



# COMUNE DI AVETRANA

PROVINCIA DI TARANTO



REGIONE PUGLIA



## REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 kW DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"

Denominazione Impianto:

**IMPIANTO AVETRANA CAVE**

Ubicazione:

Comune di Avetrana (TA)  
Località Masseria Canaglie

**ELABORATO  
022700\_IMP\_R**

**RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI DELLE STRUTTURE CON  
VERIFICA AL RIBALTAMENTO**

Cod. Doc.: 022700\_IMP\_R



**Project - Commissioning – Consulting**  
Municipiul Bucuresti Sector 1  
Str. HRISOVULUI Nr. 2-4, Parter, Camera 1, Bl. 2, Ap. 88  
RO41889165

Scala: --

**PROGETTO**

Data:  
**15/12/2021**

PRELIMINARE



DEFINITIVO



AS BUILT



Richiedente:

**AVETRANA S.r.l.**  
Piazza Walther Von Vogelweide, 8  
39100 Bolzano  
Provincia di Bolzano  
P.IVA 03027960214

Tecnici e Professionisti:

*Ing. Luca Ferracuti Pompa:  
Iscritto al n.A344 dell'Albo degli Ingegneri  
della Provincia di Fermo*

Revisione	Data	Descrizione	Redatto	Approvato	Autorizzato
01	17/03/2020	Progetto Definitivo	F.P.L.	F.P.L.	F.P.L.
02	15/12/2020	Revisione	F.P.L.	F.P.L.	F.P.L.
03					
04					

**Il Tecnico:**


Dott. Ing. Luca Ferracuti Pompa  
(Iscritto al n. A344, dell'Albo dell'Ordine degli Ingegneri della Provincia di Fermo)



**Il Richiedente:**


**AVETRANA S.r.l.**

Piazza Walther Von Vogelweide n.8 – 39100 Bolzano (BZ)  
P.iva: 03027960214

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 2 di 17

## SOMMARIO

1. PREMESSA .....	3
2. DIMENSIONAMENTO DI MASSIMA DEL SOSTEGNO .....	4
2.1 CARICO VENTO .....	4
2.2 CARICO NEVE .....	11
3. VERIFICA AL RIBALTAMENTO DELLE STRUTTURE PREFABBRICATE RELATIVE AL CANCELLO DI INGRESSO.....	14
4. VERIFICA AL RIBALTAMENTO DELLE STRUTTURE PREFABBRICATE RELATIVE ALLE RECINZIONI.....	17

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 3 di 17

## 1. PREMESSA

Il presente documento è redatto quale allegato alla documentazione relativa all'istanza per il procedimento di Valutazione di Impatto Ambientale ministeriale, ai sensi degli Artt. 23 e 24 del D. Lgs. 152/06, per la realizzazione in conformità alle vigenti disposizioni di legge di un impianto fotovoltaico di potenza di picco pari a **36.288,00 kW** e potenza in immissione pari a **41.500,00 kW** (di cui la Sezione di Impianto è di **31.300,00kW**) nel Comune di **Avetrana (TA)** in località "**Masseria Canaglie**".

L'impianto sarà del tipo Grid Connected e l'energia elettrica prodotta sarà riversata completamente in rete, con allaccio in **Alta Tensione a 150 kV** alla Rete di **E-Distribuzione**, mediante realizzazione di una **nuova Stazione di Elevazione Utenza (S.E.U.) per la connessione alla Cabina Primaria (C.P.) denominata "Ruggianello"**.

Il Produttore e Soggetto Responsabile, è la Società **AVETRANA s.r.l.** la quale dispone dell'autorizzazione all'utilizzo dell'area su cui sorgerà l'impianto in oggetto. La denominazione dell'impianto è "**AVETRANA CAVE**".

Dati relativi alla società proponente <b>SOLAR ENERGY QUATTRO S.R.L.</b>	
Sede Legale:	Piazza Walther Von Vogelweide, 8 - 39100 Bolzano (BZ)
P.IVA e C.F.:	03027960214
Numero REA	BZ-225671
Legale Rappresentante:	Jorg Menyesch

Per la Regione Puglia l'iniziativa rientra nella tipologia elencata nell'Allegato B Elenco B.2 della L.R. 11/2001 smi, al punto B.2.g/5-bis denominata "impianti industriali per la produzione di energia elettrica, vapore e acqua calda, diversi da quelli di cui alle lettere B.2.g, B.2.g/3 e B.2.g/4, con potenza elettrica nominale uguale o superiore a 1 MW".

L'impianto in oggetto prevede l'installazione di pannelli fotovoltaici (moduli) in silicio monocristallino della potenza unitaria di 600 Wp, su un terreno completamente pianeggiante di estensione totale pari a 37,2368 ettari (area compresa all'interno della Recinzione) ad una quota compresa tra 40 e 54 m slm avente destinazione Agricola ai sensi del Vigente Strumento Urbanistico. L'Area Oggetto dell'Intervento è una "Ex Cava".

I Moduli Fotovoltaici saranno installati su strutture a inseguimento monoassiale (tracker). Su ogni struttura ad inseguimento potranno essere posati 28, 56 oppure 84 moduli (Le Strutture sono comunque di tipo modulare).

L'impianto sarà corredato da n. 10 Power Station, n.2 Cabine di Parallelo (Delivery Cabin) e n. 1 Control Room.

Il progetto prevede l'installazione di 636 tracker (per un totale di 60.480 moduli fotovoltaici) per una potenza complessiva installata di 36,288 MWp.

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 4 di 17

## 2. DIMENSIONAMENTO DI MASSIMA DEL SOSTEGNO

### 2.1 CARICO VENTO

Gli effetti del carico vento sono stati calcolati assimilando la struttura ad una tettoia a falda singola (C3.3.8.2 delle Istruzioni alle NTC); per tale tipologia di struttura le azioni del vento sono notevolmente superiori rispetto al caso di un edificio semplice, in quanto in questo caso intervengono ulteriori azioni quali raffiche, vortici ecc. le quali sollecitano il palo anche a vibrazioni che potrebbero provocare fenomeni di risonanza dell'elemento. Si ritiene che questo modello sia più aderente alla realtà.

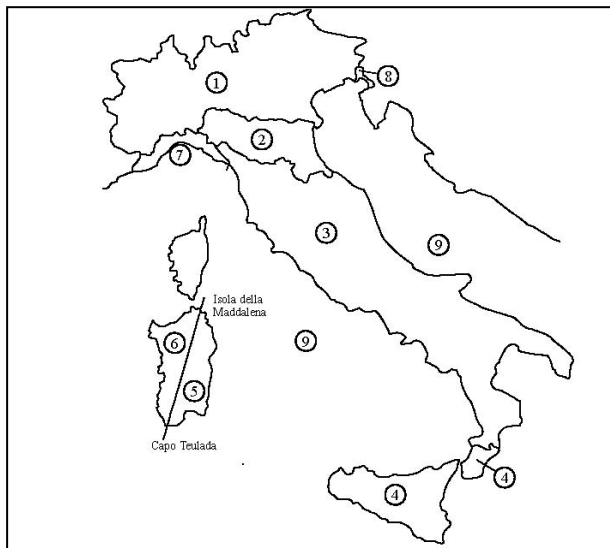
Ubicazione intervento: Avetrana

Coordinate geografiche: 17.741414 N; 40.342056 E

Altitudine sul livello del mare:  $a_s = 60$  m

$a_s = 60$  m

Zona geografica: 3



Velocità di riferimento  $v_R$ :

$$v_R = v_b * C_r = 27 \text{ m/s} * 1 = 27 \text{ m/s}$$

$$v_R = 27 \text{ m/s}$$

Velocità base di riferimento  $v_b = v_{b0} * C_a = 27 \text{ m/s} * 1 = 27 \text{ m/s}$

$$v_b = 27 \text{ m/s}$$

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 5 di 17

$V_{b0}$  si ricava dalla tab. 3.3.1 e vale:

$V_{b0} = 27 \text{ m/s}$

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

$C_a$  è il coefficiente di altitudine; essendo  $a_s < a_0$  il valore di  $c_a$  è pari ad 1.

$C_a = 1$

$C_r$  è il coefficiente di ritorno, funzione del periodo di ritorno di progetto  $T_r$

$$c_r = 0.75 \sqrt{1 - 0.2 \times \ln \left[ -\ln \left( 1 - \frac{1}{T_R} \right) \right]}$$

Essendo il periodo di ritorno di progetto pari a 50 anni, ne segue  $C_r = 1$ .

$C_r = 1$

La pressione del vento  $p$  è data da:

$$p = q_r * c_e * c_p * c_d$$

in cui:

$q_r$  è la pressione cinetica di riferimento (in  $N/m^2$ )

$c_e$  è il coefficiente di esposizione

$c_p$  è il coefficiente di pressione

$c_d$  è il coefficiente dinamico

$$q_r = \frac{1}{2} * \rho * v_r^2 = \frac{1}{2} * 1.25 \text{ kg/m}^3 * 27^2 \text{ m/s} = 456 \text{ N/m}^2$$

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 6 di 17

$$q_r = 456 \text{ N/m}^2$$

in cui:

$\rho$  è la densità dell'aria ed è assunta pari a  $1.25 \text{ kg/m}^3$

$$\rho = 1.25 \text{ kg/m}^3$$

$v_r$  è la velocità di riferimento del vento

$c_e$  viene definito in base alle formule seguenti:

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

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

**Tab. 3.3.II - Parametri per la definizione del coefficiente di esposizione**

Categoria di esposizione del sito	$K_r$	$z_0$ [m]	$z_{\min}$ [m]
I	0,17	0,01	2
<b>II</b>	<b>0,19</b>	<b>0,05</b>	<b>4</b>
III	0,20	0,10	5
IV	0,22	0,30	8
V	0,23	0,70	12

La categoria di esposizione del sito si determina dalle tabelle seguenti: in particolare dalla tab. 3.3.III si individua la classe di rugosità del terreno D, mentre dalla seconda figura si desume che la categoria di esposizione è II, in quanto ci troviamo nella classe di rugosità D e nella zona compresa tra 10 e 30 km dalla costa.

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	PROGETTO DEFINITIVO <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 7 di 17

**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
<b>D</b>	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) <b>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, ....)</b>

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).

ZONE 1,2,3,4,5	
A	-- IV IV V V V
B	-- III III IV IV IV
C	-- * III III IV IV
<b>D</b>	<b>I II II II III **</b>
* 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	

Il coefficiente di topografia  $c_t = 1$

$c_t = 1$

Essendo l'altezza sul suolo del punto considerato pari a  $z = 4$  metri, si ha:

$$c_e = 0.192 * 1 * \ln(4/0.05) * [7 + 1 * \ln(4/0.05)] = 0.0361 * 7,378 * [7 + 7.378] = 1.800$$

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	PROGETTO DEFINITIVO <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 8 di 17

$c_e = 1.800$

Il coefficiente dinamico  $c_d$  è assunto pari a 1

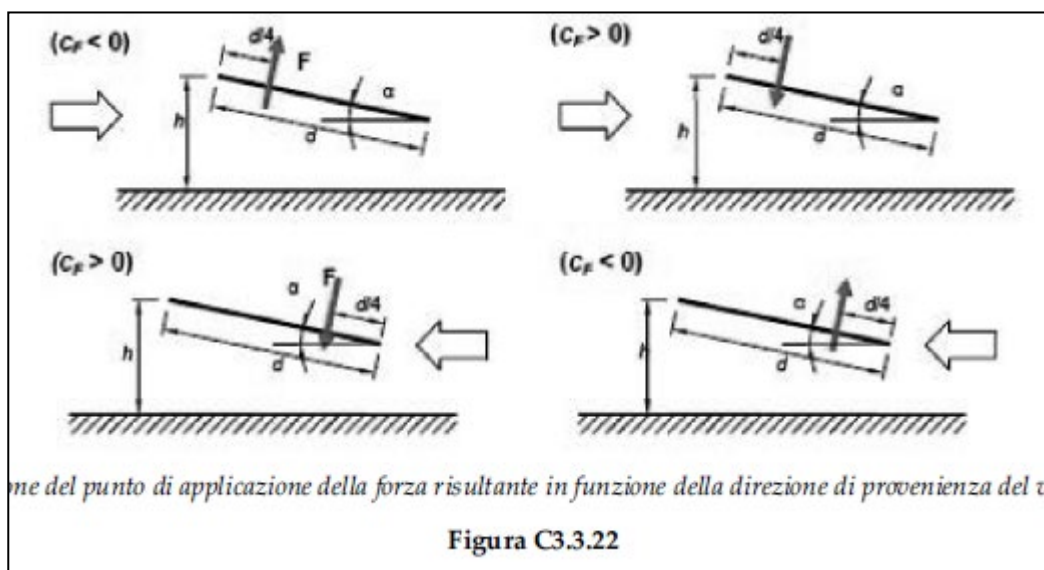
$c_d = 1$

Per quanto riguarda il coefficiente di pressione  $c_p$  si assume il pannello fotovoltaico ad una tettoia a falda singola (punto C.3.3.8.2.1); in particolare si assume il valore  $\Phi = 0$  corrispondente all'assenza di ostruzioni al di sotto della tettoia.

Si assumono i seguenti prospetti di riferimento.

**Tabella C3.3.XV - Coefficienti di forza per tettoie a semplice falda ( $\alpha$  in  $^\circ$ ).**

Valori positivi	Tutti i valori di $\varphi$	$c_F = +0,2 + \alpha/30$
Valori negativi	$\varphi = 0$	$c_F = -0,5 - 1,3 \cdot \alpha/30$
	$\varphi = 1$	$c_F = -1,4$



Supponendo  $\alpha = 60^\circ$  si ha:

Vento da sinistra o da destra  $c_f < 0$ :

$$c_f = -0.5 - 1.3 \cdot \alpha/30 = -0.5 - 1.3 \cdot 60/30 = -0.5 - 1.3 \cdot 2 = -0.5 - 2.6 = -3.1$$

Vento da sinistra o da destra  $c_f > 0$ :

$$c_f = +0.2 + \alpha/30 = +0.2 + 60/30 = +0.2 + 2 = +2.2$$

$c_f = -3.1$

$c_f = +2.2$



ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 9 di 17

La forza agente sul pannello per unità di superficie, posizionata a distanza  $d/4$  dal bordo e diretta ortogonalmente al pannello vale:

$$p = q_r * c_e * c_p * c_d = 456 \text{ N/m}^2 * 1.80 * (-3.1) * 1 = -2.544 \text{ N/m}^2$$

se negativo, ossia se tende a sollevare il pannello, mentre

$$p = q_r * c_e * c_p * c_d = 456 \text{ N/m}^2 * 1.80 * (+2.2) * 1 = +1.806 \text{ N/m}^2$$

se positivo, ossia se tende a schiacciare il pannello.

Dalla geometria del progetto risulta che ciascun sostegno assorbe la spinta di una superficie di pannelli pari a:

$$S = 4.21 * 6.40 = 26.94 \text{ m}^2$$

$$S = 26.94 \text{ m}^2$$

Si analizzano le quattro condizioni.

Condizione 1:

$$C_f = -3.1; S = 26.94 \text{ m}^2; F_1 = -2544 \text{ N/m}^2 * 26.94 \text{ m}^2 * 3.1 = -212.458 \text{ N}$$

Condizione 2:

$$C_f = +2.2; S = 26.94 \text{ m}^2; F_2 = +1806 \text{ N/m}^2 * 26.94 \text{ m}^2 * 2.2 = +107.038 \text{ N}$$

Condizione 3:

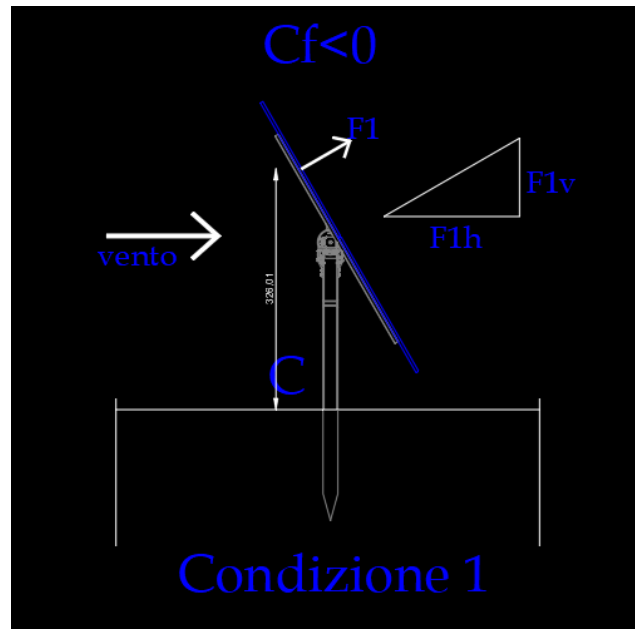
$$C_f = +2.2; S = 26.94 \text{ m}^2; F_3 = +1806 \text{ N/m}^2 * 26.94 \text{ m}^2 * 2.2 = +107.038 \text{ N}$$

Condizione 4:

$$C_f = -3.1; S = 26.94 \text{ m}^2; F_4 = -2544 \text{ N/m}^2 * 26.94 \text{ m}^2 * 3.1 = -212.458 \text{ N}$$

La condizione peggiore ai fini della verifica del palo, sia a flessione che alla stabilità all'inflessione, è la n. 1.

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	PROGETTO DEFINITIVO <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 10 di 17



Per quanto riguarda la *verifica a flessione del palo*, supponendo che la struttura di sostegno possa cernierizzarsi alla base del terreno, si calcola il momento massimo rispetto al punto C. Scomponendo la forza F1 nelle due direzioni orizzontale e verticale si ha:

$$F_{1v} = 212458 \text{ N} * \sin 30^\circ = 106.229 \text{ N}$$

$$F_{1h} = 212458 \text{ N} * \cos 30^\circ = 183.994 \text{ N}$$

Il momento massimo al punto C vale:

$$M_{\max} = F_{1h} * h = 183994 \text{ N} * 3.26 \text{ m} = 599820 \text{ Nm} = 59.982.000 \text{ Ncm}$$

Assunto un profilato in acciaio HEA320 ne segue la seguente verifica:

Momento flettente di progetto:

$$M_{ed} = 59.982.000 \text{ Ncm}$$

Resistenza di progetto a flessione della sezione retta:

$$M_{c,Rd} = W_{pl} * f_{yk} / \gamma_{M0} = 1479 \text{ cm}^3 * 450 \text{ N/mm}^2 / 1.05 = 63385714 \text{ Ncm}$$

Tale valore è superiore a  $M_{ed}$ , per cui la sezione risulta verificata.

Per quanto riguarda la verifica allo sfilamento si calcola che l'azione verticale massima agente sul sostegno sia pari alla componente verticale dell'azione del vento, ossia:

$$F_{1h} = 183.994 \text{ N}$$

A tale valore va detratto il peso proprio dei pannelli, il quale, assumendo il peso del pannello pari a  $110 \text{ N/m}^2$ , è pari a:

$$P_{pan} = 110 \text{ N/m}^2 * 26.94 \text{ m}^2 = 2963 \text{ N}$$

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 11 di 17

L'azione di sfilamento del sostegno vale:

$$V = 183.994 - 2.963 = 181.031 \text{ N}$$

## 2.2 CARICO NEVE

Si calcola il sostegno considerando le azioni dovute al carico neve.

A vantaggio della sicurezza si considera il pannello disposto in posizione orizzontale, in modo da ricevere il massimo carico neve.

Il carico neve è dato dall'espressione:

$$q_s = q_{sk} * \mu_i * C_E * C_t$$

dove:

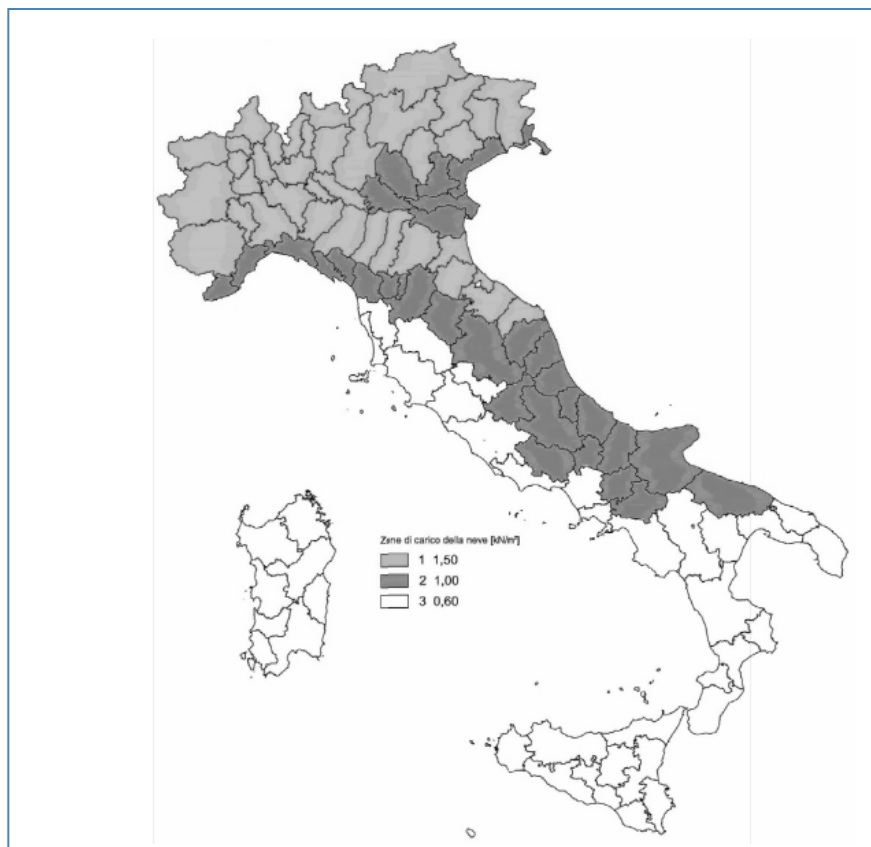
ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 12 di 17

$q_{sk}$  è il valore di riferimento del carico della neve al suolo

$\mu_i$  è il coefficiente di forma della copertura

$C_E$  è il coefficiente di esposizione

$C_t$  è il coefficiente termico



Poiché il sito si trova nella zona 3 e a quota 40 metri s.l.m., il carico neve al suolo è pari a:

$$q_{sk} = 0.60 \text{ KN/m}^2$$

$$q_{sk} = 0.60 \text{ KN/m}^2$$

#### Zona III

Agrigento, Brindisi, Cagliari, Caltanissetta, Carbonia-Iglesias, Caserta, Catania, Catanzaro, Cosenza, Crotone, Enna, Grosseto, Latina, Lecce, Livorno, Matera, Medio Campidano, Messina, Napoli, Nuoro, Ogliastra, Olbia-Tempio, Oristano, Palermo, Pisa, Potenza, Ragusa, Reggio Calabria, Roma, Salerno, Sassari, Siena, Siracusa, Taranto, Terni, Trapani, Vibo Valentia, Viterbo:

$$q_{sk} = 0,60 \text{ kN/m}^2$$

$$a_s \leq 200 \text{ m}$$

[3.4.5]

$$q_{sk} = 0,51 [1 + (a_s/481)^2] \text{ kN/m}^2$$

$$a_s > 200 \text{ m}$$

Il coefficiente di forma  $\mu_i$  della copertura, secondo quanto indicato dalla tab. 3.4.II, vale:

$$\mu_i = 0.8$$

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 13 di 17

$$\mu_i = 0.8$$

**Tab. 3.4.II – Valori del coefficiente di forma**

Coefficiente di forma	$0^\circ \leq \alpha \leq 30^\circ$	$30^\circ < \alpha < 60^\circ$	$\alpha \geq 60^\circ$
$\mu_1$	0,8	$0,8 \cdot \frac{(60 - \alpha)}{30}$	0,0

Il coefficiente di esposizione  $C_E$  è assunto pari a 1

$$C_E = 1$$

**Tab. 3.4.I – Valori di  $C_E$  per diverse classi di esposizione**

Topografia	Descrizione	$C_E$
Battuta dai venti	Aree pianeggianti non ostruite esposte su tutti i lati, senza costruzioni o alberi più alti	0,9
Normale	Aree in cui non è presente una significativa rimozione di neve sulla costruzione prodotta dal vento, a causa del terreno, altre costruzioni o alberi	1,0
Riparata	Aree in cui la costruzione considerata è sensibilmente più bassa del circostante terreno o circondata da costruzioni o alberi più alti	1,1

Il coefficiente termico  $C_t$  è assunto pari a 1

$$C_t = 1$$

Ne segue che:

$$q_s = q_{sk} \cdot \mu_i \cdot C_E \cdot C_t = 0.60 \text{ KN/m}^2 \cdot 0.8 \cdot 1 \cdot 1 = 0.48 \text{ KN/m}^2$$

$$q_s = 0.48 \text{ KN/m}^2$$

Considerato che a ciascun sostegno compete una superficie dei pannelli pari a 26.94 m<sup>2</sup>, ne segue un carico verticale pari a:

$$Q = 0.48 \text{ KN/m}^2 \cdot 26.94 \text{ m}^2 = 12.93 \text{ KN}, \text{ ossia } 1293 \text{ kg}, \text{ a cui va aggiunto il peso proprio dei pannelli, pari a } 296 \text{ kg}.$$

Tale sollecitazione, in condizioni statiche, induce uno sforzo assiale sull'elemento di sostegno; avendo adottato un profilato HEA320 avente sezione pari a 124.4 cm<sup>2</sup>, la tensione massima di compressione su tale elemento vale:

$$s = Q/A = (1293 + 296) \text{ kg} / 124.4 \text{ cm}^2 = 12.8 \text{ kg/cm}^2$$

Tale tensione è molto inferiore a quella limite del profilato, e consente di evitare ogni altra verifica di stabilità.

Si sottolinea che l'elemento di sostegno dovrà essere verificato nei confronti alla capacità portante del terreno considerando un'azione verticale pari a 1.589 kg.

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 14 di 17

### 3. VERIFICA AL RIBALTAMENTO DELLE STRUTTURE PREFABBRICATE RELATIVE AL CANCELLO DI INGRESSO

A differenza delle recinzioni perimetrali, i cui pali saranno infissi a regola d'arte nel terreno ad una profondità di 100 cm circa, i cancelli di ingresso all'impianto fotovoltaico saranno invece posati mediante tirafondi imbullonati ad appositi plinti di fondazione in calcestruzzo armato prefabbricato in ottemperanza alle prescrizioni in materia di salvaguardia dell'ambiente (Vedi Figura 3.1)

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 15 di 17

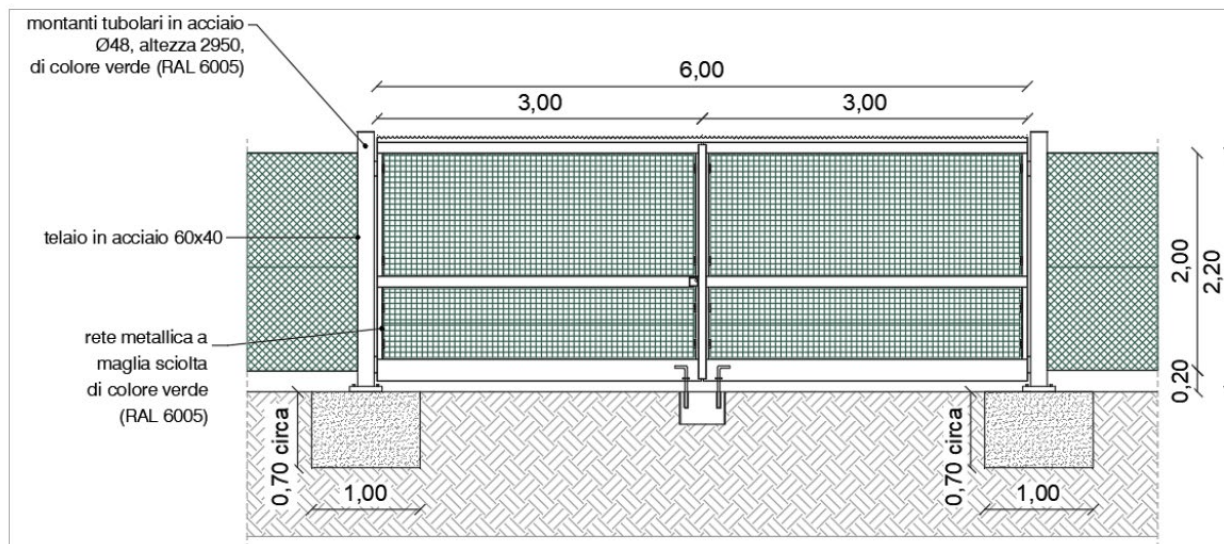


Figura 3.1

Al fine di garantire la massima sicurezza e staticità della realizzazione, è stata approntata una apposita verifica al ribaltamento, in modo da pre-dimensionare il plinto di fondazione per i cancelli di ingresso al parco fotovoltaico.

È evidente che l'azione dominante che porterebbe al collasso per ribaltamento del sistema recinzione-cancello è legata all'azione del vento, per cui sono stati considerati favorevoli i pesi dei componenti della struttura metallica ivi compreso il pilastro di fondazione, mentre è stata considerata sfavorevole l'azione del vento applicata alla superficie di competenza del pilastro in acciaio.

Come si evince dalle tabelle di sintesi dei calcoli effettuati, la struttura risulta verificata al ribaltamento grazie alla relazione "**Mstab(Tot) > MRib(Tot)**" già comprensiva dei coefficienti previsti dalla normativa, in particolare **Mstab (10,06 KNm) > MRib(6,64 KNm)**

ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	PROGETTO DEFINITIVO <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 16 di 17

**VERIFICA AL RIBALTAMENTO CANCELLI DI INGRESSO**

Carichi favorevoli

Peso complessivo struttura

Descrizione	u.m.	q.tà	Peso unitario (Kg)	Peso complessivo (Kg)
Cancello	m	8,00	60,00	480,00
Accessori vari	mq	8,00	0,20	1,60
Pilastro in acciaio	cad.	1,00	47,50	47,50
Fondazione	cad.	1,00	1750,00	1750,00
<b>PESO TOTALE STRUTTURA (Kg)</b>				<b>2279,10</b>
<b>PESO TOTALE STRUTTURA (KN)</b>				<b>22,35</b>
braccio della forza (m)				0,500
momento favorevole (KNm)				11,18
coefficiente di riduzione				0,9
Momento Ptot*a/2				10,06
<b>Momento favorevole (KNm)</b>				<b>10,06</b>

Carico sfavorevole

qr	ce	cp	cd	Pv in N
455,625	1,8	1,5	1	1230,1875

qr	r	vr	vr
455,625	0,5	1,25	27

Azione del vento

Pressione a mq (KN/mq)	Superficie (mq)	Pressione complessiva (KN)	Superf. Competenza telaio (mq)	Pressione competenza telaio (KN/mq)
1,230	2,00	2,46	2,00	2,46
braccio della forza sfavorevole				1,80
momento sfavorevole (KNm)				4,43
coefficiente				1,50
<b>Momento Ribalt. (KNm)</b>				<b>6,64</b>



ELABORATO.: 022700_IMP_R	<b>COMUNE di AVETRANA</b> PROVINCIA di TARANTO	Rev.: 02/21
<b>COMET ENERGY POWER</b>	<i>PROGETTO DEFINITIVO</i> <b>REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO SOLARE FOTOVOLTAICO CONNESSO ALLA RETE DELLA POTENZA DI PICCO PARI A 36.288,00 KWp DA REALIZZARE SU AREA "EX CAVA"</b>	Data: 15/12/2021
	<b>RELAZIONE CALCOLI PRELIMINARI STRUTTURE CON VERIFICA AL RIBALTAMENTO</b>	Pagina 17 di 17

#### 4. VERIFICA AL RIBALTAMENTO DELLE STRUTTURE PREFABBRICATE RELATIVE ALLE RECINZIONI

Le recinzioni perimetrali saranno realizzate in rete metallica plastificata a maglia regolare 5x5cm, i cui pali saranno infissi a regola d'arte nel terreno ad una profondità di 100 cm circa, ammorsata con trefoli in acciaio alla palificata perimetrale costituita da tubolari in acciaio zincato del diametro di 8,00 cm, il tutto senza alcun getto di calcestruzzo, in piena ottemperanza alle prescrizioni in materia di salvaguardia dell'ambiente.

##### VERIFICA AL RIBALTAMENTO RECINZIONI

Carichi favorevoli

Peso complessivo struttura

Descrizione	u.m.	q.tà	Peso unitario (Kg)	Peso complessivo (Kg)
Recinzioni	m	2,00	8,00	16,00
Accessori vari	mq	2,00	0,20	0,40
Pilastro in acciaio infisso	cad.	2,00	5,00	10,00
<b>PESO TOTALE STRUTTURA (Kg)</b>				<b>26,40</b>
<b>PESO TOTALE STRUTTURA (KN)</b>				<b>0,26</b>
braccio della forza (m)				0,050
momento favorevole (KNm)				0,01
coefficiente di riduzione				0,9
Momento Ptot*a/2				0,01
<b>Momento favorevole (KNm)</b>				<b>0,01</b>

Azione terreno su palo

Altezza palo	Larghezza palo	Sup. Palo	Y terreno	Forza risultante (KN/mq)
1	0,08	0,08	16,00	1,28
coefficiente di riduzione				0,9
Momento Y*a*h3				1,15
<b>Momento favorevole (KNm)</b>				<b>1,16</b>

Azione del vento

Pressione a mq (KN/mq)	Superficie (mq)	Pressione complessiva (KN)	Superf. Competenza telaio (mq)	Pressione competenza telaio (KN/mq)
1,230	0,32	0,39	0,32	0,39
braccio della forza sfavorevole				1,80
momento sfavorevole (KNm)				0,71
coefficiente				1,50
<b>Momento Ribalt. (KNm)</b>				<b>1,06</b>

Porto San Giorgio li 15.12.2021

In Fede  
Il Tecnico  
(Dott. Ing. Luca Ferracuti Pompa)