero in generale i componenti strutturali bidimensionali, con due dimensioni prevalenti sulla terza (lo spessore), sono stati modellati con elementi “shell” a comportamento flessionale e membranale, vincoli con il mondo esterno vengono rappresentati, nei casi più semplici (apparecchi d’appoggio, cerniere, carrelli), con elementi in grado di definire le modalità di vincolo e le rigidzze nello spazio. I parametri dei materiali utilizzati per la modellazione riguardano il modulo di Young, il coefficiente di Poisson, ma sono disponibili anche opzioni per ridurre la rigidzza flessionale e tagliante dei materiali per considerare l’effetto di fenomeni fessurativi nei materiali. E’ stata impiegata un’analisi statica in campo lineare conforme alle NTC 2018. Agli effetti del dimensionamento è stato quindi impiegato il metodo degli stati limite. Si ritiene che il modello utilizzato sia rappresentativo del comportamento reale della struttura; La procedura di calcolo adoperata, basata sul software MasterSap per il calcolo dello stato tensio/deformativo della struttura, su MasterVer EC3 per le verifiche degli elementi in acciaio si articola nel modo seguente:

- Costruzione del modello di calcolo adoperando una modellazione con elementi frame (travi e pilastri) e truss per tirante/puntone (ambiente MasterSap);
- Messa a punto della combinazione di carico sismica allo SLV che ha portato in conto carichi propri e permanenti combinati con l’azione sismica secondo lo spettro di progetto specificato ai punti precedenti (ambiente MasterSap);
- Calcolo delle sollecitazioni massime agenti sulla struttura (involuppo delle combinazioni di carico statiche e sismiche) in condizioni ultime e di esercizio (ambiente MasterSap);
- Verifica degli elementi in acciaio con il modulo MasterVer EC3

### 3.1.b I materiali utilizzati

#### **ACCIAIO PER PIASTRE E CARPENTERIA METALLICA DEL TIPO S355**

##### Riferimenti:

- D.M. 17.01.2018, par. 4.2.1.1, par 11.3.4
- UNI EN 10025-2:2005: Prodotti laminati a caldo di acciai per impieghi strutturali.



COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123	 GVC SERVIZI DI INGEGNERIA	CODE G15401A
		PAGE 8 di/of 21

**Proprietà dei materiali per la fase di analisi strutturale**

- Modulo Elastico:  $E = 2.100.000 \text{ kg/cm}^2$  ( $210.000 \text{ N/mm}^2$ )
- Coefficiente di Poisson:  $\nu = 0.3$
- Modulo di elasticità trasversale:  $G = E / [2*(1+\nu)]$  ( $\text{N/mm}^2$ )
- Coefficiente di espansione termica lineare:  $\alpha = 12*10^{-6}$  per  $^{\circ}\text{C}^{-1}$  (per  $T < 100^{\circ}\text{C}$ )
- Densità:  $\rho = 7850 \text{ kg/m}^3$

	S235	S275	S355	S450
<b>TENSIONE DI ROTTURA</b>	360 N/mm <sup>2</sup>	<u>430 N/mm<sup>2</sup></u>	510 N/mm <sup>2</sup>	550 N/mm <sup>2</sup>
<b>TENSIONE DI SNERVAMENTO</b>	235 N/mm <sup>2</sup>	<u>275 N/mm<sup>2</sup></u>	355 N/mm <sup>2</sup>	440 N/mm <sup>2</sup>

**ACCIAIO PER BULLONI, DADI E BARROTTI:**

*Acciaio ad alta resistenza classe 8.8*

	Normali			Ad alta resistenza	
Vite	4.6	5.6	6.8	8.8	10.9
Dado	4	5	6	8	10
$f_{yb}$ (N/mm <sup>2</sup> )	240	300	480	649	900
$f_{tb}$ (N/mm <sup>2</sup> )	400	500	600	800	1000

3.1.c Carichi di progetto – Azione del vento §3.3 NTC 2018

CLASSE DI RUGOSITÀ DEL TERRENO



Zona di riferimento per il calcolo

Tab. 3.3.I -Valori dei parametri  $v_{b,0}$ ,  $a_0$ ,  $k_s$

Zona	Descrizione	$v_{b,0}$ [m/s]	$a_0$ [m]	$k_s$
1	Valle d'Aosta, Piemonte, Lombardia, Trentino Alto Adige, Veneto, Friuli Venezia Giulia (con l'eccezione della provincia di Trieste)	25	1000	0,40
2	Emilia Romagna	25	750	0,45
3	Toscana, Marche, Umbria, Lazio, Abruzzo, Molise, Puglia, Campania, Basilicata, Calabria (esclusa la provincia di Reggio Calabria)	27	500	0,37
4	Sicilia e provincia di Reggio Calabria	28	500	0,36
5	Sardegna (zona a oriente della retta congiungente Capo Teulada con l'Isola di Maddalena)	28	750	0,40
6	Sardegna (zona a occidente della retta congiungente Capo Teulada con l'Isola di Maddalena)	28	500	0,36
7	Liguria	28	1000	0,54
8	Provincia di Trieste	30	1500	0,50
9	Isole (con l'eccezione di Sicilia e Sardegna) e mare aperto	31	500	0,32

- CLASSE DI RUGOSITÀ DEL TERRENO

Tab. 3.3.III - Classi di rugosità del terreno

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 15 m
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	a) Mare e relativa fascia costiera (entro 2 km dalla costa); b) Lago (con larghezza massima pari ad almeno 1 km) e relativa fascia costiera (entro 1 km dalla costa) c) Aree prive di ostacoli o con al più rari ostacoli isolati (aperta campagna, aeroporti, aree agricole, pascoli, zone paludose o sabbiose, superfici innevate o ghiacciate, ....)

L'assegnazione della classe di rugosità non dipende dalla conformazione orografica e topografica del terreno. Si può assumere che il sito appartenga alla Classe A o B, purché la costruzione si trovi nell'area relativa per non meno di 1 km e comunque per non meno di 20 volte l'altezza della costruzione, per tutti i settori di provenienza del vento ampi almeno 30°. Si deve assumere che il sito appartenga alla Classe D, qualora la costruzione sorga nelle aree indicate con le lettere a) o b), oppure entro un raggio di 1 km da essa vi sia un settore ampio 30°, dove il 90% del terreno sia del tipo indicato con la lettera c). Laddove sussistano dubbi sulla scelta della classe di rugosità, si deve assegnare la classe più sfavorevole (l'azione del vento è in genere minima in Classe A e massima in Classe D).

*Definizione della classe di rugosità del terreno*

Nota la distanza dalla costa, che è pari a circa 15 km si può determinare la categoria di esposizione

ZONE 1,2,3,4,5		Distanza dalla costa (km)					
		2 km	10 km	30 km	500m	750m	
A	--	IV	IV	V	V	V	
B	--	III	III	IV	IV	IV	
C	--	*	III	III	IV	IV	
D	I	II	II	II	III	**	

\* Categoria II in zona 1,2,3,4  
 Categoria III in zona 5  
 \*\* Categoria III in zona 2,3,4,5  
 Categoria IV in zona 1

ZONA 9		Distanza dalla costa (km)	
		mare	costa
A	--	I	
B	--	I	
C	--	I	
D	I	I	

ZONA 6		Distanza dalla costa (km)				
		2 km	10 km	30 km	500m	
A	--	III	IV	V	V	
B	--	II	III	IV	IV	
C	--	II	III	III	IV	
D	I	I	II	II	III	

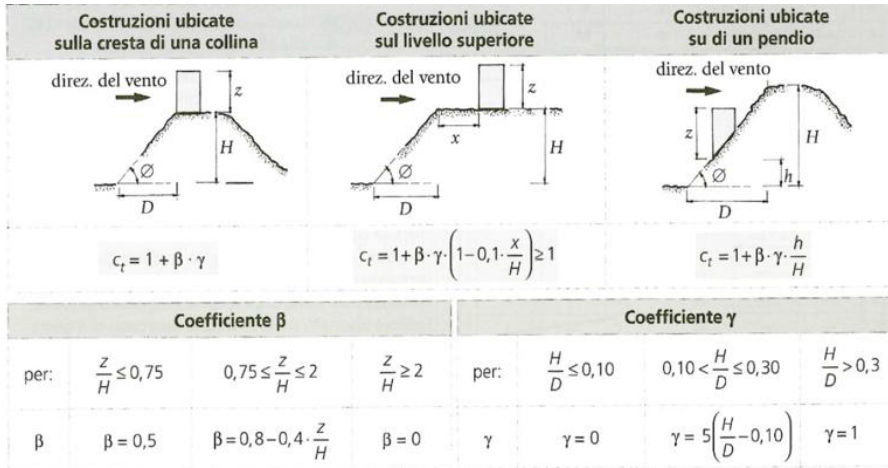
ZONE 7,8		Distanza dalla costa (km)		
		1.5 km	0.5 km	costa
A	--	--	IV	
B	--	--	IV	
C	--	--	III	
D	I	II	*	

\* Categoria II in zona 8  
 Categoria III in zona 7

*Determinazione della categoria di esposizione*

**COEFFICIENTE TOPOGRAFICO**

Il coefficiente topografico  $C_t$  è posto generalmente pari a 1, sia per le zone pianeggianti sia per quelle ondulate, collinose e montane. Nel caso in esame è stato posto  $C_t=1$ . Si precisa comunque che nel caso di costruzioni ubicate in prossimità di pendii isolati o sommità di colline, il coefficiente di topografia può essere valutato dal progettista con analisi più approfondite. Di seguito si riportano alcuni casi particolari che necessitano di analisi approfondite.



Variabili per la definizione del coefficiente topografico

**COEFFICIENTE DI ESPOSIZIONE**

Il coefficiente di esposizione dipende dall'altezza  $z$  sul suolo del punto considerato, dalla topografia del terreno e dalla categoria di esposizione del sito ove sorge la costruzione. Per altezze non maggiori di  $z=200m$  valgono le seguenti espressioni.

$$c_e(z) = k_r^2 \cdot c_t \cdot \ln(z/z_0) [7 + c_t \cdot \ln(z/z_0)] \quad \text{per } z \geq z_{min}$$

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

$k_r$	$z_0$ [m]	$z_{min}$ [m]
0.20	0.10	5.00

<b>Coefficiente di esposizione minimo</b>	$C_{e,min}$	<b>1.71</b>	$z < 5.00$
<b>Coefficiente di esposizione alla gronda</b>	$C_{e,gronda}$	<b>1.71</b>	$z = 0.00$
<b>Coefficiente di esposizione al colmo</b>	$C_{e,colmo}$	<b>1.88</b>	$z = 6.60$

**COEFFICIENTE DINAMICO**

Esso può essere assunto cautelativamente pari ad 1 nelle costruzioni di tipologia ricorrente, quali gli edifici di forma regolare non eccedenti gli 80m di altezza ed i capannoni industriali, oppure può essere determinato mediante analisi specifiche o facendo riferimento a dati di comprovata affidabilità. Nel

COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123	 GVC SERVIZI DI INGEGNERIA	CODE G15401A
		PAGE 12 di/of 21

caso in esame data la natura delle opere strutturali il coefficiente è stato posto pari a 1

### COEFFICIENTE DI FORMA

È il coefficiente di forma (o coefficiente aerodinamico), funzione della tipologia e della geometria della costruzione e del suo orientamento rispetto alla direzione del vento. Il suo valore può essere ricavato da dati suffragati da opportuna documentazione o da prove sperimentali in galleria del vento.

### VELOCITÀ DI RIFERIMENTO DEL VENTO E DELLA PRESSIONE CINETICA

Zona	$v_{b,0}$ [m/s]	$a_0$ [m]	$k_a$ [1/s]
3	27	500	0.02

$$v_b = v_{b,0} \quad \text{per } a_s \leq a_0$$

$$v_b = v_{b,0} + k_a (a_s - a_0) \quad \text{per } a_0 < a_s \leq 1500 \text{ m}$$

**$v_b$  (velocità di riferimento) 25.09 [m/s]**

$$p \text{ (pressione del vento [N/mq])} = q_b c_e c_p c_d$$

$$q_b \text{ (pressione cinetica di riferimento [N/mq])}$$

$$c_e \text{ (coefficiente di esposizione)}$$

$$c_p \text{ (coefficiente di forma)}$$

$$c_d \text{ (coefficiente dinamico)}$$

$$q_b = 1/2 \cdot \rho \cdot v_b^2 \quad (\rho = 1,25 \text{ kg/m}^3)$$

**Pressione cinetica di riferimento  $q_b$  393.34 [N/m<sup>2</sup>]**

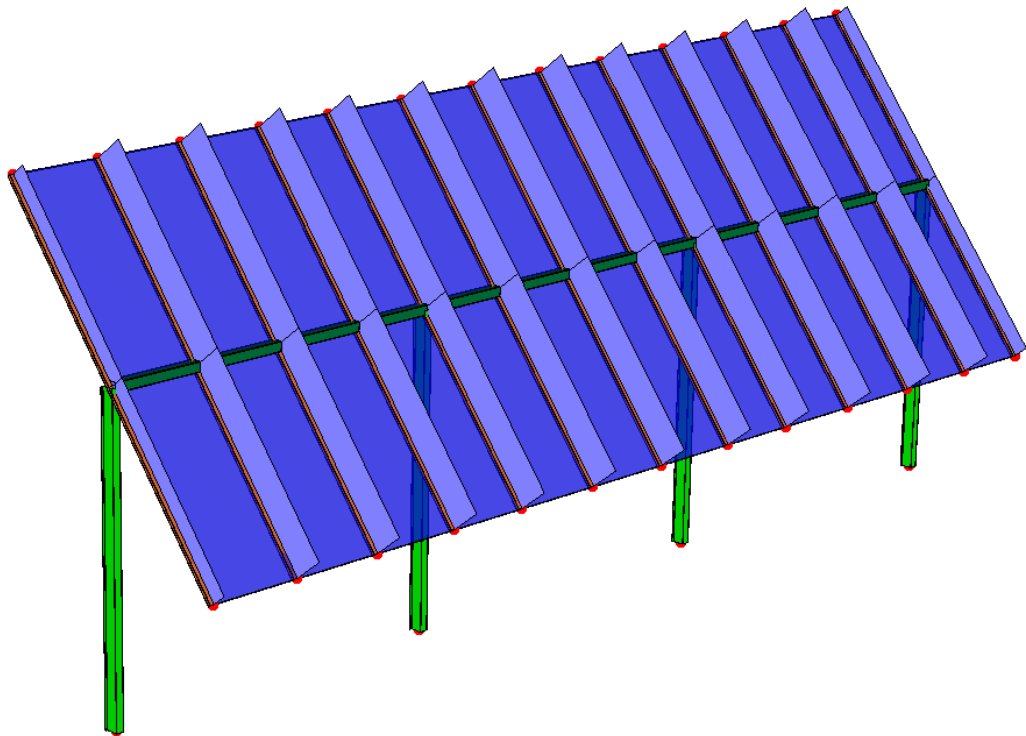
### I VALORI DELL'AZIONE DEL VENTO

PRESSIONE DEL VENTO			
- Velocità base di riferimento quota 0		27	[m/s]
- $a_0$		500	[m]
- $k_s$		0.37	[1/s]
- $c_a$		1.00	
- Velocità base di riferimento $V_b$		27	[m/s]
- Periodo di ritorno		50	[anni]
- Coefficiente di ritorno		1.00	
- Velocità di riferimento $V_r$		27.02	
- Pressione cinetica di riferimento $q_r$		0.456	kN/mq
- Altezza dal suolo $z$		5	[m]
- $K_r$		0.20	
- $z_0$		0.1	[m]
- $z_{min}$		5.00	[m]
- coefficiente di esposizione $C_e$		1.71	
- coefficiente topografico $c_t$		1.00	



COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123	 GVC SERVIZI DI INGEGNERIA	CODE G15401A
		PAGE 13 di/of 21

- coefficiente dinamico Cd		1.00	
- <b>Pressione del vento p, a meno del cp</b>		<b>0.778</b>	<b>[kN/mq]</b>
- coefficienti di pressione cp			
	cp	p	
- tettoia ad 1 spiovente			
- inclinazione falda		0	[ ° ]
- falda sopravento	1.20	<b>0.93</b>	<b>[kN/mq]</b>
- tettoia 2 spioventi con displuvio			
- inclinazione falda		30	[ ° ]
- <b>PRESSIONE SU falda sopravento</b>	1.20	<b>0.933</b>	<b>[kN/mq]</b>
- <b>PRESSIONE SU falda sottovento</b>	-0.60	<b>-0.467</b>	<b>[kN/mq]</b>
- Azione tangente del vento			
- tipo di superficie		liscia	
- coefficiente di attrito cf		0.01	
- <b>Pressione tangente</b>		<b>0.013</b>	<b>[kN/mq]</b>



*Azione del vento sulle vele fotovoltaiche*

**NORMATIVA: NORME TECNICHE PER LE COSTRUZIONI 2018 ITALIA**

**COMBINAZIONI PER LE VERIFICHE ALLO STATO LIMITE ULTIMO**

Num.	Descrizione	Parametri	Tipo azione/categoria	Condizione	Moltiplicatore
1	Carichi totali	Azione sismica: Sisma assente	Permanente: Peso Proprio	Condizione peso proprio	1.300
			Variabile: Vento	Condizione 1	1.500

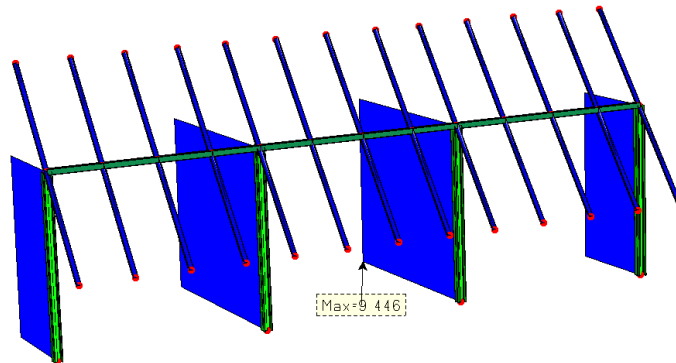
**COMBINAZIONI PER LE VERIFICHE ALLO STATO LIMITE D'ESERCIZIO**

Num.	Descrizione	Parametri	Tipo azione/categoria	Condizione	Moltiplicatore
2	Rara	Tipologia: Rara	Permanente: Peso Proprio	Condizione peso proprio	1.000
			Variabile: Vento	Condizione 1	1.000
3	Frequente	Tipologia: Frequente	Permanente: Peso Proprio	Condizione peso proprio	1.000
			Variabile: Vento	Condizione 1	0.200
4	Quasi permanente	Tipologia: Quasi permanente	Permanente: Peso Proprio	Condizione peso proprio	1.000
			Variabile: Vento	Condizione 1	0.000

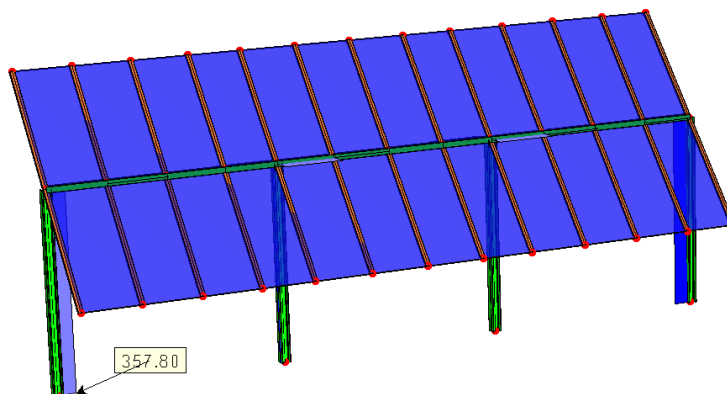
**3.1.d Analisi dei risultati**

Di seguito si riportano le sollecitazioni agenti sulla struttura in esame

**SFORZO NORMALE (FORZA DI UPLIFT) [kg]**

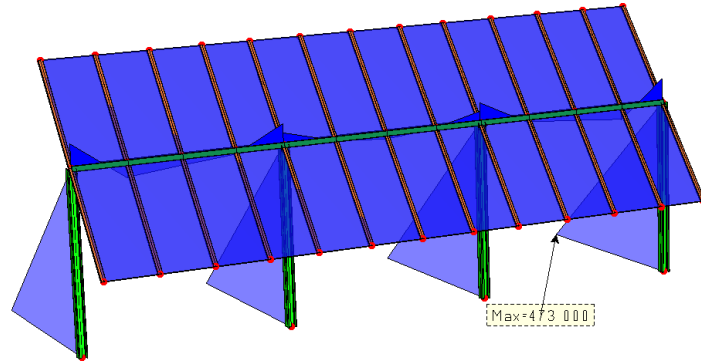


**SFORZO TAGLIO [kg]**

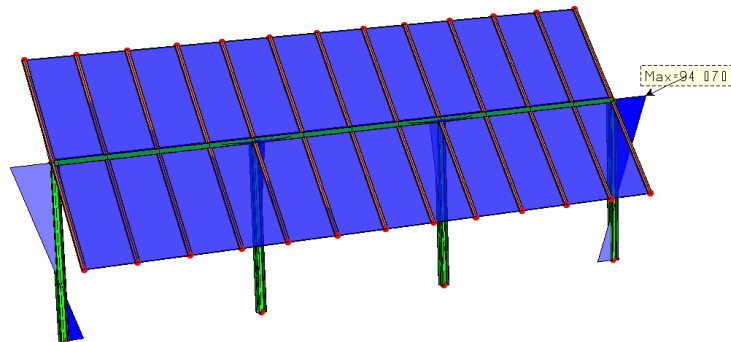


COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123	 <b>GVC</b> SERVIZI DI INGEGNERIA	CODE G15401A
		PAGE 15 di/of 21

MOMENTO My [kg\*cm]



MOMENTO Mx [kg\*cm]



### 3.1.e Verifica dei risultati ottenuti dalla modellazione

La verifica ha riguardato la pressoflessione degli elementi verticali, la flessione della trave orizzontale e lo sfilamento degli elementi verticali.

#### PRESSOFLESSIONE DEGLI ELEMENTI VERTICALI

Gli elementi verticali sono sottoposti ad un momento flettente pari a:

$$M_{\max} = 47.30 \text{ kN*m}$$

Mentre il valore del momento di snervamento della sezione con un tipo di acciaio (già precedentemente menzionato) S355 è pari a:

$$M_{\text{snerv}} = 77.28 \text{ kN*m}$$

COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123		<table border="1"> <tr> <td data-bbox="1018 38 1437 152">           CODE            G15401A         </td> </tr> <tr> <td data-bbox="1018 152 1437 237">           PAGE            16 di/of 21         </td> </tr> </table>	CODE G15401A	PAGE 16 di/of 21
CODE G15401A				
PAGE 16 di/of 21				

il rapporto tra i due momenti fornisce l'indice di resistenza della sezione che nel caso in esame è pari a 1.63, valore considerato accettabile in fase di dimensionamento preliminare.

### FLESSIONE DEGLI ELEMENTI ORIZZONTALI

Per quel che concerne la verifica della flessione degli elementi orizzontali, la procedura risulta essere la medesima degli elementi verticali. Si ottiene quindi un valore del momento massimo agente pari a:

$$M_{\max} = 9.40 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

Mentre il valore del momento di snervamento della sezione è pari a:

$$M_{\text{snerv}} = 44.32 \text{ kN}\cdot\text{m}$$

il rapporto tra i due momenti fornisce l'indice di resistenza della sezione che nel caso in esame è pari a 4.71, valore considerato accettabile in fase di dimensionamento preliminare.

### SFILAMENTO DEGLI ELEMENTI VERTICALI

L'azione massima agente (uplift) sugli elementi verticali della struttura è pari a:

$$N_{\max} = 9.44 \text{ kN}$$

Per questi elementi vale la formula della portanza laterale di un palo battuto che restituisce, alla tensione calcolata, un valore di altezza di infissione delle strutture tra 2,10m e 2,50m, valore ritenuto anch'esso accettabile. **Tuttavia in merito a tale questione si ritiene che geotecnicamente lo strato di terreno da 0 a 2m non sia modellabile con assoluta certezza**, e che la formula sopraindicata ha valore per pali di fondazione che generalmente hanno una profondità maggiore di 10m, la proponente, quindi, di concerto con la direzione lavori effettuerà degli opportuni extraction test atti a determinare la reale forza di adesione terreno-palo a seconda delle diverse condizioni geologiche dell'area di impianto. La campagna di extraction test in particolari punti dell'area di impianto determinerà con certezza la lunghezza di infissione degli elementi verticali. **Di seguito si riportano alcuni esempi di prove realizzate su cantieri di parchi fotovoltaici diretti dalla scrivente GVC srl secondo un metodo condiviso dal Prof. Ing. Carlo Viggiani direttamente consultato a tal proposito.**

### 3.2 Cabine di campo Fotovoltaico

L'intero impianto fotovoltaico è composto da due sezioni ognuna dotata di una cabina di campo BT/MT (POWER\_STATION) all'interno delle quali troveranno alloggio:

- Quadri di parallelo inverter;
- Quadri di linea in BT;
- Quadri in MT di protezione trafo e arrivo/partenza linea MT;
- Trasformatore BT/MT 800V/20kV di taglia pari a 5.200KVA;

COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123		CODE G15401A
		PAGE 17 di/of 21

- Quadri servizi ausiliari.

Le POWER-STATION sono costituite da elementi prefabbricati tipo container in shelter metallici, idonei per installazioni in esterno, appositamente progettati ed assemblati per una massima durabilità e affidabilità nel tempo. Le pareti e il tetto del container sono isolati al fine di garantire una perfetta impermeabilità all'acqua e un corretto isolamento termico.

Le fondazioni saranno realizzate mediante platea in c.a. in opera.

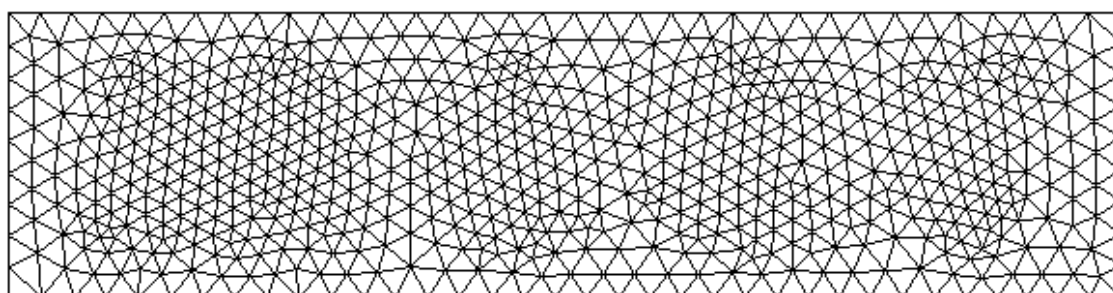
Le POWER-STATION previste in progetto sono di grandezza pari a 6,058 m x 2,44 m ed altezza pari a 2,90m.

### 3.2.a La modellazione della struttura

Le fondazioni delle power-station saranno di tipo superficiale a Platea in c.a. dello spessore di 50cm. il piano di posa sarà a – 1.10m.

E' stata impiegata un'analisi dinamica in campo lineare conforme alle NTC 2018. Agli effetti del dimensionamento è stato quindi impiegato il metodo degli stati limite. Si ritiene che il modello utilizzato sia rappresentativo del comportamento reale della struttura; La procedura di calcolo adoperata, basata sul software **API++** per il calcolo dello stato tensio/deformativo della struttura, si articola nel modo seguente:

- inserimento dei nodi della fondazione in ambiente API ++
- inserimento dei carichi, dello spessore e della costante di winkler
- analisi dei risultati

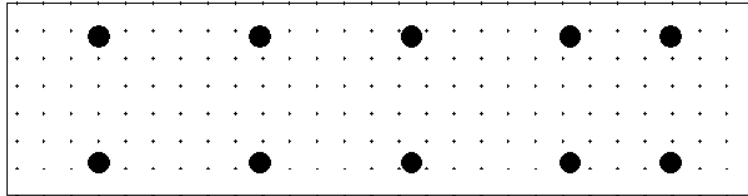


*Modello wireframe della fondazione*



### 3.2.b I carichi di progetto

I carichi (24 tonnellate peso totale) della struttura disposta al di sopra della fondazione da realizzare sono stati inseriti all'interno del modello attraverso la definizione di forze concentrate come di seguito indicato



Carichi concentrati

Modifica carichi

N°	Oggetto	p [m]	Fz [kg]	Mx [kgm]	My [kgm]	Fx [kg]	Fy [kg]
1	Piastra	0.60 ; 1.53	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
2	Piastra	0.60 ; 3.37	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
3	Piastra	0.60 ; 6.27	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
4	Piastra	0.60 ; 9.05	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
5	Piastra	0.60 ; 12.00	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
6	Piastra	2.90 ; 12.00	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
7	Piastra	2.90 ; 9.05	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
8	Piastra	2.90 ; 6.27	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
9	Piastra	2.90 ; 3.37	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00
10	Piastra	2.90 ; 1.53	2000.00	0.00	0.00	0.00	0.00

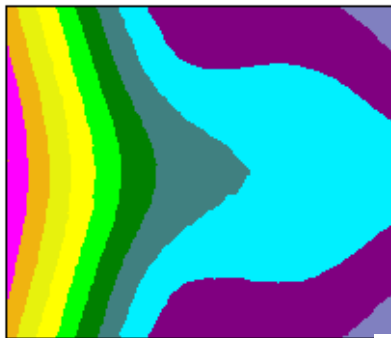
Convenzioni carichi

Aggiungi Modifica Elimina Help Dettagli >> << Condizione 1 >>

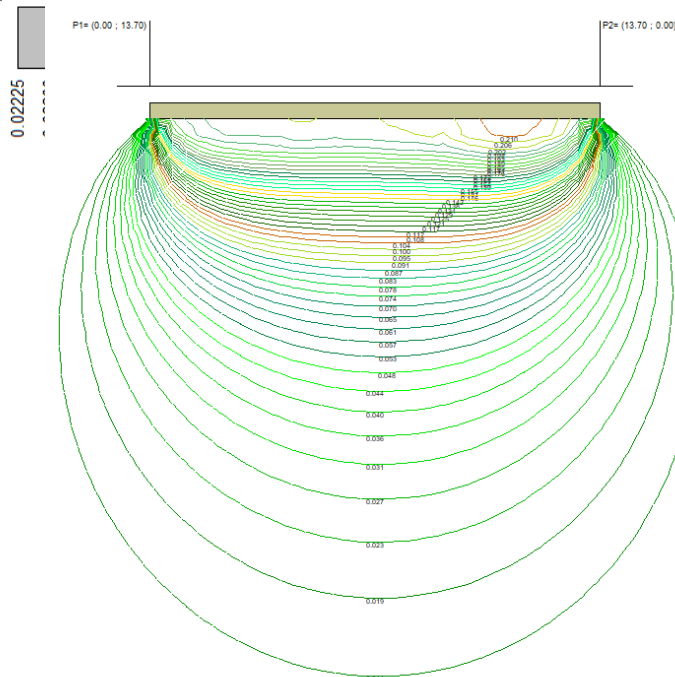
### 3.2.a Analisi dei risultati

Di seguito si illustrano i risultati ottenuti per la fondazione in esame.

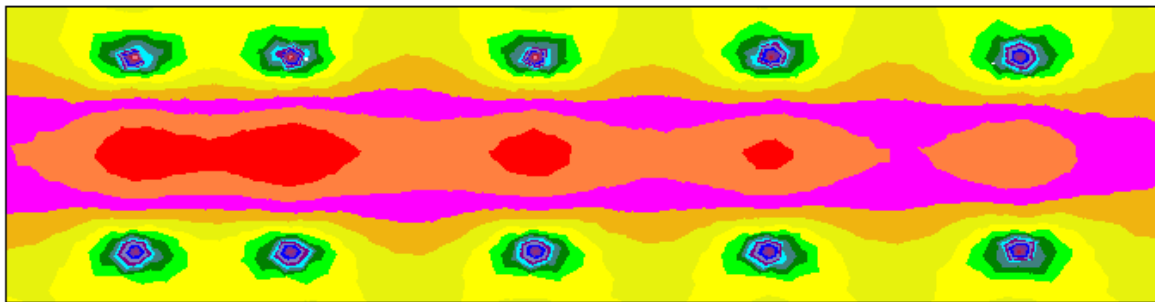
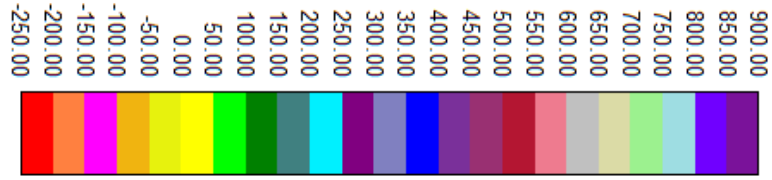
- Abbassamento "w" [cm]



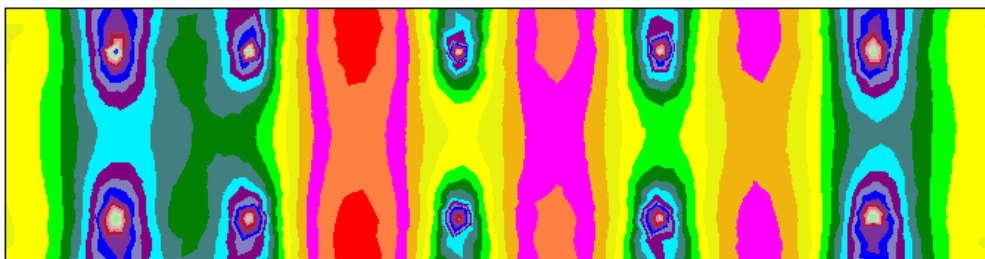
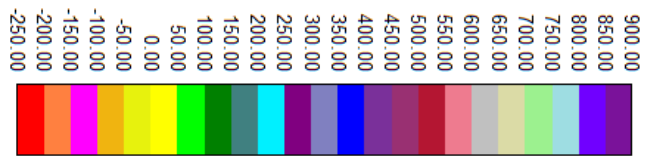
- Bulbo delle pressioni



- Momento Mx [kg\*m]

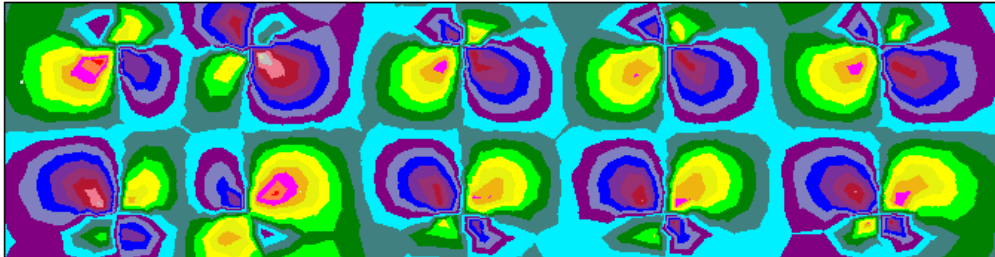
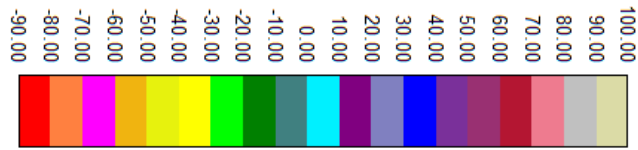


- Momento My [kg\*m]



- Momento Mxy [kg\*m]

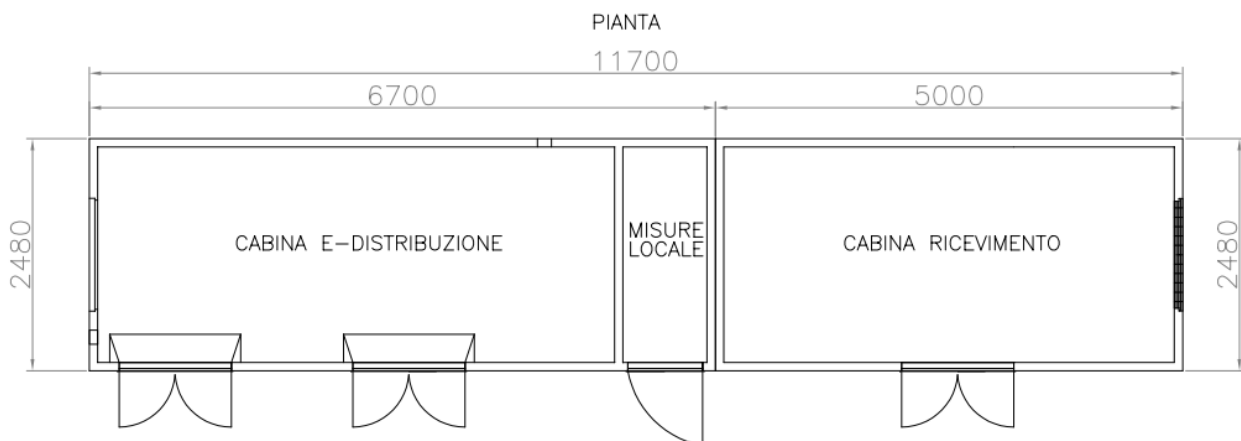
COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123	 GVC SERVIZI DI INGEGNERIA	CODE G15401A
		PAGE 20 di/of 21



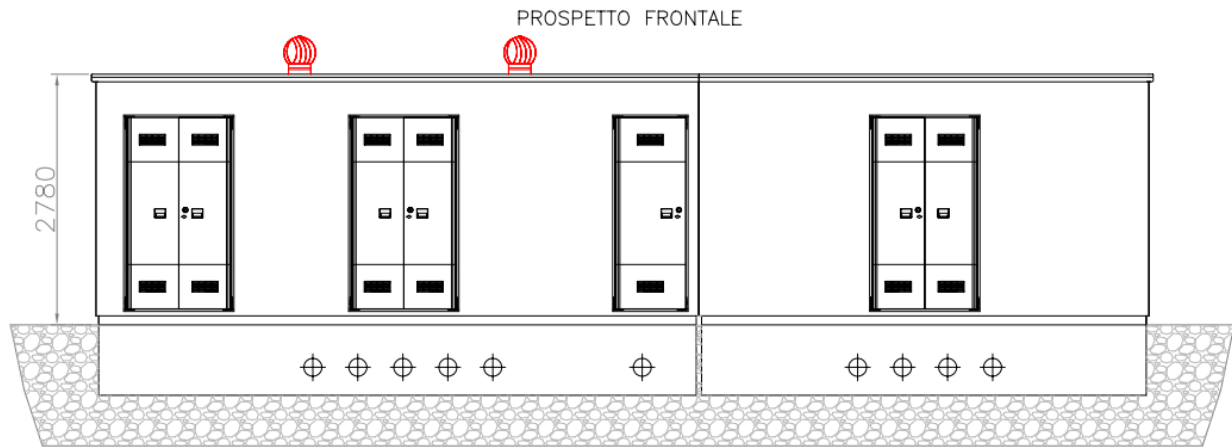
La sezione della platea risulta verificata poichè il quantitativo di armatura richiesto è di gran lunga inferiore a quanto necessario.

### 3.3 Cabine di consegna MT

Oltre alle POWER-STATION saranno realizzate 2 cabine di consegna MT, una per zona di impianto, all'interno della quale arriveranno le linee MT provenienti dalle POWER-STATION e dalla quale partirà la linea di connessione con la LINEA MT di E-Distribuzione. Le cabine di consegna avranno una lunghezza massima di 11.70m e una larghezza di 2.48m, saranno realizzate in c.a.v. prefabbricato e si compongono di 2 elementi monolitici ovvero la vasca, che svolge la doppia funzione di fondazione e di alloggio dei cavi, e la cabina vera e propria di alloggio delle apparecchiature elettromeccaniche. L'altezza delle suddette cabine è pari a 2.78m.



COLLE CARBONE S.R.L. P.IVA 12311450964 MILANO (MI) Via Circo, 12, c.a.p. 20123	 <b>GVC</b> SERVIZI DI INGEGNERIA	CODE G15401A <hr/> PAGE 21 di/of 21
---	---	--



Gli elementi della cabina, prefabbricati in stabilimento, saranno trasportati in cantiere ed eventualmente montati contemporaneamente alla fase di scarico.

Prima della posa della cabina sarà predisposto il piano di posa con un fondo di pulizia e livellamento in magrone di cls oppure con una massicciata di misto di cava.

Le cabine saranno dotate di porte in VTR, aperture grigliate sempre VTR nonché una maglia di terra in corda di rame nudo.

