



COMUNE DI BRINDISI



REGIONE PUGLIA



AREA METROPOLITANA  
BRINDISI

PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO AGROVOLTAICO AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWP CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA

ELABORATO:

## RELAZIONE STRUTTURE

### IDENTIFICAZIONE ELABORATO

Livello Prog.	Codice Rintracciabilità	Tipo Doc.	Sez. Elaborato	N° Foglio	Tot. Fogli	N° Elaborato	DATA	SCALA
PD	201900621	RT	07	1	64	07.01_R.S.	06/2021	-:-

### REVISIONI

REV	DATA	DESCRIZIONE	ESEGUITO	VERIFICATO	APPROVATO
01	[...]	[...]	IVC	N/A	N/A

PROGETTAZIONE



**MAYA ENGINEERING SRLS**

C.F./P.IVA 08365980724

**Dott. Ing. Vito Calio**

Amministratore Unico

4, Via San Girolamo

70017 Putignano (BA)

M.: +39 328 4819015

E.: v.calio@maya-eng.com

PEC: vito.calio@ingpec.eu

**MAYA ENGINEERING SRLS**

4, Via San Girolamo

70017 Putignano (BA)

C.F./P.IVA 08365980724

*Vito Calio*

(TIMBRO E FIRMA)

TECNICO SPECIALISTA

**Dott. Ing. Vito Calio**

4, Via San Girolamo

70017 Putignano (BA)

M.: +39 328 4819015

E.: v.calio@maya-eng.com



(TIMBRO E FIRMA)

SPAZIO RISERVATO AGLI ENTI

RICHIEDENTE

**COLUMNS ENERGY S.p.a.**

C.F./P.IVA 10450670962

Via Fiori Oscuri, 13

20121 Milano (MI)

(TIMBRO E FIRMA PER BENESTARE)



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



## SOMMARIO

1	PREMESSA .....	1
1.1	Caratteristiche geometriche, funzionali e costruttive .....	1
1.2	Caratteristiche strutturali .....	2
1.3	Ipotesi di calcolo e normative di riferimento.....	3
2	CALCOLI STATICI .....	4
2.1	ANALISI DEI CARICHI .....	4
2.2	Carichi permanenti .....	5
2.3	Carichi accidentali .....	5
2.3.1	Azioni sismiche .....	5
2.3.2	Carico neve.....	9
2.3.3	Azioni del vento.....	11
2.3.4	Azioni della temperatura .....	16
2.3.5	Riassunto finale carichi accidentali .....	16
3	COMBINAZIONI DI CARICO .....	16
4	MODELLAZIONE STRUTTURALE .....	18
4.1	Geometria portale tipo.....	18
5	OUTPUT DEI RISULTATI .....	19
6	CLASSIFICAZIONE SEZIONI.....	23
7	VERIFICHE DEI COLLEGAMENTI .....	24
8	SOTTOSTAZIONE DI TRASFORMAZIONE E CONSEGNA .....	25
8.1	Fondazione Trasformatori .....	26
9	CABINE ELETTRICHE .....	28
10	SOTTOSTAZIONE DI TRASFORMAZIONE E CONSEGNA .....	28
11	INDICAZIONE PER FONDAZIONI DELLE CABINE.....	29
12	SPECIFICHE TECNICHE RECINZIONE E CANCELLI.....	30
13	CALCOLO DELLA CAPACITÀ PORTANTE PER CARICO VERTICALE DI UN PALO ISOLATO IN CONDIZIONI STATICHE .....	30
14	VERIFICA DELLA CAPACITÀ PORTANTE.....	32

---



Comune di  
Brindisi

PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



15	VERIFICA DI TIRO E RIBALTAMENTO PER VENTO .....	32
16	PREDISPOSIZIONE INSTALLAZIONE PALI ALL'INTERNO DELL'IMPIANTO FV .....	32
16.1	CARATTERISTICHE DEI MATERIALI .....	33
16.1.1	Calcestruzzo per plinto di fondazione .....	33
16.1.2	Acciaio per c.a. del plinto di fondazione .....	33
16.1.3	Acciaio da costruzione.....	33
16.2	ANALISI DEI CARICHI .....	33
16.2.1	Carichi permanenti .....	33
16.2.2	Azioni del vento secondo NTC2018.....	34
16.2.3	Calcolo dei coefficienti.....	34
16.2.4	Valutazione dell'azione del vento sui pali.....	34
16.2.5	Definizione dell'azione sismica.....	35
16.2.6	Periodo di riferimento per l'azione sismica .....	35
16.2.7	Azione Sismica .....	35
16.3	SCELTA DEI PLINTI PREFABBRICATI.....	36
16.3.1	Modalità di posa .....	37
16.3.2	Criteri di calcolo .....	37
16.4	VERIFICHE DEI PALI.....	37
16.4.1	Verifica del palo 1 h=6.....	37
16.4.2	Verifica a flessione .....	38
16.4.3	Verifica del palo 2 h=9 .....	38
16.4.4	Verifica a flessione .....	38
16.5	VERIFICHE GEOTECNICHE .....	38
16.5.1	Verifica a ribaltamento plinto 1 (80x80x80) .....	39
16.5.2	Verifica a capacità portante e allo scorrimento plinto 1 .....	39
16.5.3	Verifica carico limite verticale in condizione drenata .....	41
16.5.4	Verifica allo scorrimento S.L.U.....	41
16.5.5	Verifica a ribaltamento plinto 2 (100x100x100) .....	41
16.5.6	Verifica a capacità portante e allo scorrimento plinto 2 .....	42
16.5.7	Verifica carico limite verticale in condizione drenata .....	43
16.5.8	Verifica allo scorrimento S.L.U.....	44
17	SOFTWARE UTILIZZATI –TIPO DI ELABORATORE .....	44
17.1	Premessa.....	44

---



Comune di  
Brindisi

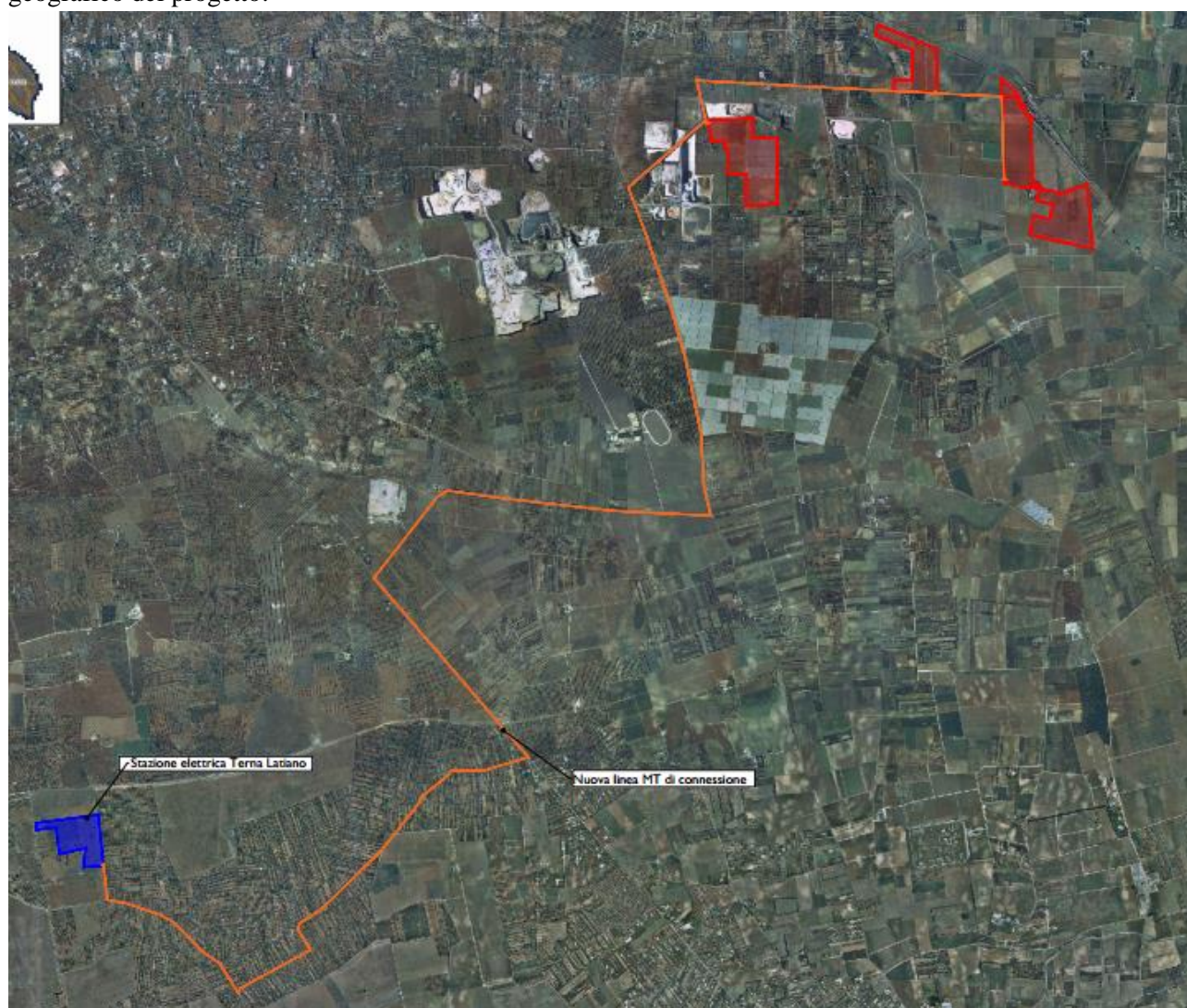
PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN  
IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE  
FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E  
POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO  
ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL  
COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



17.2	Codice di calcolo, solutore e affidabilità dei risultati .....	44
17.3	Valutazione dei risultati e giudizio motivato sulla loro accettabilità.....	45
18	PRESTAZIONI ATTESE AL COLLAUDO .....	45
19	ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA.....	45
19.1	Generalità .....	45
19.1	QUADRO IN SF6 (LINEA).....	48
19.2	QUADRO IN SF6 (UTENTE) .....	49
19.3	TERMINALI UNIPOLARI.....	50
19.4	CAVO MT 20 KV .....	50
19.5	NASTRO MONITORE .....	52
19.6	PARTICOLARI COSTRUTTIVI OPERE DI CONNESSIONE .....	53
20	SOLUZIONI COSTRUTTIVE E LINEE GUIDA E-DISTRIBUZIONE LINEE INTERRATE .....	59
	.....	59

## 1 PREMESSA

Il presente elaborato è relativo ai calcoli statici e dinamici ed ai disegni esecutivi relativi alle strutture in acciaio ed in c.a. relativa alla realizzazione di un sistema porta pannelli tipo “Tracker”, da installarsi nell’ambito della realizzazione di un impianto fotovoltaico ubicato in agro di Brindisi (BR) in contrada Masseria Mascava distinto al NCEU al Foglio n. 17 particelle n. 83, 751, 73, 455 Foglio n. 40 particelle n. 371, 340, 287, 258, 257, 242, 239, 236, 233,16 Foglio n. 39 particelle 685, 362, 356, 691. Il Comune di Brindisi (BR) secondo la normativa vigente è classificato come zona sismica pertanto per l’elaborazione e calcolo delle strutture in acciaio si farà riferimento alla normativa vigente per le costruzioni in zona sismica. Segue inquadramento geografico del progetto:



**Fig. 1 - Inquadramento area di intervento**

### 1.1 Caratteristiche geometriche, funzionali e costruttive

Il “MODULO STANDARD” utilizzato in questo campo è costituito da una struttura in elevazione in acciaio TIPO TRACKER DI SUPPORTO MODULI FOTOVOLTAICI TILT +/-60° ANCORAGGIO CON PALI

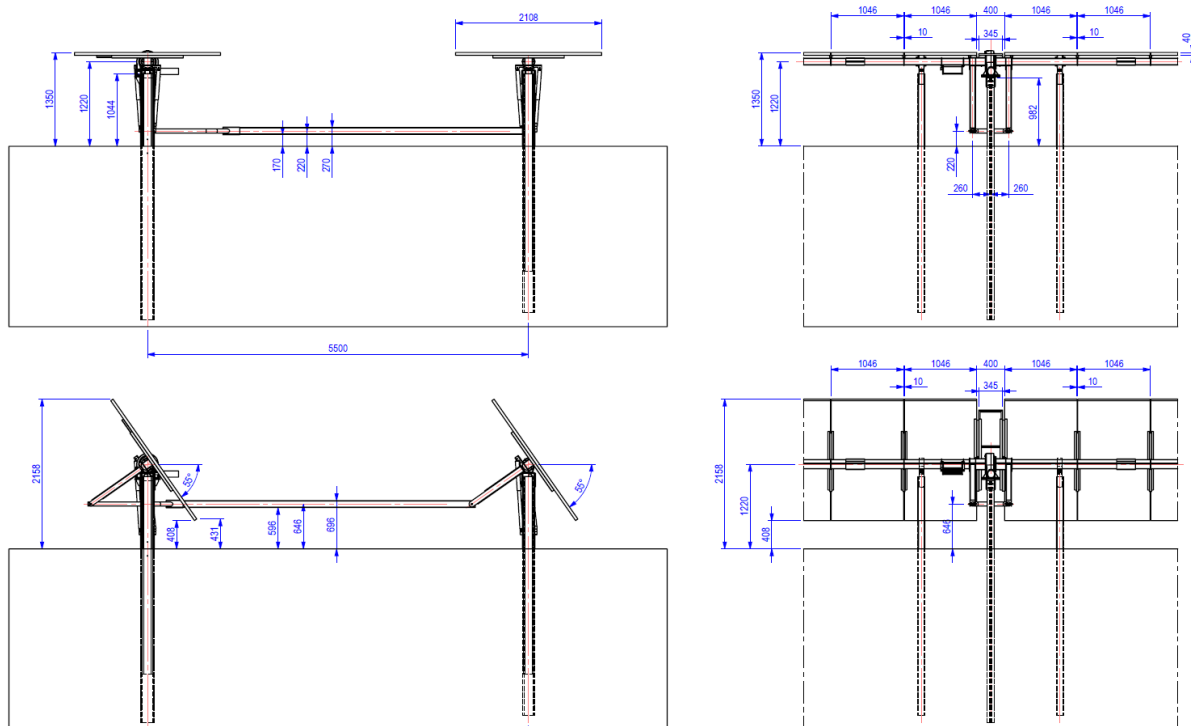
07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	1	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

(PROFILI) INFISSI nel terreno per circa 2 - 2,5 mt, come in figura, collegati superiormente da un Tubo Quadro 120\*120\*3 sul quale poggiano attraverso elementi in OMEGA 65x30x25 i moduli fotovoltaici.

Le strutture verranno montate in coppia orientate Secondo l'orientamento Est-Ovest e saranno collegate tra loro mediante un Tubo Quadro 100\*100\*3 atto a garantire identica rotazione alla coppia di strutture.

L'angolo d'inclinazione è variabile. Per maggiore chiarezza si rimanda alle tavole grafiche allegate.

I tracker avranno una dimensione in pianta di m 63,74 di lunghezza e m 7,705 di larghezza ed un'altezza minima da terra di circa 50 cm e altezza massima di 2,80 m comunque non più alta dell'altezza delle cabine.



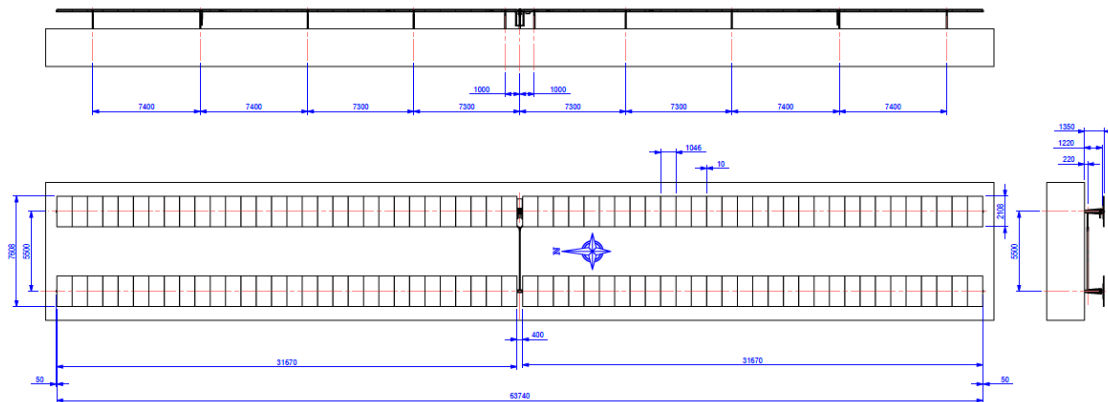
**Fig. 2 - Schema della struttura – sezione**

La struttura di sostegno del tipo mobile ad inseguitore solare monoassiale, o tracker, utilizza dispositivi elettromeccanici, che gli consentono di seguire il sole durante tutto il giorno da Est a Ovest sull'asse di rotazione orizzontale Nord-Sud (inclinazione 0°). I layout di campo con inseguitori monoasse orizzontali sono molto flessibili. La semplice geometria permette di mantenere tutti gli assi di rotazione paralleli l'uno all'altro in modo da posizionare opportunamente i tracker l'uno rispetto all'altro. Il modello di inseguitore solare scelto per il progetto in premessa è il STI-H250 della ditta STI Norland.

## 1.2 Caratteristiche strutturali

L'intera struttura è realizzata completamente in acciaio ed è caratterizzata da 8 portali, posti ad interasse 7300 e 7400 mm con due sbalzi laterali da 2520 mm ed una parte centrale, dove è collocata il motore costituito da due portali aventi luce di 1000 mm. Gli elementi strutturali costituenti sono rappresentati da un pilastro centrale (ove è posizionato il rotore) di sezione UPN160 e 10 PROFILI A "OMEGA" 65x30x25, tutti gli elementi precedenti sono collegati superiormente da un Tubo Quadro 120\*120\*3.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	2	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



**Fig. 3 - Schema della struttura – vista longitudinale**

L'elemento di appoggio del pannello fotovoltaico è costituito, come già indicato, da elementi Reinforced omega 65x30x25, disposti con un passo pari a circa 1046 mm e inclinazione variabile.

### 1.3 Ipotesi di calcolo e normative di riferimento

I metodi di calcolo adottati per il calcolo sono i seguenti:

- 1) Per i carichi statici: METODO DELLE DEFORMAZIONI;
- 2) Per i carichi sismici: metodo dell'ANALISI MODALE o dell'ANALISI SISMICA STATICA EQUIVALENTE.

Il calcolo statico-dinamico delle strutture è stato eseguito secondo i metodi della scienza e della tecnica delle costruzioni.

L'analisi sismica dinamica è stata svolta con il metodo dell'analisi modale; la ricerca dei modi e delle relative frequenze è stata perseguita con il metodo delle "iterazioni nel sottospazio".

I modi di vibrazione considerati sono in numero tale da assicurare l'eccitazione di più dell'85% della massa totale della struttura.

Per ciascuna direzione di ingresso del sisma si sono valutate le forze modali che vengono applicate su ciascun nodo spaziale (tre forze, in direzione X, Y e Z, e tre momenti).

Per la verifica della struttura si è fatto riferimento all'analisi modale, pertanto sono prima calcolate le sollecitazioni e gli spostamenti modali e poi viene calcolato il loro valore efficace.

I valori delle sollecitazioni sismiche sono combinate linearmente (in somma e in differenza) con quelle per carichi statici per ottenere le sollecitazioni per sisma nelle tre direzioni di calcolo.

Per la verifica delle strutture si è seguito il metodo agli stati limite facendo riferimento alle seguenti normative:

1. Decreto **Ministeriale** 17/01/2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni"
2. Circolare Ministero delle infrastrutture e dei trasporti 21 gennaio 2019, n. 7- "Istruzioni per l'applicazione dell'«Aggiornamento delle "Norme tecniche per le costruzioni"» di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018" (Gazzetta Ufficiale 11/2/2019, n. 35 - Suppl. ord. n. 5)"

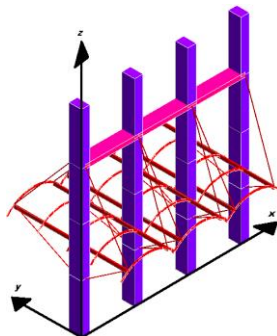
Si sono analizzate le possibili condizioni di carico e si è proceduto al dimensionamento delle parti per le condizioni più gravose. Il calcolo e la verifica delle strutture in acciaio è stato eseguito con il software agli elementi finiti CDSWIN 2019.

Di seguito, in dettaglio si descrivono le principali caratteristiche del software di calcolo.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	3	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

### 1) SISTEMA GLOBALE DELLA STRUTTURA SPAZIALE

Il sistema di riferimento globale è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali (O-XYZ) dove l'asse Z rappresenta l'asse verticale rivolto verso l'alto. Le rotazioni sono considerate positive se concordi con gli assi vettori:



**Fig. 4 - Esempio di modello realizzato con CDSWIN 2018**

### 2) SISTEMA LOCALE DELLE ASTE

Il sistema di riferimento locale delle aste, inclinate o meno, è costituito da una terna destra di assi cartesiani ortogonali che ha l'asse Z coincidente con l'asse longitudinale dell'asta ed orientamento dal nodo iniziale al nodo finale, gli assi X ed Y sono orientati come nell'archivio delle sezioni:

### 3) UNITÀ DI MISURA

Si adottano le seguenti unità di misura:

[lunghezze]	= m; mm
[forze]	= kgf / daN; KN
[tempo]	= sec
[temperatura]	= °C

### 4) CONVENZIONI SUI SEGNI

I carichi agenti sono:

- 1) Carichi e momenti distribuiti lungo gli assi coordinati;
- 2) Forze e coppie nodali concentrate sui nodi.

Le forze distribuite sono da ritenersi positive se concordi con il sistema di riferimento locale dell'asta, quelle concentrate sono positive se concordi con il sistema di riferimento globale. I gradi di libertà nodali sono gli omologhi agli enti forza, e quindi sono definiti positivi se concordi a questi ultimi.

## 2 CALCOLI STATICI

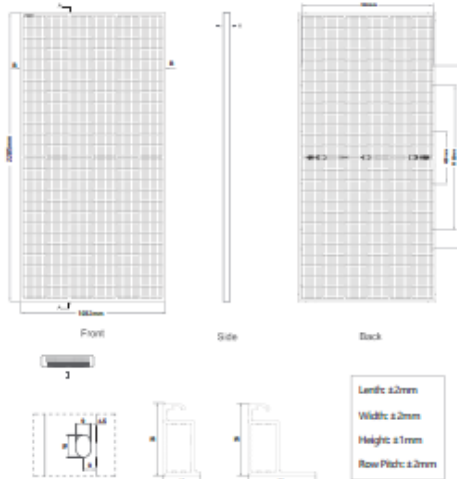
### 2.1 ANALISI DEI CARICHI

Per determinare i carichi agenti sulla struttura si è fatto riferimento ai dati ottenuti dal progettista dell'opera indicati in seguito e alle schede tecniche.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	4	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



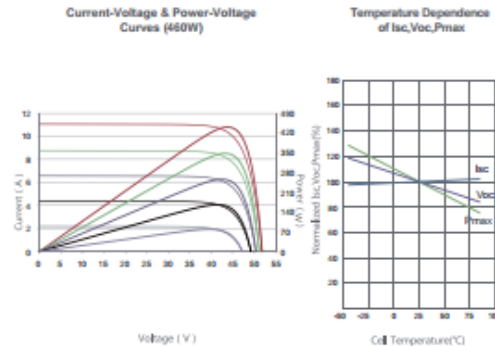
### Engineering Drawings



### Packaging Configuration

(Two pallets = One stack)  
31pcs/pallets, 62pcs/stack, 620pcs/ 40'HQ Container

### Electrical Performance & Temperature Dependence



### Mechanical Characteristics

Cell Type	N type Mono-crystalline
No. of cells	156 (2x78)
Dimensions	2205x1032x35mm (86.81x40.63x1.38 inch)
Weight	25.0 kg (55.12 lbs)
Front Glass	3.2mm Anti-Reflection Coating, High Transmission, Low Iron, Tempered Glass
Frame	Anodized Aluminium Alloy
Junction Box	IP67 Rated
Output Cables	TUV 1x4.0mm <sup>2</sup> (+): 250mm, (-): 150 mm or Customized Length

### SPECIFICATIONS

Module Type	JKM450N-7RL3-TV		JKM455N-7RL3-TV		JKM460N-7RL3-TV		JKM465N-7RL3-TV		JKM470N-7RL3-TV	
	STC	NOCT	STC	NOCT	STC	NOCT	STC	NOCT	STC	NOCT
Maximum Power (Pmax)	450Wp	339Wp	455Wp	339Wp	460Wp	343Wp	465Wp	347Wp	470Wp	350Wp
Maximum Power Voltage (Vmp)	43.48V	40.04V	43.54V	40.15V	43.60V	40.26V	43.66V	40.36V	43.72V	40.47V
Maximum Power Current (Imp)	10.35A	8.38A	10.45A	8.45A	10.55A	8.52A	10.65A	8.59A	10.75A	8.66A
Open-circuit Voltage (Voc)	51.70V	48.80V	51.80V	48.89V	51.90V	48.99V	52.00V	49.08V	52.10V	49.18V
Short-circuit Current (Isc)	11.07A	8.94A	11.16A	9.01A	11.25A	9.09A	11.34A	9.16A	11.43A	9.23A
Module Efficiency STC (%)	19.78%		20.00%		20.21%		20.43%		20.65%	
Operating Temperature(°C)	-40°C→85°C									
Maximum system voltage	1500VDC (IEC)									
Maximum series fuse rating	25A									
Power tolerance	0→+3%									
Temperature coefficients of Pmax	-0.34%/°C									
Temperature coefficients of Voc	-0.28%/°C									
Temperature coefficients of Isc	0.048%/°C									
Nominal operating cell temperature (NOCT)	45±2°C									
Refer. Bifacial Factor	85±5%									

**Fig. 5 - Scheda pannello**

## 2.2 Carichi permanenti

- Pannello Fotovoltaico + elementi di montaggio 15,00 daN/m<sup>2</sup>

## 2.3 Carichi accidentali

### 2.3.1 Azioni sismiche

Per la definizione del sisma si fa riferimento al paragrafo **3.2 Azione sismica del DM 17/01/2018** ed all'Allegato A alle Norme Tecniche per le Costruzioni: Pericolosità sismica ed all'Allegato B alle Norme Tecniche per le Costruzioni: Tabelle dei parametri che definiscono l'azione sismica del DM 14/01/2008

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	5	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



La struttura ricade nel Comune di **Brindisi**, Provincia di Brindisi. Le coordinate geografiche (Latitudine e Longitudine), utili per la definizione dell'azione sismica, pari a **Longitudine** 17.816593°E e **Latitudine** 40.646876°N.

Si è considerato un terreno di **categoria C** secondo la classificazione riportata dalla "Tabella 3.2.II – Categorie di sottosuolo" al "paragrafo 3.2.2 Categorie di sottosuolo e condizioni topografiche" del DM 17/01/2018 in base alle prescrizioni dell'indagine geologico-tecnica nell'area destinata alla realizzazione del parco fotovoltaico in agro di Brindisi redatta dallo Studio Dott. Geologo Francesco Magno.

Si è considerata una categoria topografica T1 – Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione  $i < 15^\circ$  secondo la classificazione riportata dalla "**Tabella 3.2.IV – Categorie topografiche**" al "paragrafo 3.2.2 Categorie di sottosuolo e condizioni topografiche" del DM 17/01/2018.

Sulla base di tali informazioni di latitudine e longitudine, terreno e categoria topografica, si determinano gli spettri di risposta elastici secondo le seguenti formule:

- ✓ **Componente orizzontale** (paragrafo 3.2.3.2.1 Spettro di risposta elastico in accelerazione delle componenti orizzontali):

$$0 \leq T < T_B \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_o \cdot \left[ \frac{T}{T_B} + \frac{1}{\eta \cdot F_o} \left( 1 - \frac{T}{T_B} \right) \right]$$

$$T_B \leq T < T_C \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_o$$

$$T_C \leq T < T_D \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_o \cdot \left( \frac{T_C}{T} \right)$$

$$T_D \leq T \quad S_e(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_o \cdot \left( \frac{T_C \cdot T_D}{T^2} \right)$$

- ✓ **Componente verticale** (paragrafo 3.2.3.2.2 Spettro di risposta elastico in accelerazione della componente verticale)

$$0 \leq T < T_B \quad S_{ve}(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left[ \frac{T}{T_B} + \frac{1}{\eta \cdot F_v} \left( 1 - \frac{T}{T_B} \right) \right]$$

$$T_B \leq T < T_C \quad S_{ve}(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v$$

$$T_C \leq T < T_D \quad S_{ve}(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left( \frac{T_C}{T} \right)$$

$$T_D \leq T \quad S_{ve}(T) = a_g \cdot S \cdot \eta \cdot F_v \cdot \left( \frac{T_C \cdot T_D}{T^2} \right)$$

Viene considerato un comportamento strutturale non dissipativo, cui ci si riferisce quando si progetta per gli stati limite di esercizio, in cui gli effetti combinati delle azioni sismiche e delle altre azioni sono calcolati, indipendentemente dalla tipologia strutturale adottata, senza tener conto delle non linearità di comportamento (di materiale e geometriche) se non rilevanti.

Nel caso di comportamento non dissipativo si adottano unicamente i modelli lineari.

Quando si utilizza l'analisi lineare per sistemi non dissipativi, come avviene per gli stati limite di esercizio, gli effetti delle azioni sismiche sono calcolati, quale che sia la modellazione per esse utilizzata, riferendosi allo spettro di progetto ottenuto assumendo un fattore di struttura  $q$  unitario. Per la resistenza delle membrature e dei collegamenti non è necessario soddisfare i requisiti di duttilità fissati nella norma.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	6	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Secondo il paragrafo **7.3.2 Analisi statica o dinamica del DM 17/01/2018**, il metodo d'analisi lineare di riferimento per determinare gli effetti dell'azione sismica, sia su sistemi dissipativi sia su sistemi non dissipativi, è l'analisi modale con spettro di risposta o "analisi lineare dinamica". In essa l'equilibrio è trattato dinamicamente e l'azione sismica è modellata direttamente attraverso lo spettro di progetto definito al paragrafo **3.2.3.4 Spettri di progetto per gli stati limite di operatività del DM 17/01/2018 (struttura non dissipativa)** per cui "... lo spettro di progetto da utilizzare sia per le componenti orizzontali che per la componente verticale, è lo spettro elastico corrispondente, riferito alla probabilità di superamento nel periodo di riferimento  $P_{V_R}$  considerata".

In funzione del quadro normativo applicato si determinano i seguenti parametri, utili per la definizione dell'azione sismica. In accordo al paragrafo **2.4 "Vita nominale, classi d'uso e periodo di riferimento"** si determinano:

➤ **Vita nominale**

In seguito alla **tabella 2.4.I "Valori minimi della Vita nominale  $V_N$  di progetto per i diversi tipi di costruzioni"** riportata di seguito:

**Tab. 2.4.I – Valori minimi della Vita nominale  $V_N$  di progetto per i diversi tipi di costruzioni**

TIPI DI COSTRUZIONI		Valori minimi di $V_N$ (anni)
1	Costruzioni temporanee e provvisorie	10
2	Costruzioni con livelli di prestazioni ordinari	50
3	Costruzioni con livelli di prestazioni elevati	100

si assume una vita nominale maggiore di 50 anni.

➤ **Classi d'uso**

In accordo al **paragrafo 2.4.2 "Classi d'uso"** si associa a tale struttura una CLASSE I definita come: "Costruzioni con presenza solo occasionale di persone, edifici agricoli".

➤ **Periodo di riferimento per l'azione sismica**

Il periodo di riferimento  $V_R$  è definita dalla relazione

$$V_R = V_N \cdot C_U$$

dove il valore di  $C_U$  è definito in accordo alla **tabella 2.4.II "Valore del coefficiente d'uso  $C_U$ "** riportata di seguito:

**Tab. 2.4.II – Valori del coefficiente d'uso  $C_U$**

CLASSE D'USO	I	II	III	IV
COEFFICIENTE $C_U$	0,7	1,0	1,5	2,0

In base alle assunzioni fatte e alle considerazioni fatte si ottiene che:

$$V_R = 50 \cdot 0,7 = 35 \text{ anni}$$

L'azione sismica è definita sotto forma di spettro di risposta. Per poter definire la forma spettrale, in funzione della probabilità di superamento del periodo di riferimento  $V_R$ , si devono determinare i seguenti parametri:

<b>07.01_R.S.</b>	<b>0</b>	<b>Relazione Strutture</b>	<b>06/2021</b>	<b>7</b>	<b>63</b>
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



- $a_g$  accelerazione orizzontale massima al sito;
- $F_0$  valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale;
- $T_C^*$  periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

Tali parametri sono tabellati a mezzo di coordinate geografiche nell' **Allegato B alle Norme Tecniche per le Costruzioni: Tabelle dei parametri che definiscono l'azione sismica**

Per il Comune di Brindisi (LE) si ha che le coordinate geografiche, utili per la determinazione dei parametri sismici e per la determinazione dello spettro, sono le seguenti:

- Longitudine 17.816593° E
- Latitudine 40.646876° N.

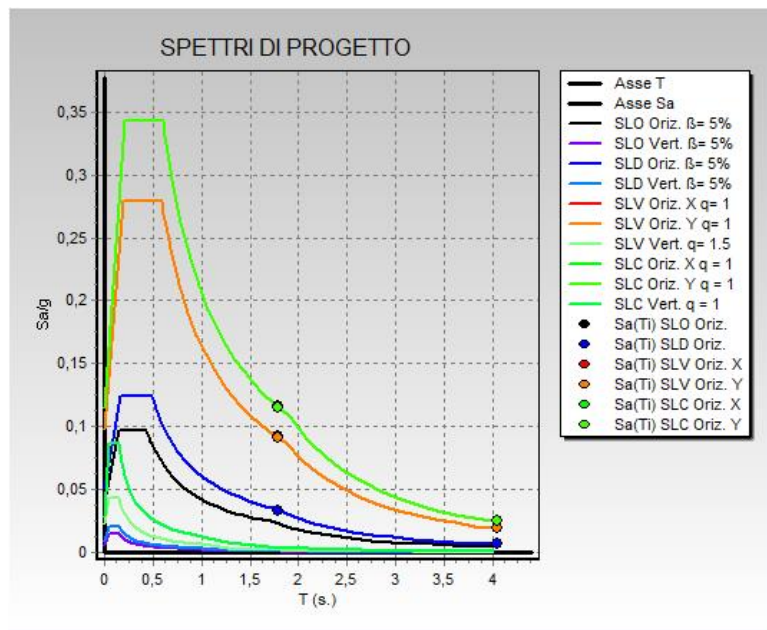
Quindi avendo fissato le coordinate geografiche, il periodo di riferimento per la costruzione si ottengono i periodi di ritorno per la determinazione dell'azione sismica per i vari stati limite così come definiti al **paragrafo 3.2.1. Stati limite e relative probabilità di superamento del Decreto Ministeriale 17/01/2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni"** e secondo le indicazioni della **tabella C.3.2.I – Valori di  $T_R$  espressi in funzione di  $V_R$  della Circolare Ministero delle infrastrutture e dei trasporti 21 gennaio 2019, n. 7.**

Tabella C.3.2.I.- Valori di  $T_R$  espressi in funzione di  $V_R$

Stati Limite		Valori in anni del periodo di ritorno $T_R$ al variare del periodo di riferimento $V_R$
Stati Limite di Esercizio (SLE)	SLO	$(\dot{\}) 30 \text{ anni} \leq T_R = 0,60 \cdot V_R$
	SLD	$T_R = V_R$
Stati Limite Ultimi (SLU)	SLV	$T_R = 9,50 \cdot V_R$
	SLC	$T_R = 19,50 \cdot V_R \leq 2475 \text{ anni} (\dot{\})$

Nella tabella seguente si riportano i parametri caratteristici per la determinazione dello spettro di risposta per i vari stati limite:

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	8	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



### 2.3.2 Carico neve

Il carico neve sulla copertura sar  valutato in osservanza di quanto prescritto dal **DM 17/01/2018 al punto 3.4 Azioni della neve** con la seguente espressione:

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

dove:

**qs**   il carico neve sulla copertura;

**mi**   il coefficiente di forma della copertura;

**qsk**   il valore di riferimento del carico neve al suolo;

$C_E$    il coefficiente di esposizione;

$C_t$    il coefficiente termico

Il carico agisce in direzione verticale ed   riferito alla proiezione orizzontale della superficie della copertura.

In base alle zone di neve nelle quali   stata classificata il territorio nazionale, come si vede dalla **figura 3.4.1 – Zone di carico neve del DM 17/01/2018**

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	9	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

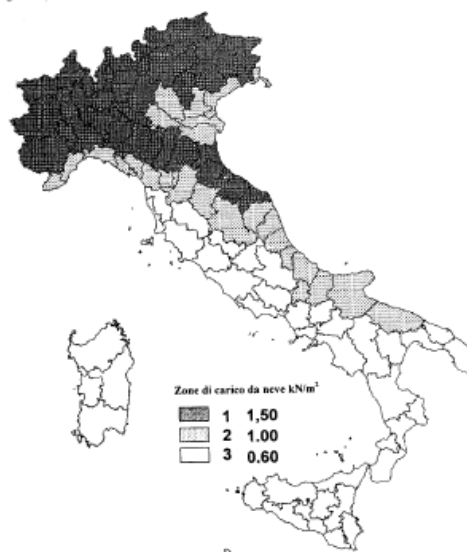


Figura 3.4.1 – Zone di carico da neve

si riscontra che la struttura ricade in zona II, provincia di Brindisi.

Nota la quota sul livello del mare, circa 50 metri, si ottiene il carico neve al suolo dalla seguente relazione:

**Zona II**

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

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

Il coefficiente di esposizione  $C_E$ , in funzione della **tabella 3.4.I Valori di  $C_E$  per diverse classi di topografia del DM 17/01/2018**, è pari a 1.0 assumendo a vantaggio di sicurezza che la topografia del terreno ove sorge l'opera possa essere definita "normale".

Tabella 3.4.I – Valori di  $C_E$  per diverse classi di topografia

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  $C_t$ , in funzione del **paragrafo 3.4.5. Coefficiente termico del DM 17/01/2018**, è pari a 1.

Per quanto riguarda il coefficiente di forma della copertura, trattandosi di una copertura piana inclinata, dal **paragrafo 3.4.5.1 Coefficiente di forma per le coperture del DM 17/01/2018**, si deduce che il valore del coefficiente di forma  $\mu_1$  è determinato dalla **tabella 3.4.II Valori dei coefficienti di forma del DM 17/01/2018** ed è pari 0.72 in quanto l'angolo di inclinazione della copertura è variabile.

Tabella 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

Quindi si ottiene un valore di carico neve sulla copertura pari a:

$$q_s = \mu_i \cdot q_{sk} \cdot C_E \cdot C_t = 0,8 \cdot 0,6 \cdot 1 \cdot 1 = 0,48 \text{ KN/m}^2$$

Si considera la distribuzione del carico neve in funzione del **paragrafo 3.4.5.2 "Copertura ad una falda"** del **DM 17/01/2018**, per la valutazione della neve nel caso più sfavorevole.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	10	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



### 2.3.3 Azioni del vento

L'azione del vento è definita secondo quanto definito nella normativa DM 17/01/2018 al paragrafo “**3.3 AZIONE DEL VENTO**”

Secondo quanto definito nella **tabella 3.3.1 Valori dei parametri**  $v_{b,0}$ ,  $a_0$ ,  $k_a$  l'opera in oggetto ricade nella **Zona 3 Puglia** con altitudine massima pari a 500 metri. Considerando un'altezza di circa 65 metri s.l.m per il calcolo del vento si utilizza la seguente formula:

$$v_b = v_{b,0}$$

dove  $v_{b,0} = 27 \text{ m/sec}$ ,  $a_0 = 500 \text{ m}$  ed  $k_a = 0,02 \text{ 1/sec}$

Per cui si ottiene che per  $a_s \leq a_0$ :

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

referita ad un periodo di ritorno di 50 anni.

In funzione della classificazione dell'opera in termini di vita nominale e coefficienti d'uso definiti per il calcolo dell'azione sismica, si assume che il periodo di ritorno pari a:

$$T_R = 35 \text{ anni}$$

Secondo quanto prescritto al **paragrafo C3.3.2 Circolare Ministero delle infrastrutture e dei trasporti 21 gennaio 2019, n. 7- "Istruzioni per l'applicazione dell'«Aggiornamento delle “Norme tecniche per le costruzioni”» di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018" (Gazzetta Ufficiale 11/2/2019, n. 35 - Suppl. ord. n. 5)**” si ottiene che la velocità di riferimento del vento per un generico periodo di ritorno è:

$$v_b(T_R) = \alpha_R \cdot v_b$$

dove  $\alpha_R$  è un coefficiente fornito dalla figura sottostante e dall'espressione

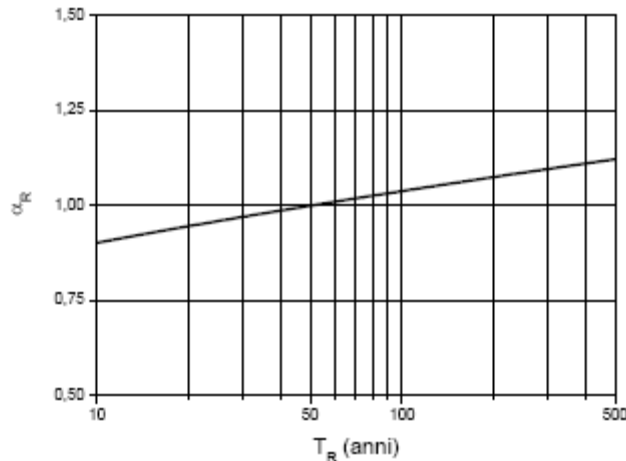


Figura C3.3.1 – Valori del coefficiente  $\alpha_R$  in funzione del periodo di ritorno  $T_R$

$$\alpha_R = 0,75 \sqrt{1 - 0,2 \cdot \ln \left[ -\ln \left( 1 - \frac{1}{T_R} \right) \right]}$$

Essendo il periodo di ritorno pari a 35 anni,  $\alpha_R = 0.98$  ed il valore della velocità di riferimento del vento risulta pari a 26,46 m/sec.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	11	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



L'azione del vento viene espressa in termini di pressione esercitata sulle pareti investite in direzione ortogonali alla direzione del vento; si determina dalla formula esplicitata al **paragrafo 3.3.4 Pressione del vento del DM 17/01/2018**, secondo la formula:

$$p = q_b \cdot c_e \cdot c_p \cdot c_d$$

dove:

$q_b$  è la pressione cinetica di riferimento

$c_e$  è il coefficiente di esposizione

$c_p$  è il coefficiente di forma, funzione della tipologia e della geometria della costruzione e del suo orientamento rispetto alla direzione del vento

$c_d$  è il coefficiente dinamico, con cui si tiene conto degli effetti riduttivi associati alla non contemporaneità delle massime pressioni locali e degli effetti amplificativi dovuti alle vibrazioni strutturali

La pressione cinetica di riferimento  $q_b$  è determinato al **paragrafo 3.3.6 Pressione cinetica di riferimento del DM 17/01/2018**, secondo la formula:

$$q_b = \frac{1}{2} \rho \cdot v_b^2 \left[ \frac{N}{m^2} \right]$$

dove la densità dell'aria  $\rho = 1.25 \frac{Kg}{m^3}$ .

Si ottiene quindi

$$q_b = 437.6 \frac{N}{m^2}$$

Si definisce il coefficiente di esposizione delle velocità in accordo alle prescrizioni del **paragrafo 3.3.7 Coefficiente di esposizione del DM 17/01/2018** è pari a:

$$c_e(z) = k_r^2 c_t \ln\left(\frac{z}{z_0}\right) \left[ 7 + c_t \ln\left(\frac{z}{z_0}\right) \right]$$

dove

- considerando l'altezza della costruzione sul suolo di circa 1.5 metri;
- considerando una classe di rugosità del terreno di tipo D secondo la **"tabella 3.3.III – Classi di rugosità del terreno"** del **DM 17/01/2018**,

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	12	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



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).

Si definisce la categoria di esposizione II del sito, definita dalla **Figura 3.3.3. Definizione delle categorie di esposizione del DM 17/01/2018**

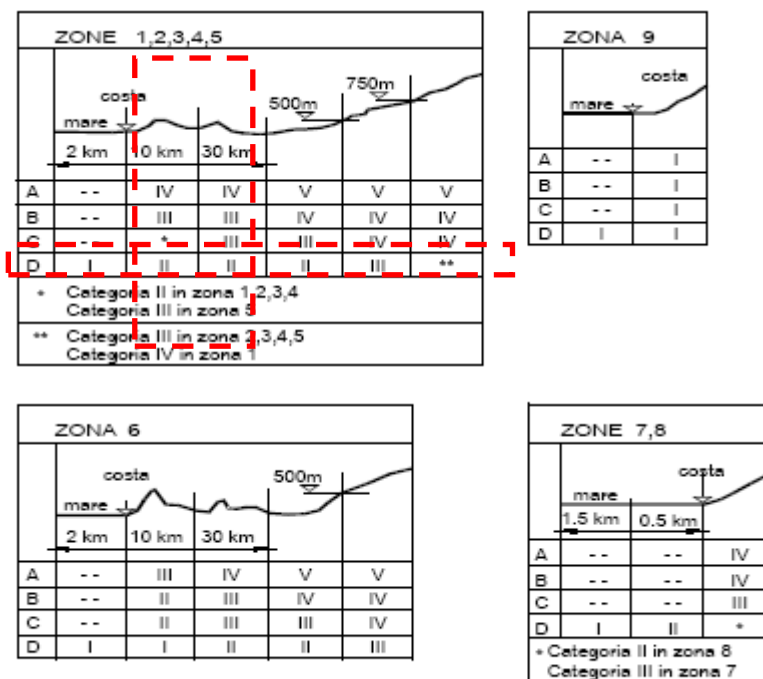


Figura 3.3.2 - Definizione delle categorie di esposizione

In virtù della "Tabella 3.3.II – Parametri per la definizione del coefficiente di esposizione",

Tabella 3.3.II – Parametri per la definizione del coefficiente di esposizione

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

si determinano:

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	13	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



- $k_r = 0.19$
- $z_0 = 0.05 \text{ m}$
- $z_{\min} = 4 \text{ m}$
- $c_t = 1$

Il coefficiente di esposizione è dato dalle seguenti relazioni, funzione della quota (z) considerata:

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

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

Con:

z quota verticale,  $0 \leq z \leq 65$ ;

ct(z), ct(zmin) coefficiente di topografia, posto pari a 1 per zone pianeggianti.

Calcolo della pressione cinetica di picco (qp): A partire dalla pressione cinetica di riferimento di progetto (qr) e dal coefficiente di esposizione (ce), si determina la pressione cinetica di picco (qp) dalla relazione:

$$q_p(z) = q_r \cdot c_e(z)$$

$$q(z = 11.0m) = q_r \cdot c_e \cdot c_d = 0.456 \cdot 2.413 \cdot 1 = 1.100 \text{ KN} / m^2$$

(11 m dal piano campagna è la massima elevazione della linea di colmo).

Conformemente a quanto indicato a nella CM 21/01/2019 “Istruzioni per l’Applicazione dell’Aggiornamento della Norme tecniche per le Costruzioni di cui al Decreto Ministeriale 17/01/2018”, ai paragrafi rif. C3.3.8.2.1 e C3.3.8.1.2, per il vento spirante in direzione parallela alla linea di colmo (direzione Y) si sono considerate le azioni relative alle Coperture Piane, utilizzando il coefficiente

Tabella C3.3.III - Edifici rettangolari:  $c_{pe}$  per coperture piane.

Fascia sopravento di profondità pari al minimo tra $b/2$ e $h$ :	$c_{pe,A} = -0,80$
Restanti zone	$c_{pe,B} = \pm 0,20$

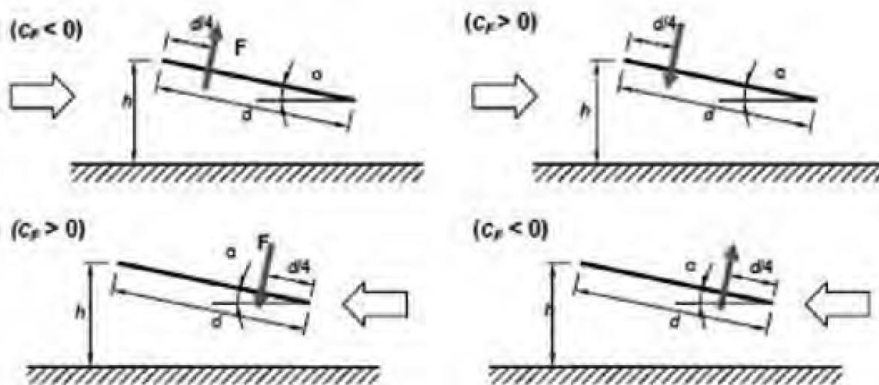
$c_{pe,A} = -0.80$ , e pertanto una pressione normale alla copertura diretta verso l’alto di intensità 0.95 kN/m. Le relative azioni sono state applicate agli elementi shell in copertura. Lo stesso carico è stato utilizzato anche per la direzione del vento -Y.

Per il vento spirante in direzione normale alla linea di colmo (direzione X), sono state configurate le quattro combinazioni di carico per le verifiche globali, definite nei casi di carico con i nomi:

- V.Glob.X+\_cf-
- V.Glob.X+\_cf+
- V.Glob.X-\_cf-
- V.Glob.X-\_cf+

Relative alle combinazioni normative riportate all’immagine che segue.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	14	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



Di seguito il calcolo dei coefficienti:

**Cf pos 0,37**

**Cf neg -1,4**                      **f = 1**

Assieme alle azioni su citate sono state considerate le azioni del vento tangenziale calcolate come segue ed applicate ad ambo le direzioni X e Y di applicazione dei carichi

#### Azione tangente del vento (come D.M. 17.01.2018)

L'azione tangente per unità di superficie parallela alla direzione del vento è data dall'espressione:

$$p_f = q_b \cdot c_e \cdot c_f \left[ \frac{N}{m^2} \right]$$

dove:

$q_b$  è la pressione cinetica di picco definita precedentemente;

$c_e$  è il coefficiente di esposizione;

$c_f$  è il coefficiente d'attrito funzione della scabrezza della superficie sulla quale il vento esercita l'azione tangente.

Tale valore di  $c_f$  è definito dalla **Tabella C3.3. I Valori del coefficiente d'attrito della Circolare Ministeriale n°7 del 21/01/2019 – Istruzioni per l'applicazione delle “Nuove Norme tecniche per le costruzioni” di cui al DM 17 gennaio 2018”**

Tabella C3.3.I Valori del coefficiente d'attrito

Superficie	Coefficiente d'attrito $c_f$
Liscia (acciaio, cemento a faccia liscia..)	0,01
Scabra (cemento a faccia scabra, catrame..)	0,02
Molto scabra (ondulata, costolata, piegata..)	0,04

Nel nostro caso si assumerà  $c_f$  pari a 0.01.

In definitiva si ottiene che l'azione del vento tangente è pari a:

<b>07.01_R.S.</b>	<b>0</b>	<b>Relazione Strutture</b>	<b>06/2021</b>	<b>15</b>	<b>63</b>
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



$$p_f = 7.88 \text{ N/m}^2$$

#### 2.3.4 Azioni della temperatura

Variazioni giornaliere e stagionali della temperatura esterna, irraggiamento solare e convezione comportano variazioni della distribuzione di temperatura nei singoli elementi strutturali.

La severità delle azioni termiche è in generale influenzata da più fattori, quali le condizioni climatiche del sito, l'esposizione, la massa complessiva della struttura e la eventuale presenza di elementi non strutturali isolanti. In relazione al punto 3.5.2. e 3.5.3 si considera:

- per la temperatura dell'area esterna, in mancanza di dati specifici relativi al sito in esame, possono assumersi i valori:

$$T_{\max} = 45 \text{ }^\circ\text{C}; T_{\min} = -15 \text{ }^\circ\text{C}$$

- e per la temperatura dell'area interna, in mancanza di più precise valutazioni, legate alla tipologia della costruzione ed alla sua destinazione d'uso, la temperatura dell'aria interna, "Tint", può essere assunta pari a 20 °C.

Per la valutazione degli effetti delle azioni termiche, si può fare riferimento ai coefficienti di dilatazione termica a temperatura ambiente a T riportati in Tab. 3.5.III.:

**Tabella 3.5.III – Coefficienti di dilatazione termica a temperatura ambiente**

Materiale	$\alpha_T [10^{-6}/^\circ\text{C}]$
Alluminio	24
Acciaio da carpenteria	12
Calcestruzzo strutturale	10
Strutture miste acciaio-calcestruzzo	12
Calcestruzzo alleggerito	7
Muratura	6 ÷ 10
Legno (parallelo alle fibre)	5
Legno (ortogonale alle fibre)	30 ÷ 70

#### 2.3.5 Riassunto finale carichi accidentali

<b>Neve: carico <math>q_1</math></b>	<b>0.48 KN/m<sup>2</sup></b>
<b>Vento: in pressione</b>	<b>1.24 KN/m<sup>2</sup></b>
<b>tangenziale</b>	<b>0.008 KN/m<sup>2</sup></b>

### 3 COMBINAZIONI DI CARICO

Nel caso di costruzioni civili ed industriali le verifiche agli stati limite ultimi o di esercizio devono essere effettuate per la combinazione dell'azione sismica con le altre azioni secondo la relazione

$$G_1 + G_2 + P + E + \sum_j \psi_{2j} Q_{kj}$$

- E rappresenta l'azione sismica per lo stato limite in esame.

Per tale azione si combina il sisma nelle due direzioni principali ortogonali tra loro e quella verticale secondo le combinazioni:

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	16	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



$$E_x + 0.33 \cdot E_y + 0.33 \cdot E_z$$

$$0.33 \cdot E_x + E_y + 0.33 \cdot E_z$$

$$0.33 \cdot E_x + 0.33 \cdot E_y + E_z$$

- $G_1$  rappresenta il peso proprio di tutti gli elementi strutturali; peso proprio del terreno, quando pertinente; forze indotte dal terreno; forze risultanti dalla pressione dell'acqua;
- $G_2$  rappresenta il peso proprio di tutti gli elementi non strutturali
- $P$  valore dell'azione di precompressione e pretensione
- $\psi_{2,j}$  coefficiente di combinazione delle azioni variabili  $Q_i$
- $Q_{k,j}$  rappresentano le azioni sulla struttura o sull'elemento strutturale con valori istantanei che possono risultare sensibilmente diversi nel tempo

Oltre alla combinazione delle azioni agenti con il sisma vanno considerate anche le combinazioni dell'azioni agenti, per ogni stato limite considerato.

In dettaglio al "paragrafo 2.5.3. Combinazioni delle azioni" del DM 17/01/2018, si ha:

- Combinazione fondamentale, generalmente impiegata per gli stati limite ultimi

$$\gamma_{G1}G_1 + \gamma_{G2}G_2 + \gamma_P P + \gamma_{Q1}Q_{k1} + \sum_{i=2}^n \psi_{0i} \gamma_{Q1} Q_{ki}$$

- Combinazione frequente (SLE), generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio reversibili

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{11}Q_{k1} + \sum_{i=2}^n \psi_{2i} Q_{ki}$$

- Combinazione quasi permanente (SLE), generalmente impiegata per gli effetti a lungo termine

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{21}Q_{k1} + \sum_{i=2}^n \psi_{2i} Q_{ki}$$

I valori dei coefficienti per la determinazione delle combinazioni sono riportati nella **tabella 2.5.I – Valori dei coefficienti di combinazione del DM 17/01/2018**

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	17	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

Tabella 2.5.I – Valori dei coefficienti di combinazione

Categoria/Azione variabile	$\Psi_{0j}$	$\Psi_{1j}$	$\Psi_{2j}$
Categoria A Ambienti ad uso residenziale	0,7	0,5	0,3
Categoria B Uffici	0,7	0,5	0,3
Categoria C Ambienti suscettibili di affollamento	0,7	0,7	0,6
Categoria D Ambienti ad uso commerciale	0,7	0,7	0,6
Categoria E Biblioteche, archivi, magazzini e ambienti ad uso industriale	1,0	0,9	0,8
Categoria F Rimesse e parcheggi (per autoveicoli di peso $\leq 30$ kN)	0,7	0,7	0,6
Categoria G Rimesse e parcheggi (per autoveicoli di peso $> 30$ kN)	0,7	0,5	0,3
Categoria H Coperture	0,0	0,0	0,0
Vento	0,6	0,2	0,0
Neve (a quota $\leq 1000$ m s.l.m.)	0,5	0,2	0,0
Neve (a quota $> 1000$ m s.l.m.)	0,7	0,5	0,2
Variazioni termiche	0,6	0,5	0,0

Per quanto riguarda le verifiche agli SLU, queste devono essere eseguite per tutte le più gravose condizioni di carico.

Al paragrafo 2.6.1. Stati limite ultimi del DM 17/01/2018 si distinguono 3 stati limite ultimi:

- ✓ Lo stato limite di equilibrio come corpo rigido (EQU)
- ✓ Lo stato limite di resistenza della struttura compresi gli elementi di fondazione (STR)
- ✓ Lo stato limite di resistenza del terreno (GEO)

Per la struttura in oggetto si sono considerati gli stati limite di equilibrio (EQU) e lo stato limite di resistenza (STR). In base a tale scelta ed alla tabella 2.6.I – Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni nelle verifiche allo SLU del DM 17/01/2018.

Tab. 2.6.I – Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni nelle verifiche SLU

		Coefficiente	EQU	A1	A2
		$\gamma_F$			
Carichi permanenti $G_1$	Favorevoli	$\gamma_{G1}$	0,9	1,0	1,0
	Sfavorevoli		1,1	1,3	1,0
Carichi permanenti non strutturali $G_2^{(1)}$	Favorevoli	$\gamma_{G2}$	0,8	0,8	0,8
	Sfavorevoli		1,5	1,5	1,3
Azioni variabili Q	Favorevoli	$\gamma_Q$	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevoli		1,5	1,5	1,3

<sup>(1)</sup> Nel caso in cui l'intensità dei carichi permanenti non strutturali o di una parte di essi (ad es. carichi permanenti portati) sia ben definita in fase di progetto, per detti carichi o per la parte di essi nota si potranno adottare gli stessi coefficienti parziali validi per le azioni permanenti.

si sono determinati i coefficienti parziali  $\gamma_{G1}$   $\gamma_{G2}$   $\gamma_{Qi}$  per le varie combinazioni agli SLU.

## 4 MODELLAZIONE STRUTTURALE

Si è implementato il modello strutturale con il programma di calcolo CDS2019. Gli elementi strutturali, quali arcarecci, puntone, pilastri, montanti e controventi si sono modellati tramite elementi "frame".

### 4.1 Geometria portale tipo

Pendenza della copertura      TILT VAR  
Passo portali                      6.40 – 6.75 m

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	18	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

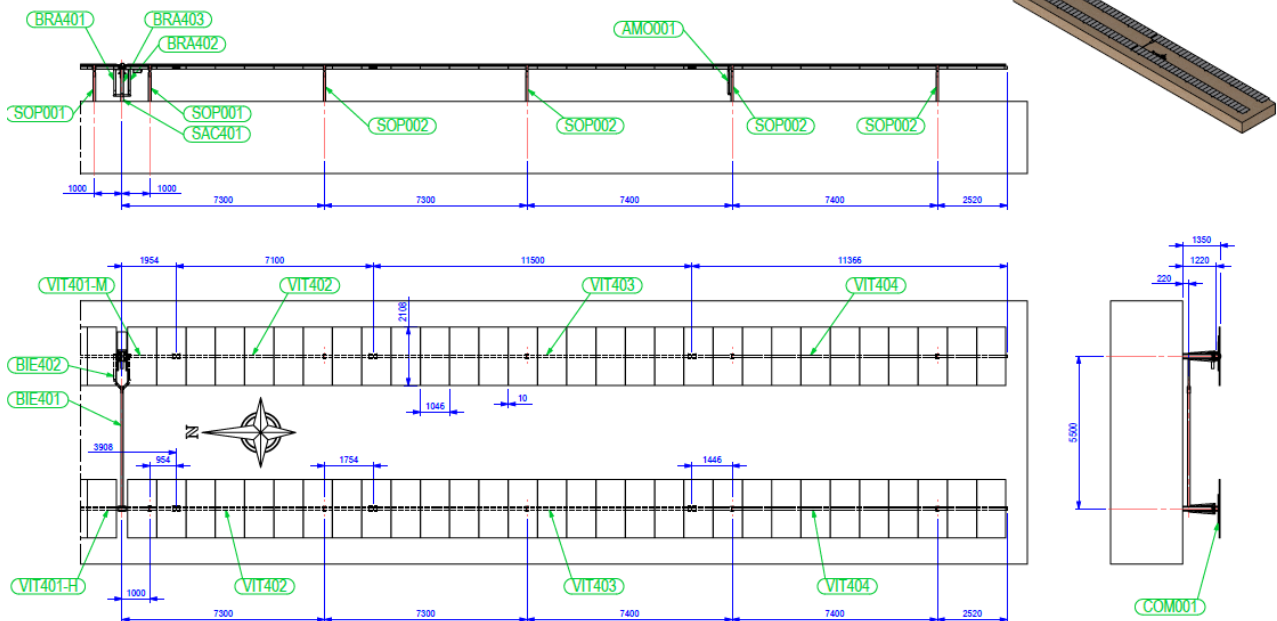
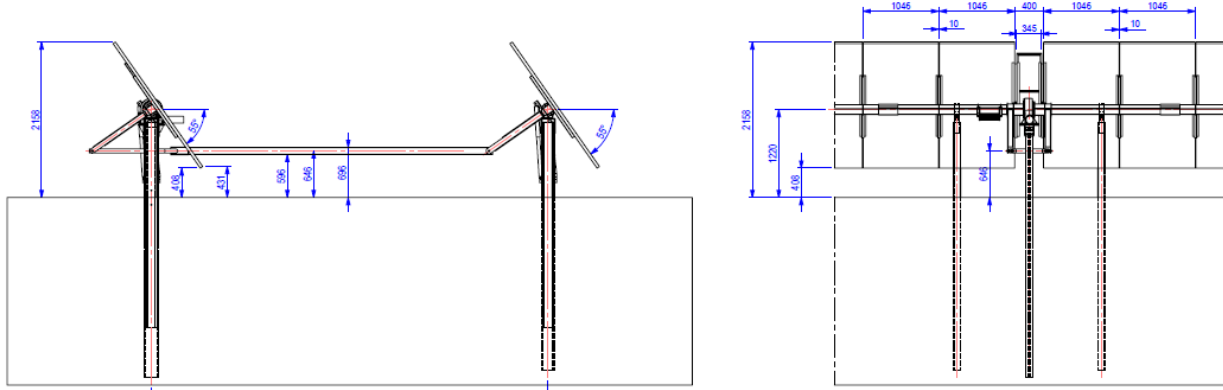
Schema statico:

Portali in acciaio incastrati alla base

Acciaio utilizzato:

S275JR  $f_d=275 \text{ N/mm}^2$  e S235JR  $f_d=235 \text{ N/mm}^2$

I profili utilizzati come in figura



## 5 OUTPUT DEI RISULTATI

Si sono effettuate le verifiche sui profilati considerando nel calcolo delle sollecitazioni l'effettivo peso degli elementi costituenti il portale, comprendendo anche profilati, fazzoletti di collegamento, imbottiture irrigidite, saldature e bullonature, con il programma di calcolo **CDSWIN 2019**;

Considerate le seguenti combinazioni di carico di seguito i risultati delle verifiche:

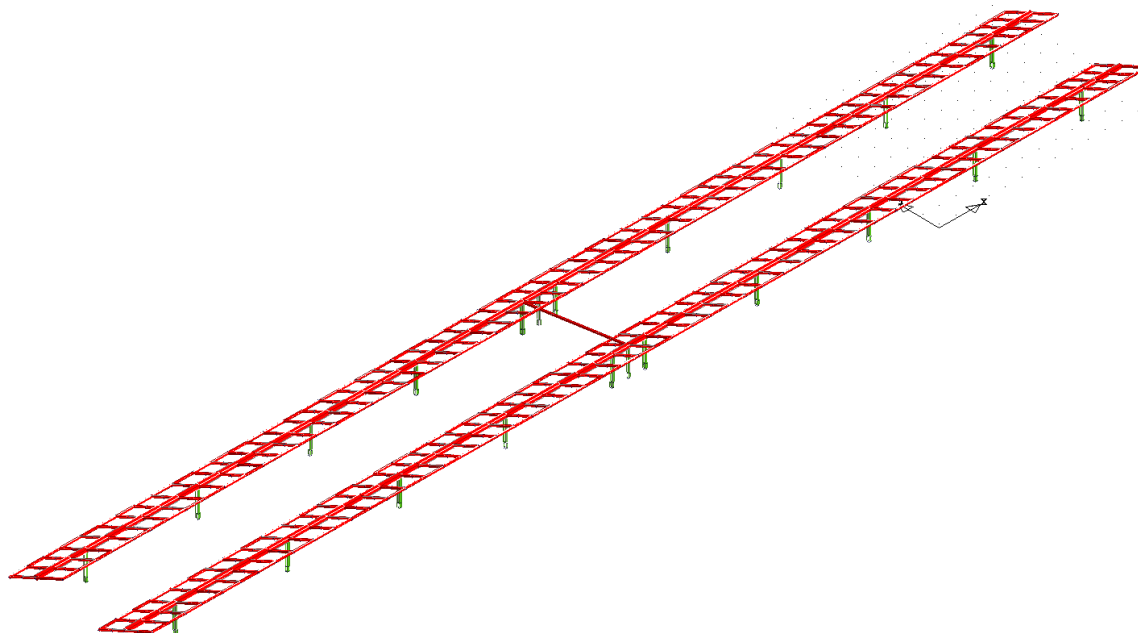
COMBINAZIONI CARICHI A1 - S.L.V. / S.L.D.										
DESCRIZIONI	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
Peso Strutturale	1,30	1,30	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
PERM	1,50	1,50	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00	1,00
NEVE	1,50	0,75	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
VENTO	0,90	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
Sisma direz. grd 0	0,00	0,00	1,00	1,00	-1,00	-1,00	0,30	0,30	-0,30	-0,30
Sisma direz. grd 90	0,00	0,00	0,30	-0,30	0,30	-0,30	1,00	-1,00	1,00	-1,00

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	19	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

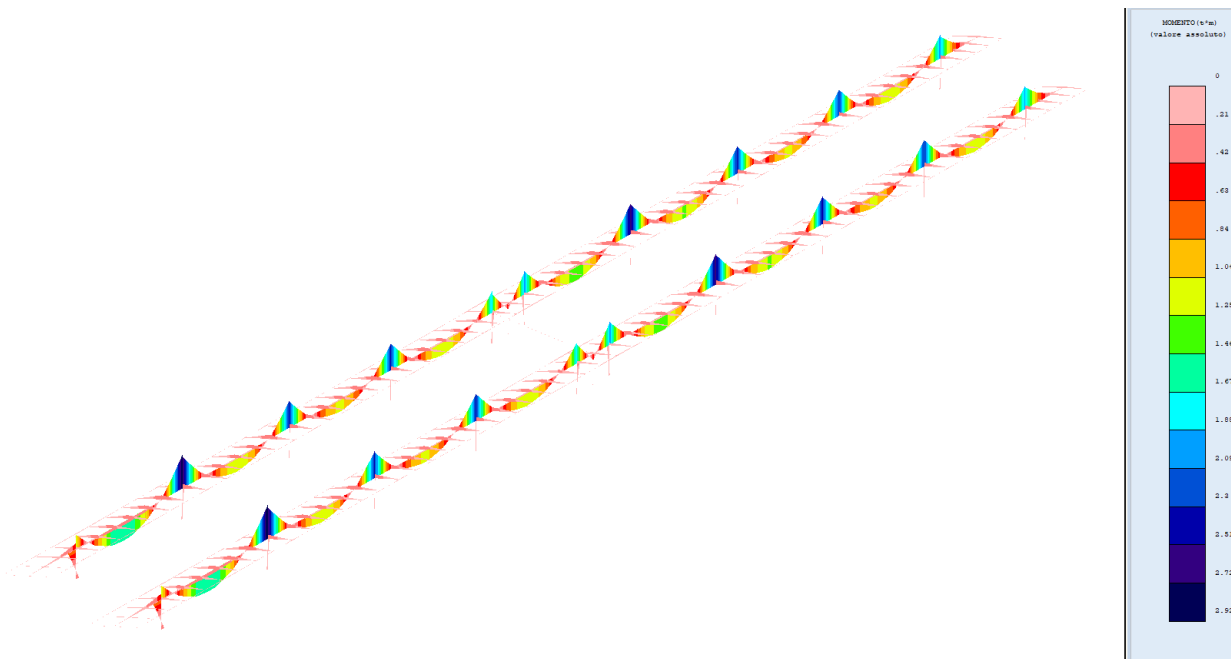


Comune di  
Brindisi

PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



**MODELLO TRIDIMENSIONALE**



**DIAGRAMMA SOLLECITAZIONI MX-MY COMB.1**

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	20	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



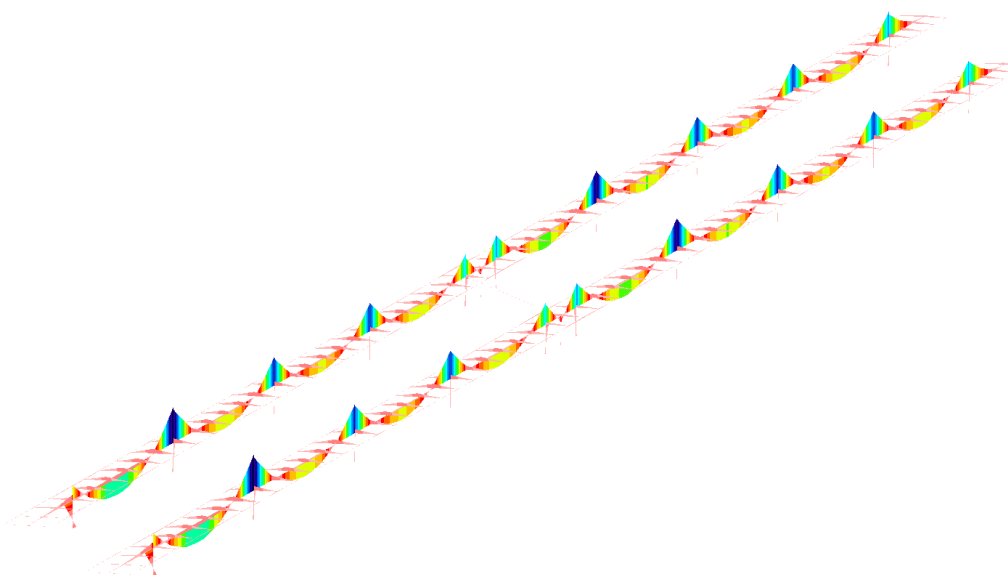


DIAGRAMMA SOLLECITAZIONI MX-MY COMB.2 (VENTO)

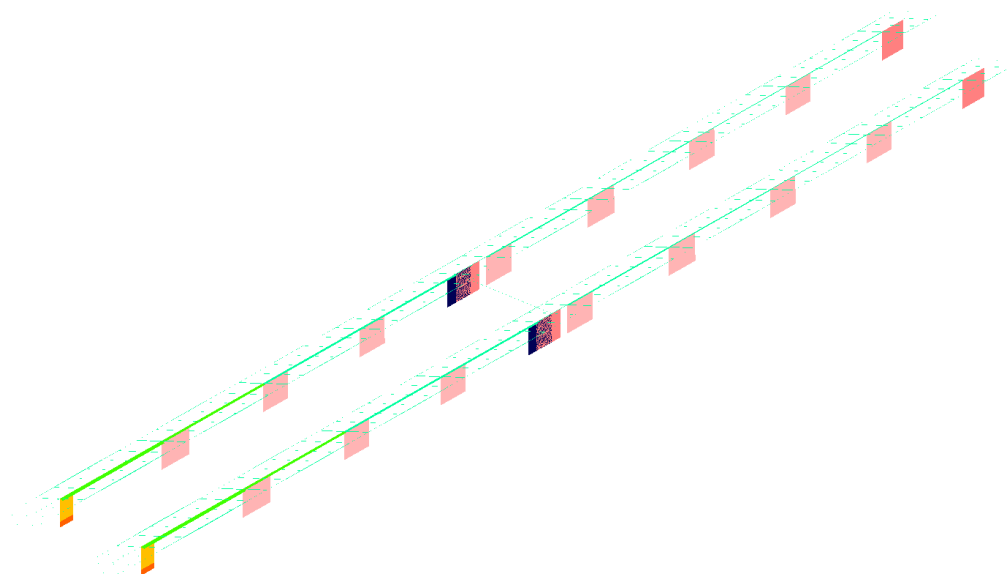


DIAGRAMMA SOLLECITAZIONI N COMB.1

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	21	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



Comune di Brindisi

PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA

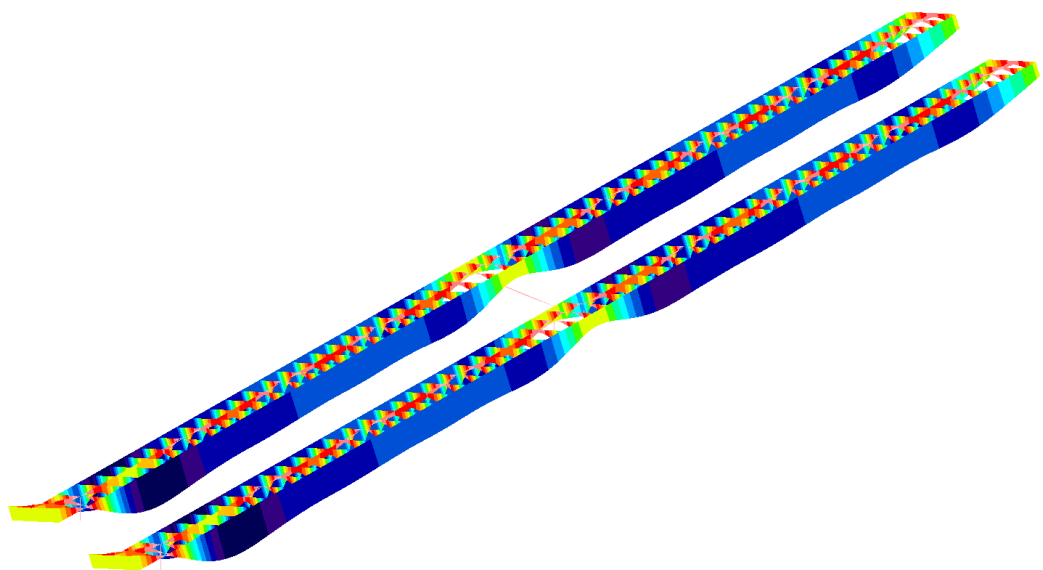


DIAGRAMMA SPOSTAMENTI COMB.1

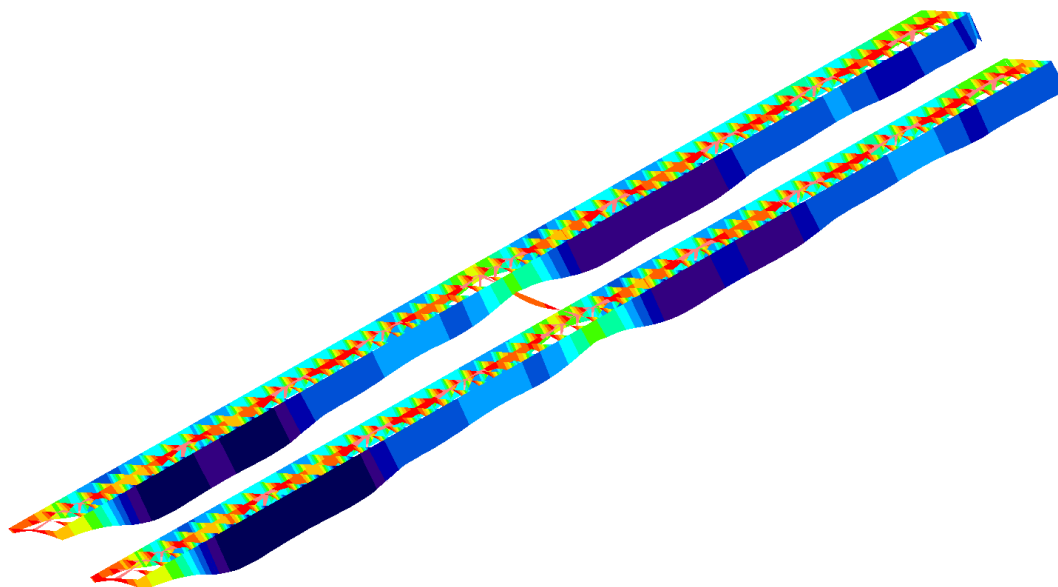


DIAGRAMMA SPOSTAMENTI COMB.3 (VENTO)

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	22	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

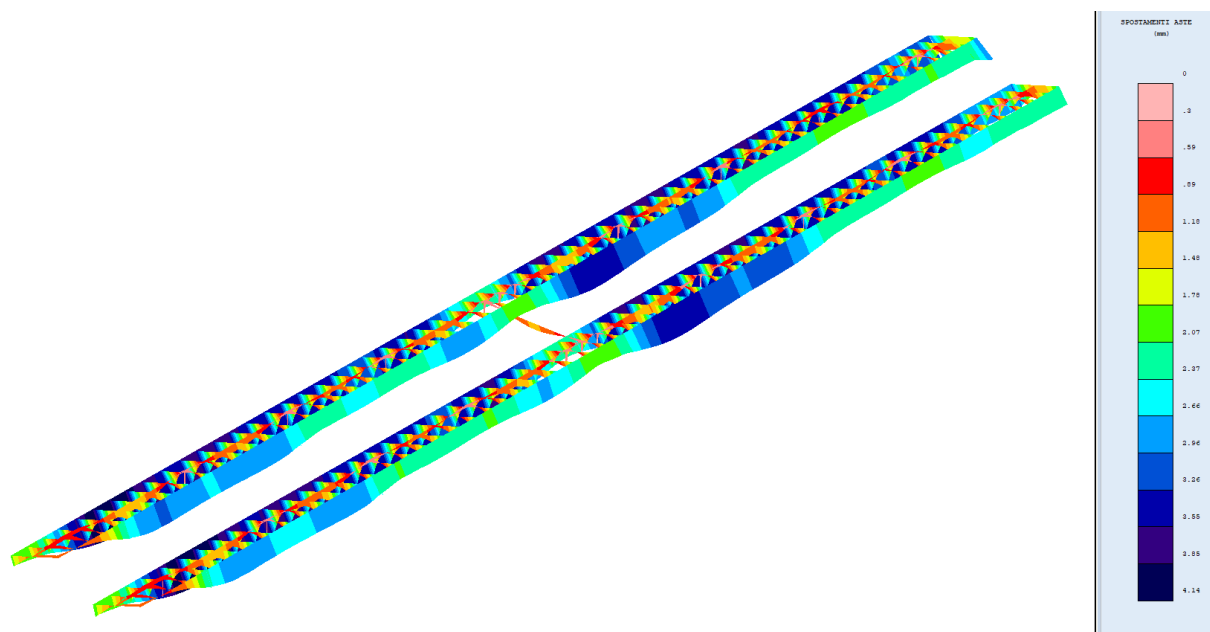


DIAGRAMMA SPOSTAMENTI COMB.5 (SISMA)

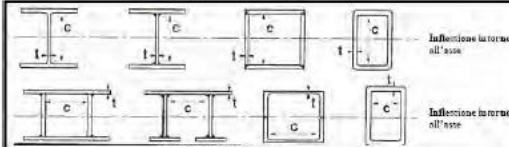
## 6 CLASSIFICAZIONE SEZIONI

Tali profili vengono classificati in accordo con le prescrizioni del **paragrafo 4.2.3.1 – Classificazione delle sezioni** del **DM 17/01/2018**, delle **Tabelle 4.2.III – Massimi rapporti larghezza spessore per parti compresse** e del **paragrafo C4.2.12.1.4 – Classificazione delle sezioni, instabilità locale e distorsione delle sezioni trasversali** della **Circolare Ministeriale n° 7 del 21/01/2019**

Le sezioni trasversali si classificano in funzione della loro capacità rotazionale.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	23	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

Tab. 4.2.III - Massimi rapporti larghezza spessore per parti compresse



Parti interne compresse			
Classe	Parte soggetta a flessione	Parte soggetta a compressione	Parte soggetta a flessione e a compressione
Distribuzione delle tensioni nelle parti (compressione positiva)			
1	$c/t \leq 72\epsilon$	$c/t \leq 33\epsilon$	quando $\alpha \geq 0,5 \cdot c/t \leq \frac{330c}{130t - c}$ quando $\alpha \leq 0,5 \cdot c/t \leq \frac{30c}{\alpha}$
2	$c/t \leq 83\epsilon$	$c/t \leq 38\epsilon$	quando $\alpha \geq 0,5 \cdot c/t \leq \frac{430c}{130t - c}$ quando $\alpha \leq 0,5 \cdot c/t \leq \frac{41,5c}{\alpha}$
Distribuzione delle tensioni nelle parti (compressione positiva)			
3	$c/t \leq 127\epsilon$	$c/t \leq 42\epsilon$	quando $\psi \geq -1 \cdot c/t \leq \frac{42c}{0,07 + 0,33\psi}$ quando $\psi \leq -1 \cdot c/t \leq 0,24(0 - \psi)\sqrt{1 - \psi}$
$\epsilon = \sqrt{235 / E_{yk}}$	$E_{yk}$	335 275	355 420 460
	$\psi$	1,00 0,82	0,81 0,75 0,71

\*)  $\psi \leq -1$  si applica se la reazione di compressione  $\alpha \leq E_{yk}$  o la deformazione a trazione  $\epsilon_{yk} > E_{yk} / E$

Dalla classificazione risulta che il profilo **Tubo Quadro 120\*120\*3** E **OMEGA 65x30x25** sono di classe 3, mentre il profilo **UPN160** è di classe 1.

## 7 VERIFICHE DEI COLLEGAMENTI

Per tutte le unioni si utilizzeranno bulloni ad alta resistenza ed in particolare:

**Viti classe 8.8**

**Dadi classe 8G**

conformi con le caratteristiche di resistenza della **Tabella 11.3. XIIb** del **paragrafo 11.3.4.6. Bulloni e chiodi** del **DM 17/01/2018**

Tab. 11.3.XIII.b

Classe	4.6	4.8	5.6	5.8	6.8	8.8	10.9
$f_{yb}$ (N/mm <sup>2</sup> )	240	320	300	400	480	640	900
$f_{tb}$ (N/mm <sup>2</sup> )	400	400	500	500	600	800	1000

La resistenza di calcolo a taglio dei bulloni viene definita in accordo con le prescrizioni del **paragrafo 4.2.8.1.1 Unioni con bulloni e chiodi** del **DM 17/01/2018** con la formulazione:

$$F_{v,Rd} = 0,6 \frac{f_{tb} \cdot A_{res}}{\gamma_{m2}}$$

dove

$f_{tb}$  indica la resistenza a rottura del materiale impiegato

$A_{res}$  indica l'area resistente della vite e si adotta quando il piano di taglio interessa la parte filettata della vite

$\gamma_{m2}$  è un coefficiente di sicurezza definito dalla **Tabella 4.2.XII** del **paragrafo 4.2.8.1.1 Unione con bulloni e chiodi** del **DM 17/01/2018**

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	24	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

La resistenza di calcolo a rifollamento  $F_{b,Rd}$  del piatto dell'unione, bullonata o chiodata, può essere definita in accordo con la formula presente al **paragrafo C4.12.2.6.4.1 Bulloni soggetti a taglio** della **Circolare Ministero delle infrastrutture e dei trasporti 21 gennaio 2019, n. 7- "Istruzioni per l'applicazione dell'«Aggiornamento delle «Norme tecniche per le costruzioni»»** di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018" (Gazzetta Ufficiale 11/2/2019, n. 35 - Suppl. ord. n. 5)"

$$F_{b,Rd} = \frac{2,5 \cdot k_t \cdot \alpha_b \cdot f_{tk} \cdot d \cdot t}{\gamma_{m2}}$$

dove

$f_{tk}$  indica la resistenza a rottura del materiale impiegato

$\alpha_b = \min\left(1; \frac{e_1}{3d}\right)$  in cui i simboli sono indicati nella figura seguente presente nel **paragrafo**

**C4.12.2.6 Unioni** della **Circolare Ministero delle infrastrutture e dei trasporti 21 gennaio 2019, n. 7- "Istruzioni per l'applicazione dell'«Aggiornamento delle «Norme tecniche per le costruzioni»»**

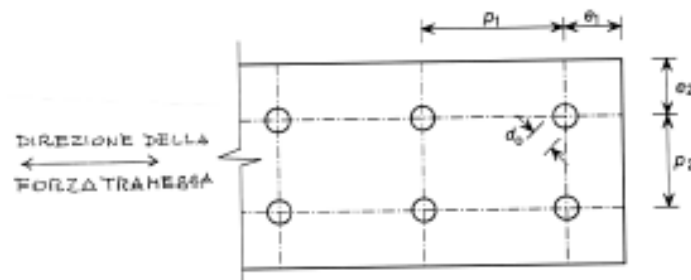


Figura C4.2.34 – Parametri significativi per i collegamenti

$$k_t = \frac{0,8t + 1,5}{2,5} \text{ per } t \leq 1,25mm$$

$$k_t = 1 \text{ per } t > 1,25mm$$

$\gamma_{m2}$  è un coefficiente di sicurezza definito dalla **Tabella 4.2.XII del paragrafo 4.2.8.1.1 Unione con bulloni e chiodi del DM 17/01/2018.**

## 8 SOTTOSTAZIONE DI TRASFORMAZIONE E CONSEGNA

Per l'esecuzione del progetto sono necessarie le seguenti opere civili:

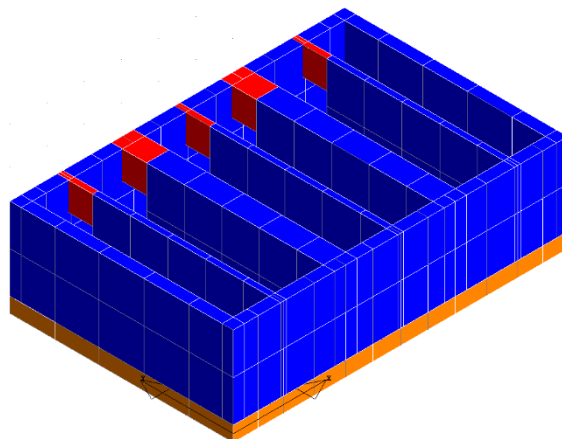
- recinzione dell'area della sottostazione con pannelli di rete metallica galvanizzata, di altezza pari a 2,00 m, su fondazioni in calcestruzzo.
- strutture di fondazione degli apparati elettromeccanici costituite da travi, platee e plinti in cemento armato;
- reti di cavidotti interrati;
- pavimentazioni dei piazzali con bitume per le parti carrabili e inghiaiate per le restanti;

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	25	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

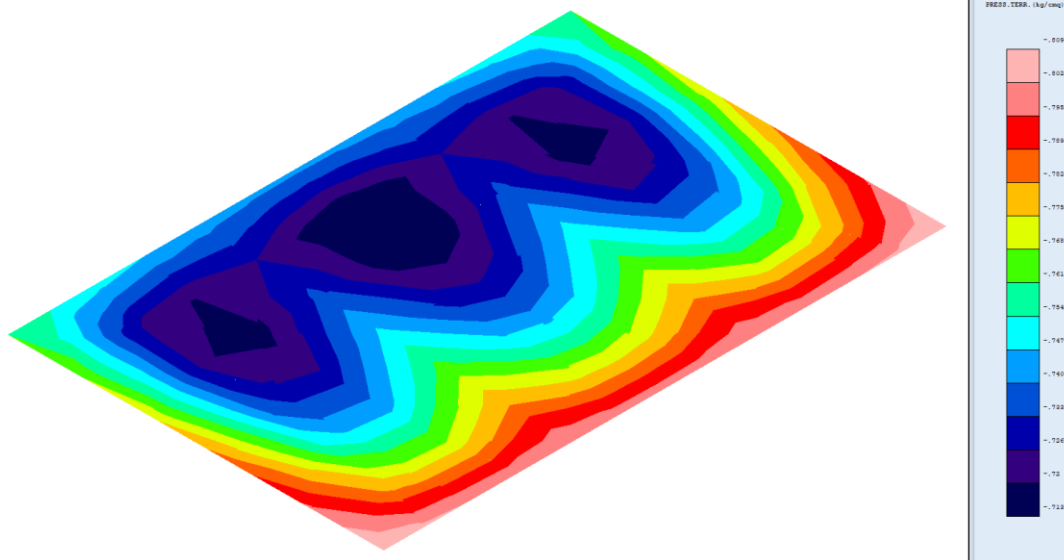
- fabbricato per gli apparati di protezione, sezionamento e controllo.

Tutte le opere strutturali saranno dimensionate e verificate rispetto alle Norme Tecniche per le Costruzioni (NTC) 2018.

### 8.1 Fondazione Trasformatori

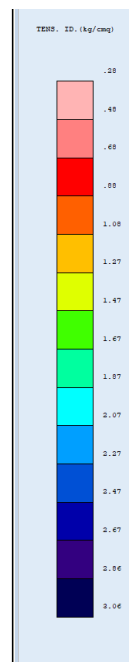
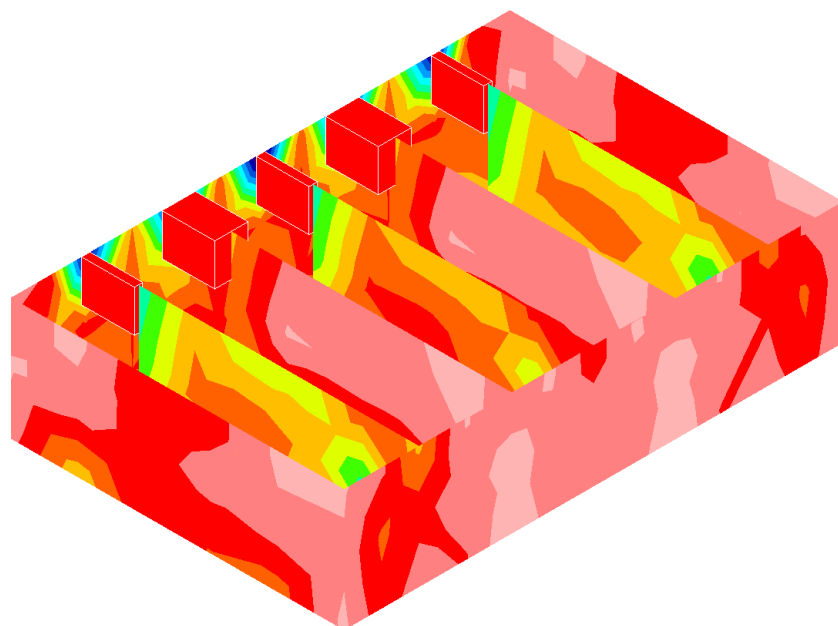


MODELLO STRUTTURALE 3D

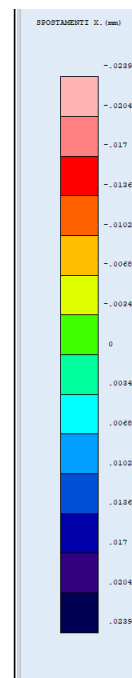
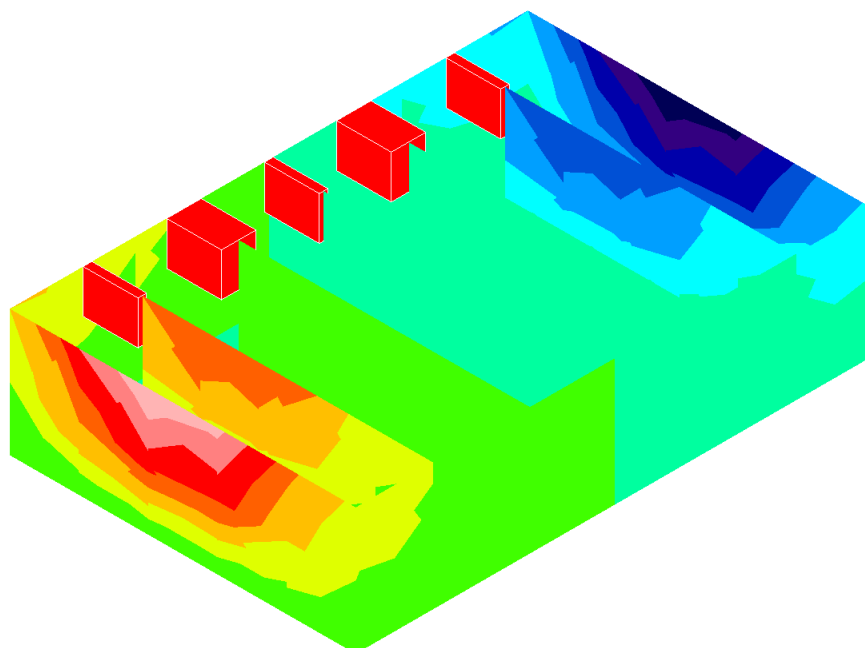


PRESSIONI TERRENO

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	26	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



STATO TENSIONALE IDEALE



STATO DEFORMATIVO

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	27	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

## 9 CABINE ELETTRICHE

Le cabine elettriche saranno del tipo prefabbricato in cemento armato vibrato o messe in opera con pannelli prefabbricati, comprensive di vasca di fondazione prefabbricata in c.a.v. o messe in opera in cemento ciclopico o cemento armato con maglie elettrosaldate, con porta di accesso e griglie di aereazione in vetroresina, impianto elettrico di illuminazione, copertura impermeabilizzata con guaina bituminosa e rete di messa a terra interna ed esterna.



Il manufatto dovrà presentare una notevole rigidità strutturale ed una grande resistenza agli agenti esterni atmosferici che lo renderanno adatto all'uso anche in ambienti con atmosfera inquinata ed aggressiva.

L'armatura interna della cabina sarà totalmente collegata elettricamente, dovrà creare una vera gabbia di Faraday tale da proteggere tutto il sistema da sovratensioni atmosferiche limitando inoltre, a valori trascurabili, gli effetti delle tensioni di passo e di contatto.

L'armatura metallica sarà costituita da acciaio e rete elettrosaldata tipo B450C.

Le pareti esterne dovranno essere trattate con un rivestimento murale plastico idrorepellente costituito da resine sintetiche pregiate, polvere di quarzo, ossidi coloranti ed additivi che garantiscono il perfetto ancoraggio sul manufatto, inalterabilità del colore e stabilità agli sbalzi di temperatura.

## 10 SOTTOSTAZIONE DI TRASFORMAZIONE E CONSEGNA

Per l'esecuzione del progetto sono necessarie le seguenti opere civili:

- recinzione dell'area della sottostazione con pannelli di rete metallica galvanizzata, di altezza pari a 2,00 m, su fondazioni in calcestruzzo.
- strutture di fondazione degli apparati elettromeccanici costituite da travi, platee e plinti in cemento armato;
- reti di cavidotti interrati;
- pavimentazioni dei piazzali con bitume per le parti carrabili e inghiaiate per le restanti;
- fabbricato per gli apparati di protezione, sezionamento e controllo.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	28	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.





PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Tutte le opere strutturali saranno dimensionate e verificate rispetto alle Norme Tecniche per le Costruzioni (NTC) 2018.

## 11 INDICAZIONE PER FONDAZIONI DELLE CABINE

Le fondazioni saranno del tipo platea armata, ubicate ad una profondità minima di m 1,0 di profondità dall'attuale piano campagna.

Nella fase di Studio Geologico esecutivo si eseguiranno dettagliate indagini geologiche, con la esecuzione di sondaggi meccanici spinti almeno fino a 5 metri, con prelievo di campioni indisturbati e prove geotecniche di laboratorio.

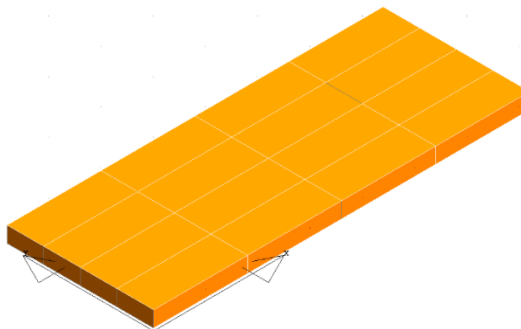
Le fondazioni da realizzare sono di varie dimensioni geometriche, dimensionate per trasferimento delle azioni permanenti e dei pesi propri delle cabine elettriche di conversione e consegna al terreno di fondazione meglio definito nella relazione geologica allegata.

Per la modellazione e la determinazione sia degli spessori delle piastre che delle sezioni delle armature presenti nell'elaborato grafico allegato si è considerata la situazione più gravosa di carico considerando la piastra avente lunghezza 16.00 mt e larghezza 4.00 mt.

I pesi propri delle cabine prefabbricate in c.a.v. e delle apparecchiature in esse alloggiare sono stati forniti dai progettisti/costruttori dell'impianto.

Le piastre saranno di tipologia:

- N. 8 Piastre di dimensioni 10,20 x 2,00 x 0,30 Cabina Elettrica (peso proprio pari a 16.000 daN e 2000 daN di sovraccarico);
- N. 1 Piastre di dimensioni 6,73 x 2,50 x 0,30 Cabina di Raccolta (peso monoblocco 750 pari a 13.000 daN la cabina, 9.000 daN la vasca e 2000 daN di sovraccarico);
- N. 1 Piastre di dimensioni 13,50 x 2,50 x 0,30 Cabina consegna ENEL (peso monoblocco 750 pari a 13.000 daN la cabina, 9.000 daN la vasca e 2000 daN di sovraccarico);
- N. 1 Piastre di dimensioni 7,00 x 2,50 x 0,30 Cabina sezionamento;



Le pressioni sul terreno derivano dalle azioni agenti sulla struttura fattorizzate con i coefficienti A1 secondo la combinazione:

$$Ed = \gamma G \cdot GK + \gamma P \cdot PK + S (\psi 2i \cdot \gamma Q \cdot QKi)$$

Dalla relazione di calcolo della struttura si evince che la pressione massima sul terreno è di:

$$Ed = 0.35 \text{ Kg/cm}^2$$

Verifica:

$$Rd > Ed \text{ (verificato)}$$

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	29	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Pertanto alla luce dei risultati ottenuti non può che esprimersi un giudizio positivo sulla stabilità del complesso terreno - struttura di fondazione - sovrastruttura.

Facendo salvi ulteriori accertamenti che si rendesse necessario eseguire nel corso dei lavori di scavo, si ritiene l'area prescelta, con il tipo di fondazione indicato, idonea all'edificazione prevista.

Per gli esecutivi si rimandano alle tavole.

---

---

## 12 SPECIFICHE TECNICHE RECINZIONE E CANCELLI

Il progetto prevede la realizzazione di una recinzione che delimiterà le aree di installazione dell'impianto fotovoltaico.

Essa sarà della seguente tipologia:

- pali in acciaio zincato, infissi nel terreno e collegati tra loro attraverso morsetti doppi;
- rete a maglia sciolta, fissata ai pali mediante tensori di acciaio.

I pali sono particolarmente resistenti tali da evitare la torsione del palo in caso di sollecitazioni e forzature. Tale tipologia di recinzione garantisce un basso impatto e quindi un'integrità ambientale. La recinzione avrà un'altezza di 2,00 m.

I cancelli d'ingresso saranno realizzati in acciaio zincato, sorretti da pilastri in scatolare metallico e da basamento completamente interrato. Il posizionamento e le dimensioni saranno tali da permettere un agevole ingresso dei mezzi pesanti impiegati in fase di realizzazione e manutenzione. Tutto il sistema di recinzione sarà direttamente infisso nel terreno senza la realizzazione di alcun basamento in calcestruzzo.

Eventualmente sarà valutata la possibilità di stabilizzare l'infissione dei pali metallici con gettata di calcestruzzo

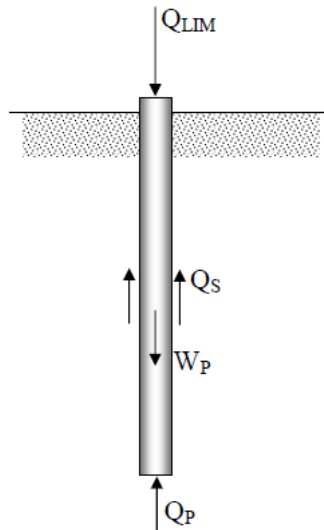
---

---

## 13 CALCOLO DELLA CAPACITÀ PORTANTE PER CARICO VERTICALE DI UN PALO ISOLATO IN CONDIZIONI STATICHE

Per stimare la capacità portante per carico verticale di un palo di fondazione isolato si fa riferimento allo schema di seguito riportato. Il palo è un corpo che oppone resistenza alla penetrazione nel terreno mediante tensioni tangenziali di attrito e/o di aderenza sulla superficie laterale e tensioni di compressione alla base. Le tensioni tangenziali si sviluppano per uno scorrimento relativo tra la superficie laterale del palo e il terreno circostante, in parte dovuto alla traslazione rigida e in parte alla compressione assiale del palo. Le tensioni di compressione alla base si sviluppano per un cedimento della base.

<b>07.01_R.S.</b>	<b>0</b>	<b>Relazione Strutture</b>	<b>06/2021</b>	<b>30</b>	<b>63</b>
<i>Documento</i>	<i>REV</i>	<i>Descrizione</i>	<i>Data</i>	<i>Pag.</i>	<i>Tot.</i>



#### *Schema per il calcolo della capacità portante di un palo isolato*

La stima della capacità portante per carico verticale di un palo isolato  $Q_{LIM}$  mediante formule statiche è ottenuta valutando i valori massimi mobilizzabili, in condizioni di equilibrio limite, della resistenza laterale  $Q_S$  e di quella di punta  $Q_P$ :

essendo  $W_P$  il peso proprio del palo.

#### **Stima di $Q_P$**

In generale, la capacità portante di punta dei pali in terreni coesivi è stimata con l'equazione:

Nel nostro caso trattandosi di terreni incoerenti la formula si riduce alla seguente espressione:

#### **Stima di $Q_S$**

La capacità portante per aderenza e/o per attrito laterale per un palo di diametro  $D$  e lunghezza  $L$  è per definizione, utilizzando il metodo di Bustamente e Doix:

$$Q_S = \pi \cdot D \cdot \alpha \cdot L \cdot s$$

dove:

$\alpha$  è un coefficiente maggiorativo del diametro di perforazione adottato che è possibile ricavare in funzione della litologia e della tecnologia di iniezione adottata, attraverso abachi forniti dagli stessi autori;

$s$  è il valore della resistenza tangenziale all'interfaccia fra zona iniettata e terreno ed è determinabile dagli abachi di Bustamente e Doix in base alla litologia dell'ammasso e alla tecnologia di iniezione ed è pari a 0,2MPa.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	31	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

Terreno	Valori di $\alpha$		Quantità minima di miscela consigliata
	IRS	IGU	
Ghiaia	1,8	1,3 - 1,4	1,5 $V_s$
Ghiaia sabbiosa	1,6 - 1,8	1,2 - 1,4	1,5 $V_s$
Sabbia ghiaiosa	1,5 - 1,6	1,2 - 1,3	1,5 $V_s$
Sabbia grossa	1,4 - 1,5	1,1 - 1,2	1,5 $V_s$
Sabbia media	1,4 - 1,5	1,1 - 1,2	1,5 $V_s$
Sabbia fine	1,4 - 1,5	1,1 - 1,2	1,5 $V_s$
Sabbia limosa	1,4 - 1,5	1,1 - 1,2	IRS: (1,5 - 2) $V_s$ ; IGU: 1,5 $V_s$
Limo	1,4 - 1,6	1,1 - 1,2	IRS: 2 $V_s$ ; IGU: 1,5 $V_s$
Argilla	1,8 - 2,0	1,2	IRS: (2,5 - 3) $V_s$ ; IGU: (1,5-2) $V_s$
Marne	1,8	1,1 - 1,2	(1,5 - 2) $V_s$ per strati compatti
Calcarei marnosi	1,8	1,1 - 1,2	(2 - 6) $V_s$ o più per strati fratturati
Calcarei alterati o fratturati	1,8	1,1 - 1,2	
Roccia alterata e/o fratturata	1,2	1,1	(1,1-1,5) $V_s$ per strati poco fratturati 2 $V_s$ o più per strati fratturati

#### Valori del coefficiente $\alpha$

Quindi il valore del carico limite laterale è pari a  $Q_s = 75.40kN$ . Dividendo tale valore per un fattore di sicurezza pari a  $F_s = 2.5$  si ottiene un valore del carico limite laterale ammissibile pari a  $Q_s = 30.16kN$ .

## 14 VERIFICA DELLA CAPACITÀ PORTANTE

La capacità portante per carico verticale del micropalo QLIM è pari a:

$$Q_{LIM} = Q_S + Q_P - W_P = 3016 daN + 1753 daN - 113 daN = 4656 daN$$

Dal programma di calcolo la sollecitazione di sforzo normale di compressione agente, secondo la combinazione più gravosa, è pari a  $N = 2019 daN$ .

Essendo questa inferiore al carico limite la verifica risulta essere soddisfatta.

## 15 VERIFICA DI TIRO E RIBALTAMENTO PER VENTO

La forza di tiro relativa ad ogni palo infisso della struttura per effetto dell'azione del vento è data da:

$$F_{TIRO} = \frac{S \cdot P_{(VENTO)}}{7} \cdot \cos \alpha^\circ = 2668 daN$$

La verifica si ritiene soddisfatta in quanto tale valore risulta essere inferiore al valore del carico limite laterale ammissibile pari a  $Q_s = 3016 daN$ .

## 16 PREDISPOSIZIONE INSTALLAZIONE PALI ALL'INTERNO DELL'IMPIANTO FV

La presente riguarda la verifica statica dei pali di sostegno per impianto di videosorveglianza e dei relativi plinti di fondazione. I pali saranno ancorati attraverso la posa in plinti di fondazione prefabbricati dotati di pozzetti. I basamenti di fondazione saranno di figura geometrica regolare e dimensioni tali da garantire la sicura tenuta del palo e saranno prodotti con calcestruzzo vibropressato.

In funzione dell'altezza attesa dei pali fuori terra è stato possibile individuare 2 tipologie di plinti prefabbricati:

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	32	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



- Per pali fino 6 m fuori terra: 80x80x80
- Per pali fino a 9 m fuori terra: 100x100x100

Il sistema palo-plinto si comporta come una mensola incastrata al piede soggetta al carico principale generato dall'effetto del vento.

## 16.1 CARATTERISTICHE DEI MATERIALI

Nella realizzazione delle opere in esame, andranno utilizzati materiali aventi le seguenti caratteristiche:

### 16.1.1 Calcestruzzo per plinto di fondazione

Tipologia strutturale: Fondazioni Calcestruzzo (Uni En 206-1:2006)

Classe di resistenza minima: C25/30

Condizioni ambientali: strutture completamente interrato in terreno permeabile

Classe di esposizione: XC2

Classe di consistenza: S4(fluida)

Diametro massimo aggregati: 16 mm

### 16.1.2 Acciaio per c.a. del plinto di fondazione

Si prevede l'impiego di un acciaio in barre ad aderenza migliorata laminato a caldo del tipo B450C che soddisfi le seguenti condizioni e i seguenti rapporti minimi:

Tensione caratteristica di snervamento:  $f_{yk} \geq 4500 \text{ kg/cm}^2$  (450 MPa)

Tensione caratteristica di rottura:  $f_{tk} \geq 5400 \text{ kg/cm}^2$  (540 MPa)

$(f_y / f_{y,nom})_k \leq 1.25$

$1.15 \leq (f_t / f_y)_k < 1.35$

dove  $f_{y,nom} = 450 \text{ MPa}$  (4500 kg/cm<sup>2</sup>)

### 16.1.3 Acciaio da costruzione

Per i pali si impiega un acciaio tipo S235 UNI EN 10025-2, con le seguenti caratteristiche di resistenza:

Tensione di rottura:  $f_{tk} \geq 360 \text{ MPa}$

Tensione di snervamento:  $f_{yk} \geq 235 \text{ MPa}$

Resistenza di calcolo:  $f_{yd} = 225 \text{ MPa}$  ( $t < 40 \text{ mm}$ )

## 16.2 ANALISI DEI CARICHI

Nel seguito si procederà ad analizzare le diverse matrici ambientali e le relative eventuali interferenze che gli interventi, di cui al presente progetto, possono avere con esse, sia in fase di realizzazione dell'opera che in fase di esercizio.

In caso di presenza di interferenze si forniranno le misure da adottare per la mitigazione e/o la completa eliminazione delle interferenze medesime.

### 16.2.1 Carichi permanenti

I carichi permanenti strutturali sono rappresentati dal peso del plinto avente peso per unità di volume  $\gamma = 18 \text{ kN/m}^3$  (avendo preso in considerazione il fatto che il plinto non sarà tutto pieno ma disporrà di cavità), dal peso del palo (computato considerando un peso specifico dell'acciaio pari a  $\gamma_a = 78,5 \text{ kN/m}^3$  e uno spessore della lamiera di 4mm).

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	33	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Peso Plinto Tipo 1:  $P_{plinto1} = BXLXh\gamma = 0.80 \times 0.80 \times 0.80 \times 18 = 9.2 \text{ kN}$

Peso Ipotizzato Palo Tipo 1 (6 m f.t.) = 0.71 kN

Peso Plinto Tipo 2:  $P_{plinto2} = BXLXh\gamma = 1 \times 1 \times 1 \times 18 = 18 \text{ kN}$

Peso Ipotizzato Palo Tipo 2 (9 m f.t.) = 1,06 KN

### 16.2.2 Azioni del vento secondo NTC2018

Il vento esercita un'azione distribuita, agente lungo tutto lo sviluppo del palo, causata dalla pressione esercitata dal vento sulla superficie del palo stesso. La pressione cinetica ed i conseguenti carichi di vento sono determinati in accordo con NTC2018; la pressione di progetto da calcolare alle diverse altezze relative "hb" viene calcolata con la seguente formula

$$q = q_{ref} \cdot c_e \cdot c_p \cdot c_d$$

dove:

- $q_{ref}$  = pressione cinetica di riferimento;
- $c_e$  = coefficiente di esposizione;
- $c_p$  = coefficiente di forma;
- $c_d$  = coefficiente dinamico

### 16.2.3 Calcolo dei coefficienti

- Coefficiente dinamico ( $C_d$ ) = 1,00
- Coefficiente topografico ( $C_t$ ) = 1,00

Il coefficiente di esposizione si esprime tramite la:

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

Coefficiente di esposizione palo tipo 1 ( $C_e z=6$ ) = 1,82

Coefficiente di esposizione palo tipo 2 ( $C_e z=9$ ) = 2

*Coefficiente di forma:* Il coefficiente di forma per la valutazione della pressione esterna ed interna dipende dalla tipologia strutturale. In questo caso è funzione del diametro della costruzione e della pressione  $q = q_{ref} \cdot c_e$

$$C_p = \begin{cases} 1.2 & \text{per } d\sqrt{q} \leq 2.2 \\ 0.783 - 0.263 d\sqrt{q} & \text{per } 2.2 \leq d\sqrt{q} \leq 4.2 \\ 0.7 & \text{per } 4.2 \leq d\sqrt{q} \end{cases}$$

Ipotizzando un diametro costante di 12 cm per il palo 1 per tutto lo sviluppo in altezza e di 14 cm per il palo tipo 2 ottengo  $d_1\sqrt{q} = 3.45$  e  $d_2\sqrt{q} = 4.22$  e quindi:

$C_p$  per il palo  $h=6\text{m}$  = 0.87

$C_p$  per il palo  $h=9\text{m}$  = 0.7

### 16.2.4 Valutazione dell'azione del vento sui pali

Pressione del vento sul palo tipo 1:  $p = q_b C_e C_p C_d = 721 \text{ N/mq}$

Pressione del vento sul palo tipo 2:  $p = q_b C_e C_p C_d = 638 \text{ N/mq}$

Le suddette azioni, si reputano distribuite su un'area rispettivamente di 0.72 mq e di 1.26 mq, dando origine a 2 spinte risultanti applicate nella mezzeria di ciascun palo pari a:

$S_1 = 519.12 \text{ N}$

$S_2 = 803.88 \text{ N}$

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	34	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Le azioni in questione saranno poi opportunamente moltiplicate per i coefficienti secondo lo SLU, per effettuare le verifiche di tipo geotecnico sul plinto.

#### 16.2.5 Definizione dell'azione sismica

In fase di realizzazione dell'opera vi sarà produzione di rumore e vibrazioni, ad opera dei mezzi d'opera che saranno impiegati, nelle aree interessate dalle lavorazioni.

Le produzioni di rumore e vibrazioni saranno più elevate in corrispondenza delle aree interessate dall'esecuzione delle operazioni scavo per la sostituzione o la posa in opera di nuovi pali e cavidotti. In fase di funzionamento dell'opera non vi sarà, invece, produzione di rumore o vibrazioni.

#### 16.2.6 Periodo di riferimento per l'azione sismica

La vita nominale di un'opera strutturale  $V_N$  è intesa come il numero di anni nel quale la struttura, purché soggetta alla manutenzione ordinaria, deve potere essere usata per lo scopo al quale è destinata.

La costruzione in oggetto è una struttura ordinaria quindi si assume  $V_N=50$  anni.

La costruzione in oggetto è una struttura di "Classe III", così definita: Classe III: costruzioni il cui uso preveda affollamenti significativi. Industrie con attività pericolose per l'ambiente. Reti viarie extraurbane non ricadenti in Classe d'uso IV. Ponti eretti ferroviarie la cui interruzione provochi situazioni di emergenza. Dighe rilevanti per le conseguenze di un loro eventuale collasso.

Le azioni sismiche su ciascuna costruzione vengono valutate in relazione ad un periodo di riferimento  $V_R$  che si ricava, per ciascun tipo di costruzione, moltiplicandone la vita nominale  $V_N$  per il coefficiente d'uso  $C_U$ :

$$V_R = V_N * C_U$$

Il valore del coefficiente d'uso  $C_U$  è definito al variare della classe d'uso.

Si ottiene quindi:  $V_R = V_N * C_U = 50 * 1,5 = 75$  anni

#### 16.2.7 Azione Sismica

L'azione sismica sui pali è stata considerata mediante l'applicazione di una forza statica equivalente alla forza indotta dall'azione sismica, in sommità del palo.

Il periodo del modo di vibrare principale nella direzione in esame,  $T_1$ , è stato valutato utilizzando la seguente formula:

$$T_1 = C_1 * H^{3/4}$$

dove  $H$  è l'altezza della costruzione, in metri, dal piano di fondazione e  $C_1$  è pari a 0,050 nel caso in esame. L'entità della forza si ottiene dall'ordinata dello spettro di progetto corrispondente al periodo  $T_1$  e la sua distribuzione sulla struttura segue la forma del modo di vibrare principale nella direzione in esame, valutata in modo approssimato.

La forza da applicare in sommità del palo è pari a:

$$F_h = S_d(T_1) * W * \lambda / g$$

dove  $S_d(T_1)$  è l'ordinata dello spettro di risposta di progetto,  $W$  è il peso complessivo della struttura,  $\lambda$  è un coefficiente pari a 1 nel caso in esame, e  $g$  è l'accelerazione di gravità.

Nel caso in esame è stato considerato lo stato limite SLV (Stato Limite di salvaguardia della Vita). Ai fini della definizione della azione sismica di progetto, deve essere valutata l'influenza delle condizioni litologiche e morfologiche locali sulle caratteristiche del moto del suolo in superficie, mediante studi specifici di risposta sismica locale.

Si è assunto un suolo di fondazione appartenente alla categoria A e dato che il palo dell'illuminazione si trova in zona pianeggiante, ricade nella categoria  $T_1$ .

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	35	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

Per la determinazione dell'azione sismica le coordinate dell'ubicazione dell'opera in oggetto sono: Latitudine 40°22'58.98"N - Longitudine 17°51'47.85"E; con tali valori si ricavano, per lo stato limite SLV, i seguenti parametri:

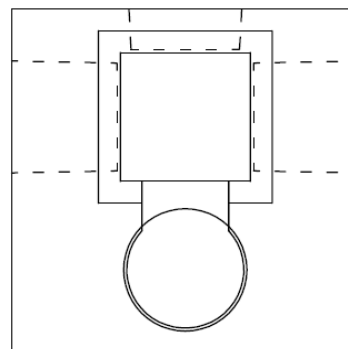
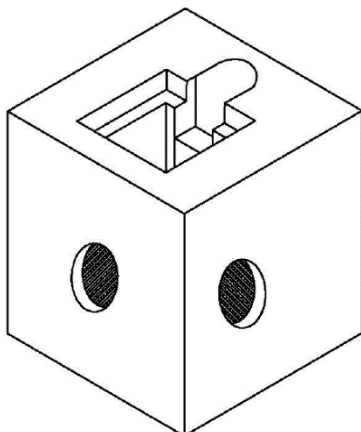
PALO H=7	PALO H=10
$C_1=0.05$	$C_1=0.05$
$H=6$	$H=9$
$T_1 = C_1 * H^{3/4} = 0.19$	$T_1 = C_1 * H^{3/4} = 0.26$
$T^*_c = 0.533$	$T^*_c = 0.533$
$C_c = 1$	$C_c = 1$
$F_0 = 2.688$	$F_0 = 2.688$
$a_g/g = 0.08$	$a_g/g = 0.08$
$S_T = 1$	$S_T = 1$
$S_S = 1$	$S_S = 1$
$S = S_T * S_S = 1$	$S = S_T * S_S = 1$
verifica $T_1 < 2,5 * C_c * T_c = 1.3325$ verificato	verifica $T_1 < 2,5 * C_c * T_c = 1.3325$ verificato
verifica $T_1 < TD = 1.922$	verifica $T_1 < TD = 1.922$
$q = 1$	$q = 1$
$S_d(T_1) = a_g * S * F_0 / q = 2.11$	$S_d(T_1) = a_g * S * F_0 / q = 2.11$
$W = 810 \text{ N}$	$W = 1160 \text{ N}$
$\lambda = 1$	$\lambda = 1$
$F_h = S_d(T_1) * W * \lambda / g = 174 \text{ N}$	$F_h = S_d(T_1) * W * \lambda / g = 250 \text{ N}$

La forzante sismica  $F_h$  sarà applicata alla sommità del palo a mensola. Le azioni in questione, in entrambi i casi, generano secondo combinazione sismica, effetti meno gravosi rispetto all'azione del vento, di conseguenza nel seguito verranno trascurate.

### 16.3 SCELTA DEI PLINTI PREFABBRICATI

Si tratta di pozzetti portapalo in c.a.v. a sezione quadrata, con pozzetto per ispezioni incorporato, armato con staffe perimetrali, con foro per pali da illuminazione. L'altezza del palo che può essere contenuto varia in funzione del sito di impianto e della tipologia di posa in opera.

- Peso plinto 100x100x100 = 1800 kg = 18 kN
- Peso plinto 80x80x80 = 910 kg = 9.1 kN



07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	36	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.





PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



### 16.3.1 Modalità di posa

Il manufatto va posato su uno strato di magrone di livellamento (dosaggio 150kg/m<sup>3</sup>). Il plinto dovrà essere posizionato per lo meno a fino piano stradale per garantire sia la planarità stradale che l'effetto aderenza al terreno circostante. Il riempimento della sezione cava attorno al plinto viene fatto con sabbia ben costipata.

Il palo dovrà essere assicurato al plinto attraverso la colatura di malta cementizia espandente nell'interspazio tra foro e palo in acciaio, al fine di garantire la condizione statica di incastro al piede di fondazione.

Lo schema di calcolo adottato per la valutazione delle sollecitazioni è quello di una mensola, di lunghezza pari all'altezza fuori terra del palo. Il plinto di fondazione è stato dimensionato con le massime sollecitazioni derivanti dal palo sovrastante. Per il calcolo delle strutture si è utilizzato il metodo semiprobabilistico agli stati limite.

### 16.3.2 Criteri di calcolo

Le verifiche per i carichi non sismici vengono eseguite allo stato limite ultimo, mediante il metodo dei coefficienti parziali di sicurezza sulle azioni e sulle resistenze secondo quanto riportato in NT2018.

#### Azioni di calcolo:

Tutte le condizioni di carico elementari di carico possono essere raggruppate nei seguenti gruppi di condizioni:

G1: azioni dovute al peso proprio e ai carichi permanenti strutturali;

G2: azioni dovute ai carichi permanenti non strutturali;

P: azioni dovute ai carichi di precompressione;

Q<sub>lk</sub>: azioni dovute ai sovraccarichi accidentali;

Secondo quanto previsto dalle NTC 2018, si considerano tutte le combinazioni non sismiche del tipo:

$$F_d = \gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_p \cdot P_k + \gamma_q \left[ Q_{lk} + \sum_i (\Psi_{0i} \cdot Q_{ik}) \right]$$

Essendo i  $\gamma$  i coefficienti parziali per le azioni favorevoli-sfavorevoli opportunamente tabellati.

In generale, per ogni stato limite deve essere verificata la condizione:

$$E_d \leq R_d$$

dove  $E_d$  rappresenta l'insieme amplificato delle azioni agenti, ed  $R_d$  l'insieme delle resistenze, queste ultime corrette in funzione della tipologia del metodo di approccio al calcolo eseguito, della geometria del sistema e delle proprietà meccaniche dei materiali e dei terreni in uso.

A seconda dell'approccio perseguito, sarà necessario applicare dei coefficienti di sicurezza o amplificativi, a seconda che si tratti del calcolo delle caratteristiche di resistenza o delle azioni agenti.

## 16.4 VERIFICHE DEI PALI

### 16.4.1 Verifica del palo 1 h=6

Per le verifiche sul palo, sono stati utilizzati i seguenti parametri:

Altezza del palo L= 6.00 m

Diametro di base del palo D= 13.90 cm

Spessore sezione trasversale t= 4.00 mm

Tensione di snervamento acciaio S235 J0  $f_y = 235$  MPa

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	37	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



#### 16.4.2 Verifica a flessione

Coeff. Parz. di sicurezza per la resistenza	$\gamma_{M0}=1.05$
Coeff STR carichi accidentali	$\gamma_Q=1.5$ (sfavorevoli)
Momento sollecitante massimo dovuto a S1	$M_{sd} = \gamma_Q * S1 * L_{palo} / 2 = 2.34 \text{ kNm}$
Parametro sezione trasversale	$D/t=34.75$
Parametro resistenza classe sezione trasversale	$\varepsilon = \left(\frac{235}{f_{yk}}\right)^{1/2} = 1$
Classe sezione trasversale	$= I \text{ (} D/t \leq 50 * \varepsilon^2 = 50 \text{)}$
Modulo di resistenza plastico	$W_{pl} = \frac{D^3 - (D-2t)^3}{6} = 72921 \text{ mm}^3$
Momento resistente di progetto	$M_{rd} = \frac{W_{pl} * f_y}{\gamma_{M0}} = 16.320 \text{ kNm}$

#### VERIFICATO

#### 16.4.3 Verifica del palo 2 h=9

Per le verifiche sul palo, sono stati utilizzati i seguenti parametri:

Altezza del palo	$L = 9.00 \text{ m}$
Diametro di base del palo	$D = 15.20 \text{ cm}$
Spessore sezione trasversale	$t = 4.00 \text{ mm}$
Tensione di snervamento acciaio	$S235 \text{ J0 } f_y = 235 \text{ Mpa}$

#### 16.4.4 Verifica a flessione

Coeff. Parz. di sicurezza per la resistenza	$\gamma_{M0}=1.05$
Coeff STR carichi accidentali	$\gamma_Q=1.5$ (sfavorevoli)
Momento sollecitante massimo dovuto a S2	$M_{sd} = \gamma_Q * S2 * L_{palo} / 2 = 5.427 \text{ kNm}$
Parametro sezione trasversale	$D/t = 38$
Parametro resistenza classe sezione trasversale	$\varepsilon = \left(\frac{235}{f_{yk}}\right)^{1/2} = 1$
Classe sezione trasversale	$= I \text{ (} D/t \leq 50 * \varepsilon^2 = 50 \text{)}$
Modulo di resistenza plastico	$W_{pl} = \frac{D^3 - (D-2t)^3}{6} = 87637 \text{ mm}^3$
Momento resistente di progetto	$M_{rd} = \frac{W_{pl} * f_y}{\gamma_{M0}} = 19.614 \text{ kNm}$

#### VERIFICATO

### 16.5 VERIFICHE GEOTECNICHE

Per quanto riguarda il plinto di fondazione sono state effettuate le seguenti verifiche:

- verifica a ribaltamento (EQU)
- verifica a scorrimento (GEO)
- verifica di capacità portante del terreno (GEO)

Nelle verifiche strutturali le azioni sono state moltiplicate per i coefficienti parziali di tipo STR.

Per la verifica a ribaltamento (Stato Limite di Equilibrio come corpo rigido), il momento ribaltante e quello stabilizzante sono stati calcolati sulla base dei carichi agenti moltiplicati per i coefficienti parziali di tipo EQU. Si calcolano il momento ribaltante,  $M_R$ , dovuto all'azione del vento, ed il momento stabilizzante,  $M_S$ , dovuto

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	38	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



ai pesi propri, rispetto allo spigolo esterno della base del plinto di fondazione. Affinchè la verifica sia soddisfatta, deve essere:  $M_S/M_R \geq 1$

Le verifiche a scorrimento e di capacità portante (verifiche di tipo Geotecnico) sono state condotte secondo l'Approccio 2 (A1+M1+R3). A vantaggio di sicurezza nelle verifiche a carico limite, si è considerato che la profondità del piano di posa D sia pari a zero.

#### 16.5.1 Verifica a ribaltamento plinto 1 (80x80x80)

La verifica a ribaltamento viene quindi effettuata secondo l'unico approccio: EQU. Si calcolano il momento ribaltante,  $M_R$ , dovuto all'azione del vento, ed il momento stabilizzante,  $M_S$ , dovuto ai pesi propri, rispetto allo spigolo esterno della base del plinto di fondazione. Affinchè la verifica sia soddisfatta, deve essere:  $M_S/M_R \geq 1$   
Si riportano di seguito i calcoli effettuati:

Coefficiente EQU carichi permanenti  $\gamma_G = 0.90$  (favorevoli)

Coefficiente EQU carichi accidentali  $\gamma_Q = 1.50$  (sfavorevoli)

- Momento massimo alla base del palo dovuto al vento:  $M_{sd} = \gamma_Q * S1 * L_{palo} / 2 = 2.34 \text{ kNm}$
- Taglio massimo alla base del palo dovuto al vento:  $T_{sd} = \gamma_Q * S1 = 0.78 \text{ kN}$
- Peso del palo comprensivo di corpo illuminante fattorizzato:  
 $N_p = \gamma_G * (P_{palo} + P_a) = 0.9 * 1.16 = 0.729 \text{ kN}$
- Peso del plinto fattorizzato  $P_p = \gamma_G * P_{plinto} = 8.3 \text{ kN}$

Momento stabilizzante:  $M_s = (N_p + P_p) * b / 2 = 3.61 \text{ kNm}$

Momento ribaltante:  $M_r = M_{sd} + T_{sd} * h = 2.964 \text{ kNm}$

**VERIFICATO**

#### 16.5.2 Verifica a capacità portante e allo scorrimento plinto 1

Tipo Approccio: Approccio 2 - comb. A1+M1+R3

Coefficienti parziali per parametri geotecnici (M1, M2):

$\gamma$ Tangente dell'angolo di attrito interno: 1.0000; 1.2500

$\gamma$  Coesione efficace: 1.0000; 1.2500

$\gamma$  Coesione non drenata ( $\phi=0$ ): 1.0000; 1.4000

$\gamma$ Peso dell'unità di volume: 1.0000; 1.0000

Coefficienti parziali per verifiche (R1, R2, R3):

$\gamma_R$  Verifica SLU capacità portante: 1.0000; 1.8000; 2.3000

$\gamma_R$  Verifica SLU scorrimento: 1.0000; 1.1000; 1.1000

$\gamma_R$  Verifica SLU ribaltamento: 1.0000; 1.0000; 1.0000

Coefficiente per carichi permanenti in combinazioni SLU non sismiche (A1, A2):

$\gamma_{Gsfav}$  Coeff. per carichi permanenti con effetto sfavorevole: 1.3000; 1.0000

$\gamma_{Gfav}$  Coeff. per carichi permanenti con effetto favorevole: 1.0000; 1.0000

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	39	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Considera la sismicità: Si

Tipo di costruzione (Art. 2.4.1. NTC 2018): Tipo 2 (Vita nominale di progetto  $\geq 50$  anni)

Classe d'uso (Art. 2.4.2.): Classe III

Parametri di pericolosità sismica			
	ag (g/10)	F0 (adim)	TC*(sec)
SLO	0.3106	2.4265	0.2669
SLD	0.3767	2.4671	0.3240
SLV	0.7938	2.6787	0.5350
SLC	0.9900	2.7649	0.5560

Categoria di sottosuolo: A

Categoria topografica: T1; Rapporto h/H altezza pendio: 1.00; Coeff. amplif. topografica St: 1.00

Parametri spettri orizzontali e Fv					
	S	TB	TC	TD	Fv
SLO	1.0000	0.0890	0.2670	1.7240	0.5770
SLD	1.0000	0.1080	0.3240	1.7510	0.6460
SLV	1.0000	0.1780	0.5350	1.9180	1.0190
SLC	1.0000	0.1850	0.5560	1.9960	1.1740

Coefficienti sismici fondazioni				
	kh	<th>amax (m/sec<sup>2</sup>)</th> <th><math>\beta</math></th>	amax (m/sec <sup>2</sup> )	$\beta$
SLO	0.006212	0.003106	0.304606	0.200000
SLD	0.007535	0.003767	0.369460	0.200000
SLV	0.015876	0.007938	0.778437	0.200000
SLC	0.026730	0.013365	0.970850	0.270000

Fattori di correzione sismica del carico limite (comb. SLV):  $Z_c=(1-0.32*kh)= 0.9949$ ;  $Z_q=Z\gamma=(1-kh/\tan(\Phi))^{0.35}=0.9861$ ;

Metodo di calcolo del carico limite (o portanza) verticale: Brinch-Hansen

Angolo d'attrito interno del terreno (gradi)  $\Phi$ : 35.0000; Angolo d'attrito tra terreno e cls (gradi)  $\delta$ : 20.0000;

Peso specifico del terreno (N/m<sup>3</sup>)  $\gamma$ : 21000.00; Peso specifico del terreno saturo (N/m<sup>3</sup>)  $\gamma_{sat}$ : 21000.00;

Coesione efficace (N/mm<sup>2</sup>) c': 0.3000; Coesione non drenata (N/mm<sup>2</sup>) cu: 0.0000

Aderenza terreno-fondazione (N/mm<sup>2</sup>) ca: 0.0000

Profondità della base superiore plinto dal piano di campagna (cm): 0.00

Sovraccarico sul terreno laterale (già combinato) (N/m<sup>2</sup>): 0.00

Sovraccarico sul plinto (permanente non combinato) (N/m<sup>2</sup>): 0.00

Non considerare il terreno soprastante il plinto: Si

Inclinazione pendio direz. X (gradi): 0.00000; Inclinazione pendio direz. Y (gradi): 0.00000

Inclinazione piano di fondazione direz. X (gradi): 0.00000; Inclinazione piano di fondazione direz. Y (gradi): 0.00000

Riduci le dimensioni B ed L della base per l'eccentricità: Si

Inserisci la tensione ammissibile del terreno manualmente: No

Considera la fondazione nastriforme se L/B (event. ridotte) è maggiore di: 2.00

Considera i coefficienti s, nella formula del carico limite, anche con carichi inclinati.: Si

Altezza: Hpli = 80.00 cm

Spessore e sporgenza sottoplinto (cm) sp= 0.00,

Peso e volume (senza sottoplinto): P = 9216.00 N V = 0.51 mc

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	40	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



SOLLECITAZIONI SLU					
comb.	N (KN)	Mx (KNm)	Tx (KN)	My (KNm)	Ty (KN)
1	1.05	2.34	0.00	0.00	0.78

### 16.5.3 Verifica carico limite verticale in condizione drenata

(Brinch-Hansen) (comb. 1 SLU A1+M1+R3)

Dimensioni adottate (cm): B=80.00; L=80.00; D=80.00; eccB=22.74; eccL=0.00; B'=34.52; L'=80.00;

Carichi (KN, KN·cm): N=13.03; MB=0.00; ML=296.40; HB=0.78; HL=0.00

Essendo  $L/B > 2$  e  $\phi_{attr} > 34^\circ$ , si assume  $\phi_{attr} = 1.5 \cdot \phi_{attr} - 17^\circ$  (condizione di deformazione piana)

Parametri geotecnici adottati: angolo di attrito=35.50000°; coesione eff.=0.30000 N/mm<sup>2</sup>; peso spec. terreno=21.00 KN/m<sup>3</sup>

Parametri intermedi: Sovraccarico sul piano di posa  $q=0.01680$  N/mm<sup>2</sup>; V=13.03 KN; H=0.78 KN; incl. carico=3.42475°;

angolo forza orizz. direz. L  $\alpha_L=90.00000^\circ$ ; mB=1.70; mL=1.30; m=1.70; k=1.00;

Fattori:

$N_c=48.29$ ;  $N_q=35.44$ ;  $N_\gamma=51.99$ ;

$s_c=1.33$ ;  $d_c=1.26$ ;  $i_c=0.90$ ;  $g_c=1.00$ ;  $b_c=1.00$ ;

$s_q=1.16$ ;  $d_q=1.25$ ;  $i_q=0.90$ ;  $g_q=1.00$ ;  $b_q=1.00$ ;

$s_\gamma=1.16$ ;  $d_\gamma=1.00$ ;  $i_\gamma=0.85$ ;  $g_\gamma=1.00$ ;  $b_\gamma=1.00$ ;

Pressione limite:  $q_{lim}=22.64569$  N/mm<sup>2</sup> (22645.69 KN/m<sup>2</sup>);

Carico Limite:  $Q_{lim}=q_{lim} \cdot B' \cdot L'=6253.52$  KN

Verifica del carico limite:  $Q_{lim}/\gamma_R=6253.52/2.3000=2718.92 > N=13.03$  KN =>

**VERIFICA POSITIVA**

### 16.5.4 Verifica allo scorrimento S.L.U.

(comb. 1 SLU A1+M1+R3; N<sub>tot</sub>=13.03 KN, A<sub>eff</sub>=1781.83 cm<sup>2</sup>, H=0.78 KN):

Coeff. di sicurezza:  $K_s = (V \cdot \tan(\delta) + c_a \cdot A_{eff}) / H = 4.74 / 0.78 = 4.79 > 1.10$  => **VERIFICA POSITIVA**

### 16.5.5 Verifica a ribaltamento plinto 2 (100x100x100)

La verifica a ribaltamento viene quindi effettuata secondo l'unico approccio: EQU. Si calcolano il momento ribaltante, M<sub>R</sub>, dovuto all'azione del vento, ed il momento stabilizzante, M<sub>S</sub>, dovuto ai pesi propri, rispetto allo spigolo esterno della base del plinto di fondazione. Affinchè la verifica sia soddisfatta, deve essere:  $M_S/M_R \geq 1$  Si riportano di seguito i calcoli effettuati:

Coefficiente EQU carichi permanenti  $\gamma_G = 0.90$  (favorevoli)

Coefficiente EQU carichi accidentali  $\gamma_Q = 1.50$  (sfavorevoli)

- Momento massimo alla base del palo dovuto al vento:  $M_{sd} = \gamma_Q \cdot S_2 \cdot L_{palo} / 2 = 5.427$  kNm

- Taglio massimo alla base del palo dovuto al vento:  $T_{sd} = \gamma_Q \cdot S_2 = 1.206$  kN

- Peso del palo comprensivo di corpo illuminante fattorizzato:

$N_p = \gamma_G \cdot (P_{palo} + P_a) = 1.16 \cdot 0.9 = 1.044$  kN

- Peso del plinto fattorizzato:  $P_p = \gamma_G \cdot P_{plinto2} = 16.2$  kN

Momento stabilizzante:  $M_s = (N_p + P_p) \cdot b / 2 = 8.622$  kNm

Momento ribaltante:  $M_r = M_{sd} + T_{sd} \cdot h = 6.633$  kNm

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	41	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



## VERIFICATO

### 16.5.6 Verifica a capacità portante e allo scorrimento plinto 2

Tipo Approccio: Approccio 2 - comb. A1+M1+R3

Coefficienti parziali per parametri geotecnici (M1, M2):

$\gamma$ Tangente dell'angolo di attrito interno: 1.0000; 1.2500

$\gamma$  Coesione efficace: 1.0000; 1.2500

$\gamma$  Coesione non drenata ( $\phi=0$ ): 1.0000; 1.4000

$\gamma$ Peso dell'unità di volume: 1.0000; 1.0000

Coefficienti parziali per verifiche (R1, R2, R3):

$\gamma_R$  Verifica SLU capacità portante: 1.0000; 1.8000; 2.3000

$\gamma_R$  Verifica SLU scorrimento: 1.0000; 1.1000; 1.1000

$\gamma_R$  Verifica SLU ribaltamento: 1.0000; 1.0000; 1.0000

Coefficiente per carichi permanenti in combinazioni SLU non sismiche (A1, A2):

$\gamma_{Gsfav}$  Coeff. per carichi permanenti con effetto sfavorevole: 1.3000; 1.0000

$\gamma_{Gfav}$  Coeff. per carichi permanenti con effetto favorevole: 1.0000; 1.0000

Considera la sismicità: Si

Tipo di costruzione (Art. 2.4.1. NTC 2018): Tipo 2 (Vita nominale di progetto  $\geq 50$  anni)

Classe d'uso (Art. 2.4.2.): Classe III

Parametri di pericolosità sismica			
	$a_g$ (g/10)	$F_0$ (adim)	TC*(sec)
SLO	0.3106	2.4265	0.2669
SLD	0.3767	2.4671	0.3240
SLV	0.7938	2.6787	0.5350
SLC	0.9900	2.7649	0.5560

Categoria di sottosuolo: A

Categoria topografica: T1; Rapporto h/H altezza pendio: 1.00; Coeff. amplif. topografica St: 1.00

Parametri spettri orizzontali e $F_v$					
	S	TB	TC	TD	$F_v$
SLO	1.0000	0.0890	0.2670	1.7240	0.5770
SLD	1.0000	0.1080	0.3240	1.7510	0.6460
SLV	1.0000	0.1780	0.5350	1.9180	1.0190
SLC	1.0000	0.1850	0.5560	1.9960	1.1740

Coefficienti sismici fondazioni				
	$k_h$	$k_y$	$a_{max}$ (m/sec <sup>2</sup> )	$\beta$
SLO	0.006212	0.003106	0.304606	0.200000
SLD	0.007535	0.003767	0.369460	0.200000
SLV	0.015876	0.007938	0.778437	0.200000
SLC	0.026730	0.013365	0.970850	0.270000

Fattori di correzione sismica del carico limite (comb. SLV):  $Z_c=(1-0.32*k_h)= 0.9949$ ;  $Z_q=Z_\gamma=(1-k_h/\tan(\phi))^{0.35}= 0.9861$ ;

Metodo di calcolo del carico limite (o portanza) verticale: Brinch-Hansen

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	42	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Angolo d'attrito interno del terreno (gradi)  $\Phi$ : 35.0000;  
 Angolo d'attrito tra terreno e cls (gradi)  $\delta$ : 20.0000;  
 Peso specifico del terreno (N/m<sup>3</sup>)  $\gamma$ : 21000.00;  
 Peso specifico del terreno saturo (N/m<sup>3</sup>)  $\gamma_{sat}$ : 21000.00;  
 Coesione efficace (N/mm<sup>2</sup>)  $c'$ : 0.3000;  
 Coesione non drenata (N/mm<sup>2</sup>)  $c_u$ : 0.0000  
 Aderenza terreno-fondazione (N/mm<sup>2</sup>)  $c_a$ : 0.0000  
 Profondità della base superiore plinto dal piano di campagna (cm): 0.00  
 Sovraccarico sul terreno laterale (già combinato) (N/m<sup>2</sup>): 0.00  
 Sovraccarico sul plinto (permanente non combinato) (N/m<sup>2</sup>): 0.00  
 Non considerare il terreno soprastante il plinto: Si  
 Inclinazione pendio direz. X (gradi): 0.00000;  
 Inclinazione pendio direz. Y (gradi): 0.00000  
 Inclinazione piano di fondazione direz. X (gradi): 0.00000;  
 Inclinazione piano di fondazione direz. Y (gradi): 0.00000  
 Riduci le dimensioni B ed L della base per l'eccentricità: Si  
 Inserisci la tensione ammissibile del terreno manualmente: No  
 Considera la fondazione nastriforme se L/B (event. ridotte) è maggiore di: 2.00  
 Considera i coefficienti s, nella formula del carico limite, anche con carichi inclinati.: Si  
 Altezza:  $H_{pli} = 100.00$  cm  
 Spessore e sporgenza sottoplinto (cm)  $sp = 0.00$ ,  $st = 8.00$   
 Peso e volume (senza sottoplinto):  $P = 18000.00$  N  $V = 1.00$  mc

SOLLECITAZIONI SLU					
comb.	N (KN)	Mx (KNm)	Tx (KN)	My (KNm)	Ty (KN)
1	1.51	5.43	0.00	0.00	1.21

#### 16.5.7 Verifica carico limite verticale in condizione drenata

(Brinch-Hansen) (comb. 1 SLU A1+M1+R3)

Dimensioni adottate (cm): B=100.00; L=100.00; D=100.00; eccB=26.63; eccL=0.00; B'=46.74; L'=100.00;

Carichi (KN, KN·cm): N=24.91; MB=0.00; ML=663.30; HB=1.21; HL=0.00

Essendo  $L/B > 2$  e  $\phi_{attr} > 34^\circ$ , si assume  $\phi_{attr} = 1.5 \cdot \phi_{attr} - 17^\circ$  (condizione di deformazione piana)

Parametri geotecnici adottati: angolo di attrito=35.50000°; coesione eff.=0.30000 N/mm<sup>2</sup>; peso spec. terreno=21.00KN/m<sup>3</sup>

Parametri intermedi: Sovraccarico sul piano di posa  $q = 0.02100$  N/mm<sup>2</sup>; V=24.91 KN; H=1.21 KN; incl. carico=2.77199°;

angolo forza orizz. direz. L  $\alpha_L = 90.00000^\circ$ ;  $m_B = 1.68$ ;  $m_L = 1.32$ ;  $m = 1.68$ ;  $k = 1.00$ ;

Fattori:

$N_c = 48.29$ ;  $N_q = 35.44$ ;  $N_\gamma = 51.99$ ;

$s_c = 1.35$ ;  $d_c = 1.26$ ;  $i_c = 0.92$ ;  $g_c = 1.00$ ;  $b_c = 1.00$ ;

$s_q = 1.18$ ;  $d_q = 1.25$ ;  $i_q = 0.92$ ;  $g_q = 1.00$ ;  $b_q = 1.00$ ;

$s_\gamma = 1.18$ ;  $d_\gamma = 1.00$ ;  $i_\gamma = 0.88$ ;  $g_\gamma = 1.00$ ;  $b_\gamma = 1.00$ ;

Pressione limite:  $q_{lim} = 23.88685$  N/mm<sup>2</sup> (23886.85 KN/m<sup>2</sup>);

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	43	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Carico Limite:  $Q_{lim} = q_{lim} \cdot B' \cdot L' = 11164.71 \text{ KN}$

Verifica del carico limite:  $Q_{lim} / \gamma_R = 11164.71 / 2.3000 = 4854.22 > N = 24.91 \text{ KN} \Rightarrow$

**VERIFICA POSITIVA**

16.5.8 Verifica allo scorrimento S.L.U.

(comb. 1 SLU A1+M1+R3;  $N_{tot} = 24.91 \text{ KN}$ ,  $A_{eff} = 3199.71 \text{ cm}^2$ ,  $H = 1.21 \text{ KN}$ ):

Coeff. di sicurezza:  $K_s = (V \cdot \tan(\delta) + c_a \cdot A_{eff}) / H = 9.07 / 1.21 = 5.89 > 1.10 \Rightarrow$  **VERIFICA POSITIVA**

## 17 SOFTWARE UTILIZZATI – TIPO DI ELABORATORE

### 17.1 Premessa

Le analisi e le verifiche sono state condotte con il metodo degli stati limite (SLU ed SLE) utilizzando i coefficienti parziali della normativa di cui al DM 14.01.2008 come in dettaglio specificato negli allegati tabulati di calcolo.

L'analisi delle sollecitazioni è stata effettuata in campo elastico lineare, per l'analisi sismica si è effettuata un'analisi dinamica modale.

**SOFTWARE UTILIZZATO:** CDSWin versione 2019 con licenza chiave n° 19595 prodotto dalla:

**S.T.S. s.r.l. Software Tecnico Scientifico S.r.l.**

**Via Tre Torri n°11 – Compl. Tre Torri**

**95030 Sant'Agata li Battiati (CT).**

### 17.2 Codice di calcolo, solutore e affidabilità dei risultati

Come previsto al punto **10.2 delle norme tecniche di cui al D.M. 17.01.2018** l'affidabilità del codice utilizzato è stata verificata sia effettuando il raffronto tra casi prova di cui si conoscono i risultati esatti sia esaminando le indicazioni, la documentazione ed i test forniti dal produttore stesso. Si allega alla presente i test sui casi prova forniti dalla S.T.S. s.r.l. a riprova dell'affidabilità dei risultati ottenuti. La S.T.S. s.r.l. a riprova dell'affidabilità dei risultati ottenuti fornisce direttamente on-line i test sui casi prova (<http://www.stsweb.it/STSWeb/ITA/homepage.htm>)

Il software è inoltre dotato di filtri e controlli di autodiagnostica che agiscono a vari livelli sia della definizione del modello che del calcolo vero e proprio.

I controlli vengono visualizzati, sotto forma di tabulati, di videate a colori o finestre di messaggi.

In particolare il software è dotato dei seguenti filtri e controlli:

- Filtri per la congruenza geometrica del modello di calcolo generato
- Controlli a priori sulla presenza di elementi non connessi, interferenze, mesh non congruenti o non adeguate.
- Filtri sulla precisione numerica ottenuta, controlli su eventuali mal condizionamenti delle matrici, verifica dell'indice di condizionamento.
- Controlli sulle verifiche sezionali e sui limiti dimensionali per i vari elementi strutturali in funzione della normativa utilizzata.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	44	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.





PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



- Controlli e verifiche sugli esecutivi prodotti.

### 17.3 Valutazione dei risultati e giudizio motivato sulla loro accettabilità

Il software utilizzato permette di modellare analiticamente il comportamento fisico della struttura utilizzando la libreria disponibile di elementi finiti.

Le funzioni di visualizzazione ed interrogazione sul modello permettono di controllare sia la coerenza geometrica che le azioni applicate rispetto alla realtà fisica.

Inoltre la visualizzazione ed interrogazione dei risultati ottenuti dall'analisi quali sollecitazioni, tensioni, deformazioni, spostamenti, reazioni vincolari hanno permesso un immediato controllo con i risultati ottenuti mediante schemi semplificati di cui è nota la soluzione in forma chiusa nell'ambito della Scienza delle Costruzioni.

Si è inoltre controllato che le reazioni vincolari diano valori in equilibrio con i carichi applicati, in particolare per i valori dei taglianti di base delle azioni sismiche si è provveduto a confrontarli con valori ottenuti da modelli SDOF semplificati.

Le sollecitazioni ottenute sulle travi per i carichi verticali direttamente agenti sono stati confrontati con semplici schemi a trave continua.

Per gli elementi inflessi di tipo bidimensionale si è provveduto a confrontare i valori ottenuti dall'analisi FEM con i valori di momento flettente ottenuti con gli schemi semplificati della Tecnica delle Costruzioni.

Si è inoltre verificato che tutte le funzioni di controllo ed autodiagnostica del software abbiano dato esito positivo.

---

---

## 18 PRESTAZIONI ATTESE AL COLLAUDO

La struttura a collaudo dovrà essere conforme alle tolleranze dimensionali prescritte nella presente relazione, inoltre relativamente alle prestazioni attese esse dovranno essere quelle di cui al § 9 del D.M. 17.01.2018.

Ai fini della verifica delle prestazioni il collaudatore farà riferimento ai valori di tensioni, deformazioni e spostamenti desumibili dall'allegato fascicolo dei calcoli statici per il valore delle azioni pari a quelle di esercizio.

---

---

## 19 ACCIAIO PER CARPENTERIA METALLICA

### 19.1 Generalità

Per la realizzazione di strutture metalliche e di strutture composte si dovranno utilizzare, secondo quanto riportato al "paragrafo 11.3.4 Acciai per strutture metalliche e per strutture composte" del DM 17/01/2018, acciai conformi alle norme armonizzate della serie UNI EN 10025 (per i laminati), UNI EN 10210 (per i tubi senza saldatura) e UNI EN 10219-1 (per i tubi saldati), recanti la Marcatura CE, cui si applica il sistema di attestazione della conformità 2+.

Per gli acciai di cui alle norme armonizzate UNI EN 10025, UNI EN 10210 ed UNI EN 10219-1, in assenza di specifici studi statistici di documentata affidabilità, ed in favore di sicurezza, per i valori delle tensioni caratteristiche di snervamento  $f_{yk}$  e di rottura  $f_{tk}$  da utilizzare nei calcoli si assumono i valori nominali  $f_y = R_{eH}$  e  $f_t = R_m$  riportati nelle relative norme di prodotto.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	45	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

Gli elementi da porsi in opera dovranno rispettare le modalità di qualificazione e di controllo della produzione previste dalla normativa vigente e riportata in seguito.

In sede di progettazione, per gli acciai di cui alle norme europee EN 10025, EN 10210 ed EN 10219-1, si possono assumere nei calcoli i valori nominali delle tensioni caratteristiche di snervamento  $f_{yk}$  e di rottura  $f_{tk}$  riportati nelle tabelle seguenti.

Si utilizzeranno in particolare acciai di tipo S 275 JR per i vari elementi costituenti la struttura da realizzare come indicato nella tavola grafica.

**Tabella 11.3.IX – Laminati a caldo con profili a sezione aperta**

Norme e qualità degli acciai	Spessore nominale dell'elemento			
	$t \leq 40$ mm		$40$ mm $< t \leq 80$ mm	
	$f_{yk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$f_{tk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$f_{yk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$f_{tk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]
UNI EN 10025-2				
S 235	235	360	215	360
S 275	275	430	255	410
S 355	355	510	335	470
S 450	440	550	420	550
UNI EN 10025-3				
S 275 N/NL	275	390	255	370
S 355 N/NL	355	490	335	470
S 420 N/NL	420	520	390	520
S 460 N/NL	460	540	430	540
UNI EN 10025-4				
S 275 M/ML	275	370	255	360
S 355 M/ML	355	470	335	450
S 420 M/ML	420	520	390	500
S 460 M/ML	460	540	430	530
UNI EN 10025-5				
S 235 W	235	360	215	340
S 355 W	355	510	335	490

**Tabella 11.3.X - Laminati a caldo con profili a sezione cava**

Norme e qualità degli acciai	Spessore nominale dell'elemento			
	$t \leq 40$ mm		$40$ mm $< t \leq 80$ mm	
	$f_{yk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$f_{tk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$f_{yk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]	$f_{tk}$ [N/mm <sup>2</sup> ]
UNI EN 10210-1				
S 235 H	235	360	215	340
S 275 H	275	430	255	410
S 355 H	355	510	335	490
S 275 NH/NLH	275	390	255	370
S 355 NH/NLH	355	490	335	470
S 420 NH/NLH	420	540	390	520
S 460 NH/NLH	460	560	430	550
UNI EN 10219-1				
S 235 H	235	360		
S 275 H	275	430		
S 355 H	355	510		
S 275 NH/NLH	275	370		
S 355 NH/NLH	355	470		
S 275 MH/MLH	275	360		
S 355 MH/MLH	355	470		
S 420 MH/MLH	420	500		
S460 MH/MLH	460	530		

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	46	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



Nei calcoli statici che si andranno ad effettuare si assumono convenzionalmente i seguenti valori nominali delle proprietà del materiale:

- modulo elastico  $E = 210000N / mm^2$
- modulo di elasticità trasversale  $G = E / [2(1 + \nu)]$
- coefficiente di Poisson  $\nu = 0.3$
- coefficiente di espansione termica lineare (per T fino a 100°C)  $\alpha = 12 \cdot 10^{-6}$  per °C<sup>-1</sup>
- densità  $\rho = 7850 kg / m^3$

Gli elementi secondari saranno realizzati con profili a freddo, secondo le Norme UNI EN 10326:2004 “Nastri e lamiere di acciaio per impieghi strutturali rivestiti per immersione a caldo in continuo - Condizioni tecniche di fornitura”, si ordineranno della qualità S350GD e quindi dalla tabella seguente si ottiene la caratteristica meccanica del materiale.

Rispettivamente  $f_{yk} = 350 N/mm^2$ .


Table 1 — Steel grades and mechanical properties (longitudinal test pieces)

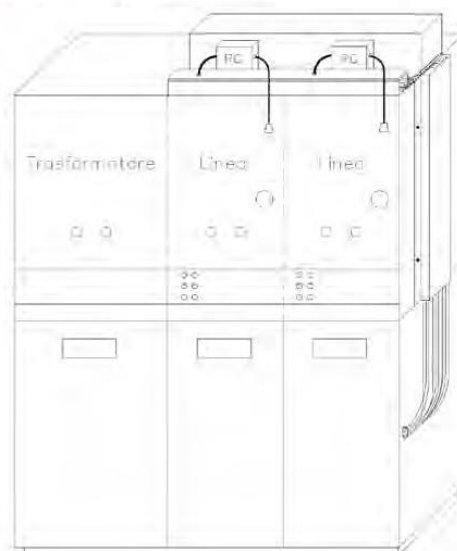
Designation		Symbols for the types of hot-dip coating	Chemical composition % by mass max.					Mechanical properties		
Steel grade	Steel number		C	Si	Mn	P	S	0,2 %-proof strength $R_{p0,2}^a$	Tensile strength $R_m^b$	Elongation $A_{80}^c$
Steel name	Steel number						MPa * min.	MPa * min.	% min.	
S220GD	1.0241	+Z,+ZF,+ZA,+AZ	0,20	0,60	1,70	0,10	0,045	220	300	20
S250GD	1.0242	+Z,+ZF,+ZA,+AZ,+AS						250	330	19
S280GD	1.0244	+Z,+ZF,+ZA,+AZ,+AS						280	360	18
S320GD	1.0250	+Z,+ZF,+ZA,+AZ,+AS						320	390	17
S350GD	1.0529	+Z,+ZF,+ZA,+AZ,+AS						350	420	16
S550GD	1.0531	+Z,+ZF,+ZA,+AZ						550	560	-

\* 1MPa = 1 N/mm<sup>2</sup>.  
 \* If the yield point is pronounced, the values apply to the upper yield point ( $R_{eH}$ ).  
<sup>b</sup> For all grades except S550GD, a range of 140 MPa can be expected for tensile strength.  
<sup>c</sup> For product thicknesses ≤ 0,70 mm (including coating) the minimum elongation values ( $A_{80}$ ) shall be reduced by 2 units.

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	47	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

## 19.1 QUADRO IN SF6 (LINEA)

 <p>L'ENERGIA CHE TI ASCOLTA. Enel Distribuzione</p>	SPECIFICA TECNICA	
	APPARECCHIATURE PREFABBRICATE 24 kV CON INVOLUCRO METALLICO ISOLATE IN ESAFLORURO DI ZOLFO (SF6) CON INTERRUTTORE	<b>DY 900</b> ed. 1 maggio 2011



Matricola	Tipo Enel	Sigla descrittiva
16 21 05	900/1	2LEi+1T
16 21 06	900/2	3LEi+1T
16 21 07	900/3	3LEi
16 21 08	900/4	4LEi+1T
16 21 09	900/5	4LEi

QUADRO SF6 INT 24 kV 16 kA 900 / X

DY 900

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	48	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

## 19.2 QUADRO IN SF6 (UTENTE)

 L'ENERGIA CHE TI ASCOLTA. Enel Distribuzione	SPECIFICA TECNICA	
	CABINE SECONDARIE APPARECCHIATURE PREFABBRICATE CON INVOLUCRO METALLICO ISOLATE IN SF6 COMPLESSO DI TRASFORMATORI DI MISURA UTENTE MT	<b>DY 808</b> ed.2 maggio 2011

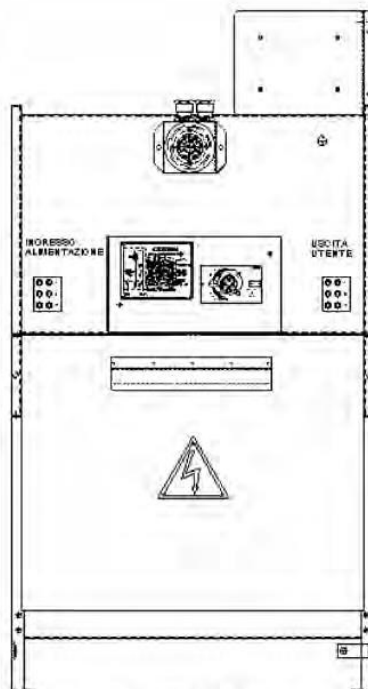


Figura 1: DY 808


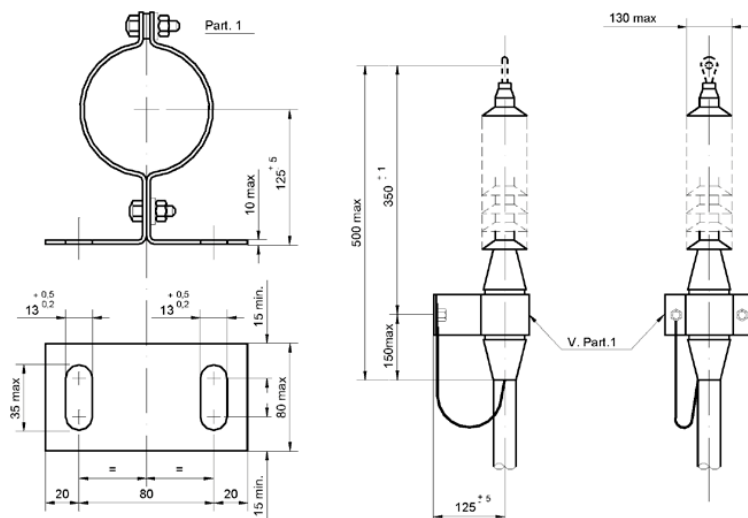
MATRICOLA	TIPO	CARATTERISTICHE TV DMI 031015		CARATTERISTICHE TA DMI 031052		
		MATRICOLA	RAPPORTO (V / V)	MATRICOLA	RAPPORTO (A / A)	Icc (kA)
16 20 32	DY808 / 1	53 50 17	15000 / 100	53 20 58	50 / 5	16
16 20 33	DY808 / 2			53 20 70	400 / 5	
16 20 34	DY808 / 3			53 20 69	630 / 5	
16 20 35	DY808 / 4	53 50 24	20000 / 100	53 20 58	50 / 5	
16 20 36	DY808 / 5			53 20 70	400 / 5	
16 20 37	DY808 / 6			53 20 69	630 / 5	

QUADRO UTENTE SF6 DY808 / X X X X / 5 X X k V

DY 808

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	49	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

### 19.3 TERMINALI UNIPOLARI

	<b>TERMINALI UNIPOLARI PER INTERNO PER CAVI MT A CAMPO RADIALE CON ISOLAMENTO ESTRUSO</b>					27 30 C
						<b>DJ 4456</b>
						Novembre 2006 Ed. V - 2/3
<p>Dimensioni in mm</p> 						
Matricola	273045	273046	273044	273040	273048	273049
Tipo	DJ 4456/1	DJ 4456/2	DJ 4456/3	DJ 4456/6	DJ 4456/4	DJ 4456/5
Caratteristiche del cavo	Tensione nominale di isolamento U <sub>0</sub> /20 (kV)	12/20	12/20	12/20	12/20	12/20
	Sezioni del cavo (mm <sup>2</sup> )	25	50 ÷ 185	35 ÷ 150	70 ÷ 185	240
	Diametri min/max sull'isolante (mm)	17 ÷ 20	19 ÷ 30	16 ÷ 28	19 ÷ 27	29 ÷ 32
	Tipo di schermo	Fili Cu	Fili Cu	Tubo Al	Fili Cu	Fili Cu
Soluzione costruttiva	Retraibile					
Tensione nominale di isolamento verso terra U <sub>0</sub> (kV)	12					
Tensione di prova a frequenza industriale (kV)	50					
Tensione di prova ad impulso (kV <sub>cresta</sub> )	125					
Esempio di descrizione ridotta:						
T E R X I N T R E T R X C A V E S 5 0 ÷ 1 8 5 m m 2						

### 19.4 CAVO MT 20 KV

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	50	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

 <p>Enel L'ENERGIA CHE TI ASCOLTA. Enel Distribuzione</p>	SPECIFICA DI COSTRUZIONE	
	<p><b>Cavi MT tripolari ad elica visibile per posa interrata con conduttori in Al, isolamento a spessore ridotto, schermo in tubo di Al e guaina in PE</b></p> <p>Sigla designazione cavi: <b>ARE4H5EX ARP1H5EX</b></p>	<p><b>DC 4385</b> Rev. 2 del Giugno 2008</p>

PROSPETTO 1 - Caratteristiche dei cavi

1	2	3	4	5	6	7	8
Matricola	Tipo	Isolante	Numero di conduttori per sezione nominale (n° x mm <sup>2</sup> )	Diametro circoscritto Dc max. (mm)	Massa circa (kg/km)	Portata (1) (A)	Corrente termica di corto circuito (2) (kA)
33 22 82	DC 4385/1	XLPE	3 x (1x70)	65	2150	200	9
	DC 4385/3	HPTE					
33 22 84	DC 4385/2	XLPE	3 x (1x185)	78	3550	360	24
	DC 4385/4	HPTE					

1. I valori di portata valgono in regime permanente per il cavo posato singolarmente e direttamente interrato alla profondità di 1,2 m, temperatura dei conduttori non superiore a 90 °C; temperatura del terreno 20 °C e resistività termica del terreno 1 °C m/W (Poiché allo stato attuale non esiste una normativa che recepisce pienamente il cavo in tabella, si consiglia di preferire la posa in tubo, in questo caso i limiti di portata sono circa : 160 A e 288 A).

2. I valori della corrente termica di corto circuito valgono nelle seguenti condizioni: durata del corto circuito 0,5 s, temperatura iniziale dei conduttori pari alla temperatura massima ammissibile in regime permanente (90 °C), temperatura finale dei conduttori 250 °C.

ESEMPIO DI DESCRIZIONE RIDOTTA

CAVO XXXXXXXX 12 / 20 kV 3 x ( 1 x XXX )

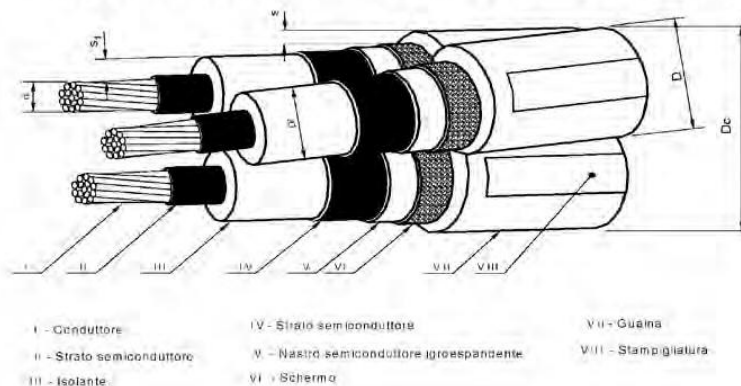


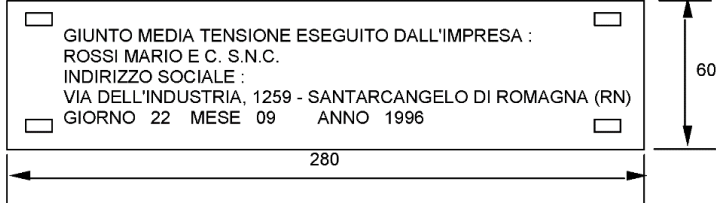


Fig. 1

DC4385

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	51	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

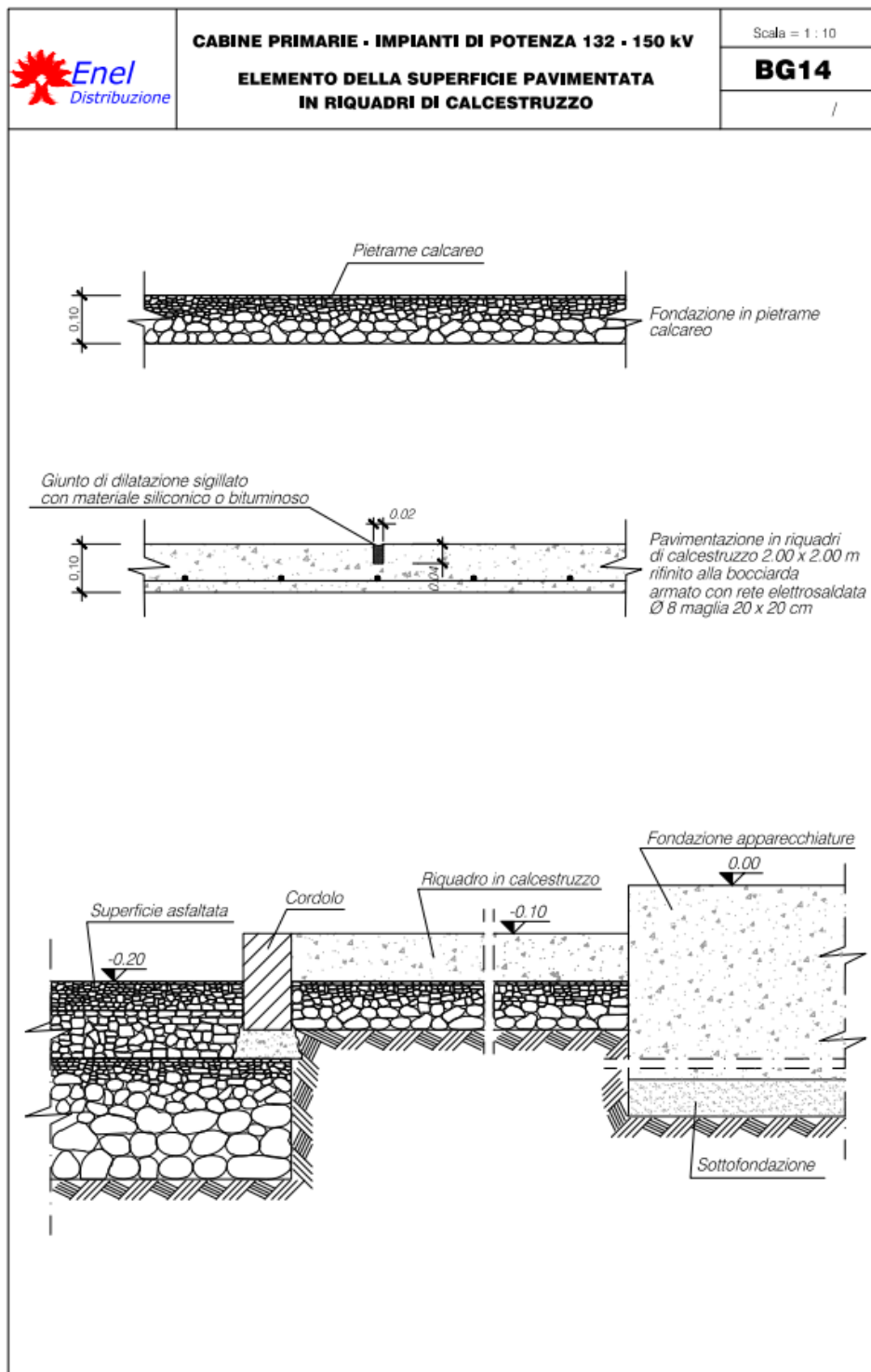
## 19.5 NASTRO MONITORE

	Linee in cavo sotterraneo MT	Tavola	
	MATERIALI SEGNALETICA	<b>M6.1</b>	
		Ed. 1	Giugno 2003
Quote in mm			
			
Fig. A			
			
(Esempio di targa identificatrice esecutore giunto) Materiale : PVC Sp.= 4 mm o Acciaio inox Sp.= 1mm			
Fig. B			
<p style="writing-mode: vertical-rl; transform: rotate(180deg);">DIREZIONE RETE - SUPPORTO INGEGNERIA</p>			
<b>Fig.</b>	<b>Denominazione</b>	<b>Matricola</b>	<b>Tabella</b>
A	Nastro monitore per indicazione della presenza dei cavi elettrici interrati	85 88 33	DS 4285
B	Targa identificatrice esecutore giunto	----	----

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	52	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



## 19.6 PARTICOLARI COSTRUTTIVI OPERE DI CONNESSIONE




07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	53	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



Comune di  
Brindisi

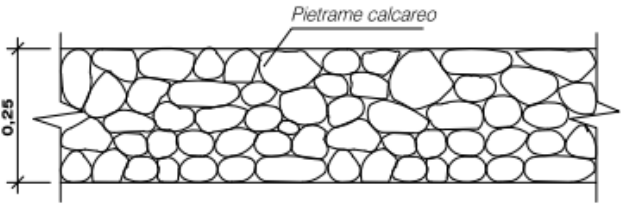
PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



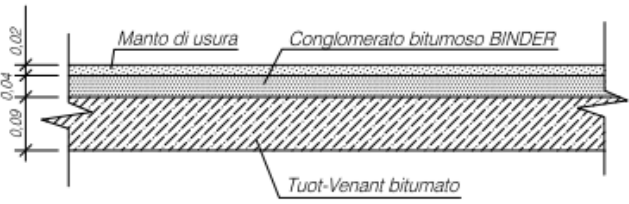
<b>UNIFICAZIONE</b> 	<b>CABINE PRIMARIE - IMPIANTI DI POTENZA 132 - 150 kV</b>	<b>DG706</b>
	<b>ELEMENTO DELLA SUPERFICIE ASFALTATA</b>	Ed. - / 2001

FONDAZIONE IN PIETRAMME CALCAREO



PAVIMENTAZIONE IN CONGLOMERATO BITUMOSO




<b>07.01_R.S.</b>	<b>0</b>	<b>Relazione Strutture</b>	<b>06/2021</b>	<b>54</b>	<b>63</b>
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



Comune di  
Brindisi

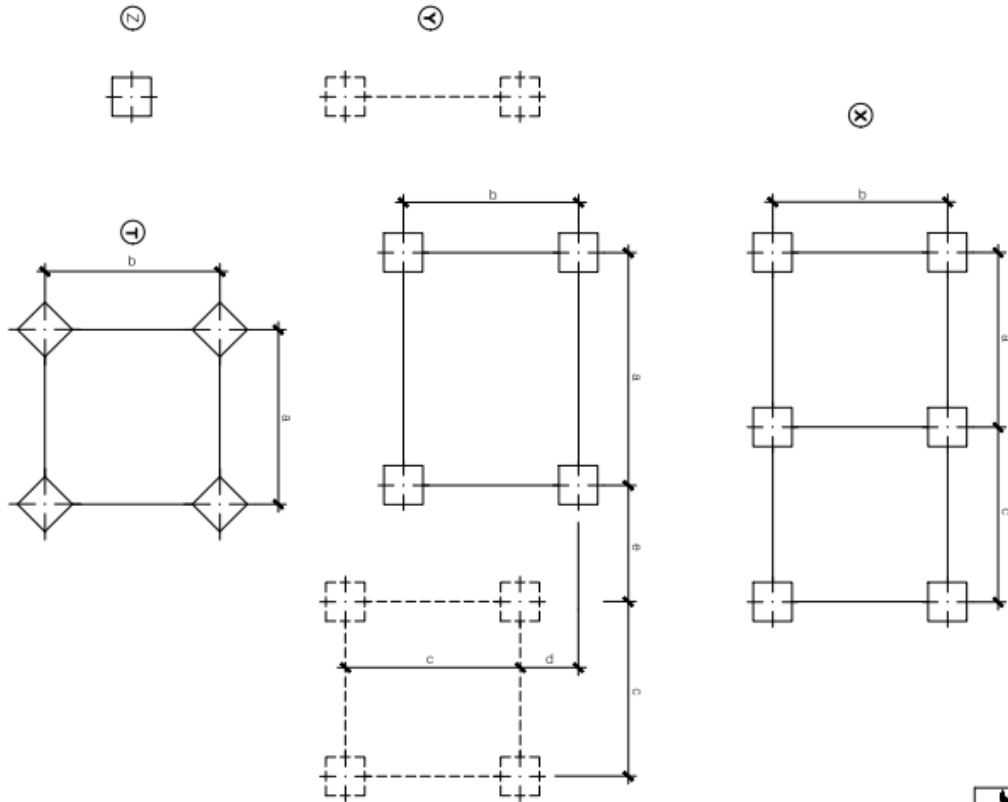
PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA



<b>UNIFICAZIONE</b>  	<b>CABINE PRIMARIE - IMPIANTI DI POTENZA 132 - 150 kV</b>  <b>CORDOLO PER DELIMITAZIONE ZONA PRATO</b>	<b>DG3608</b>  Ed. -				
<div style="display: flex; justify-content: space-around; align-items: center;"> <div data-bbox="438 891 997 1052"> <p style="text-align: center;">min. 1,00</p> </div> <div data-bbox="1093 880 1332 1052"> </div> </div> <div style="text-align: center; margin-top: 20px;"> <table border="1"> <thead> <tr> <th>RI.F.</th> <th>VOLUME m.<sup>3</sup></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>3608</td> <td>0,02</td> </tr> </tbody> </table> </div> <p style="text-align: center; margin-top: 20px;"> <i>- I cordoli dovranno essere in travertino o pietra naturale reperibile in zona, oppure in calcestruzzo prefabbricato. La lunghezza degli elementi sarà di tipo commerciale e comunque non inferiore ad 1m.</i> </p>			RI.F.	VOLUME m. <sup>3</sup>	3608	0,02
RI.F.	VOLUME m. <sup>3</sup>					
3608	0,02					

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	55	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

DIREZIONE DELLA DISTRIBUZIONE - UNITA' TECNICA SISTEMI E COMPONENTI



RF.	DIMENSIONI		DISTANZE PER DIMA		DIMENSIONI m.						TIPI FONDINI	
	TIPO	N.	TIPO	N.	a	b	c	d	e	f	RF.	N.
7082	X	6	A	3	0,50	0,00	1,50	-	-	-	SR102	6
7083	Y	3	A	4	0,50	0,50	0,40	0,30	1,25	-	SR1002 SR1007	8 4
7084	Z	1	B	1	0,40	-	-	-	-	-	SR1003	4
7085	Z	1	B	1	0,40	-	-	-	-	-	SR1004	4
7087	T	1	C	4	0,19	2,540	2,540	-	-	-	SR1005	32
7088	Y	1	A	4	-	0,36	0,21	-	-	-	SR1008	4
7089	W	1	B	3	0,50	2,20	-	-	-	-	SR1008	12
71	Y	1	B	4	0,30	1,009	1,009	0,00	0,00	0,00	HB	16

UNIFICAZIONE  
Enel  
Distribuzione

CABINE PRIMARIE - IMPIANTI DI POTENZA 132 - 150 kV

DIME PER FONDAZIONI

Ed. /

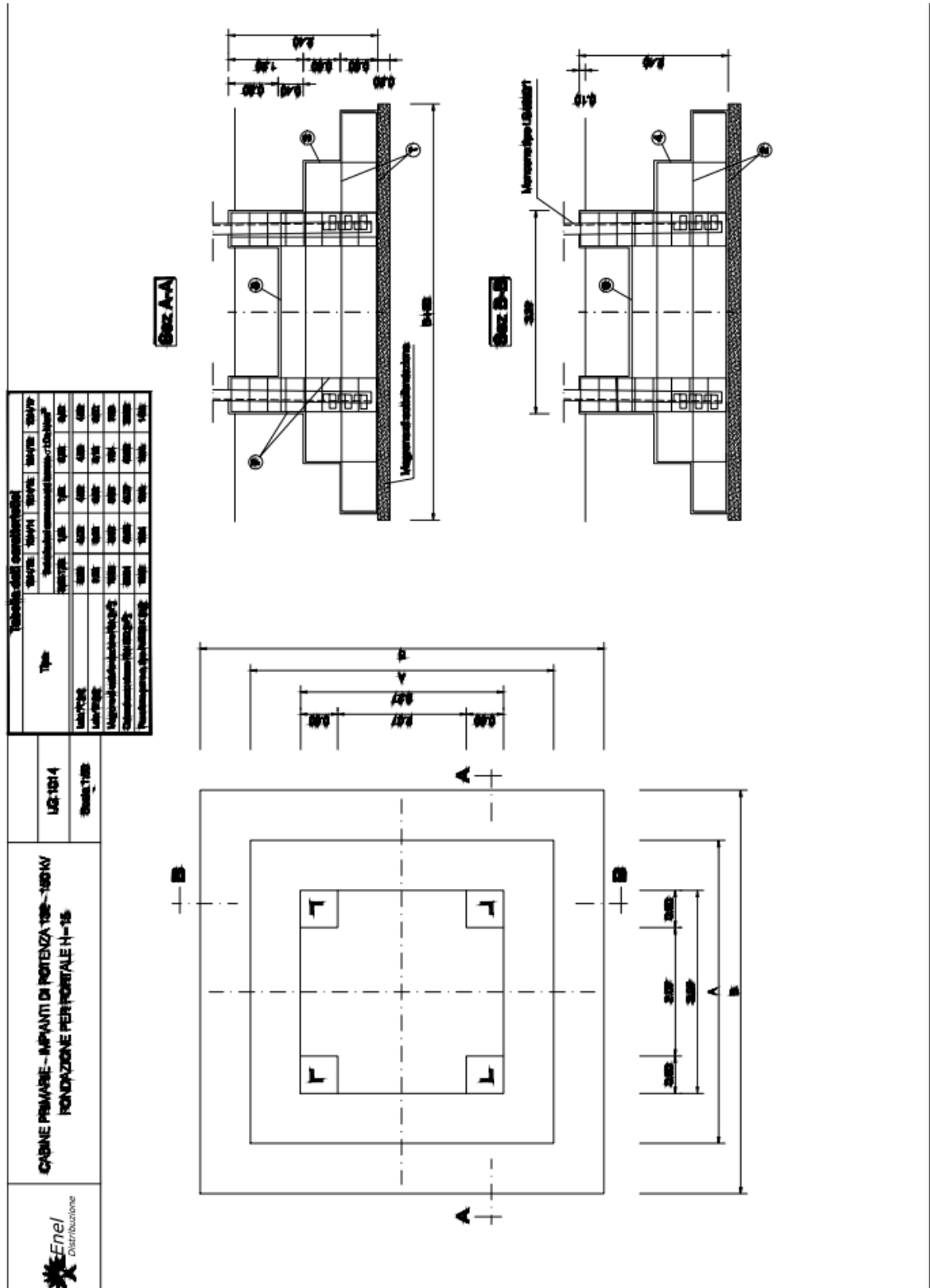
**DG708**

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	56	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

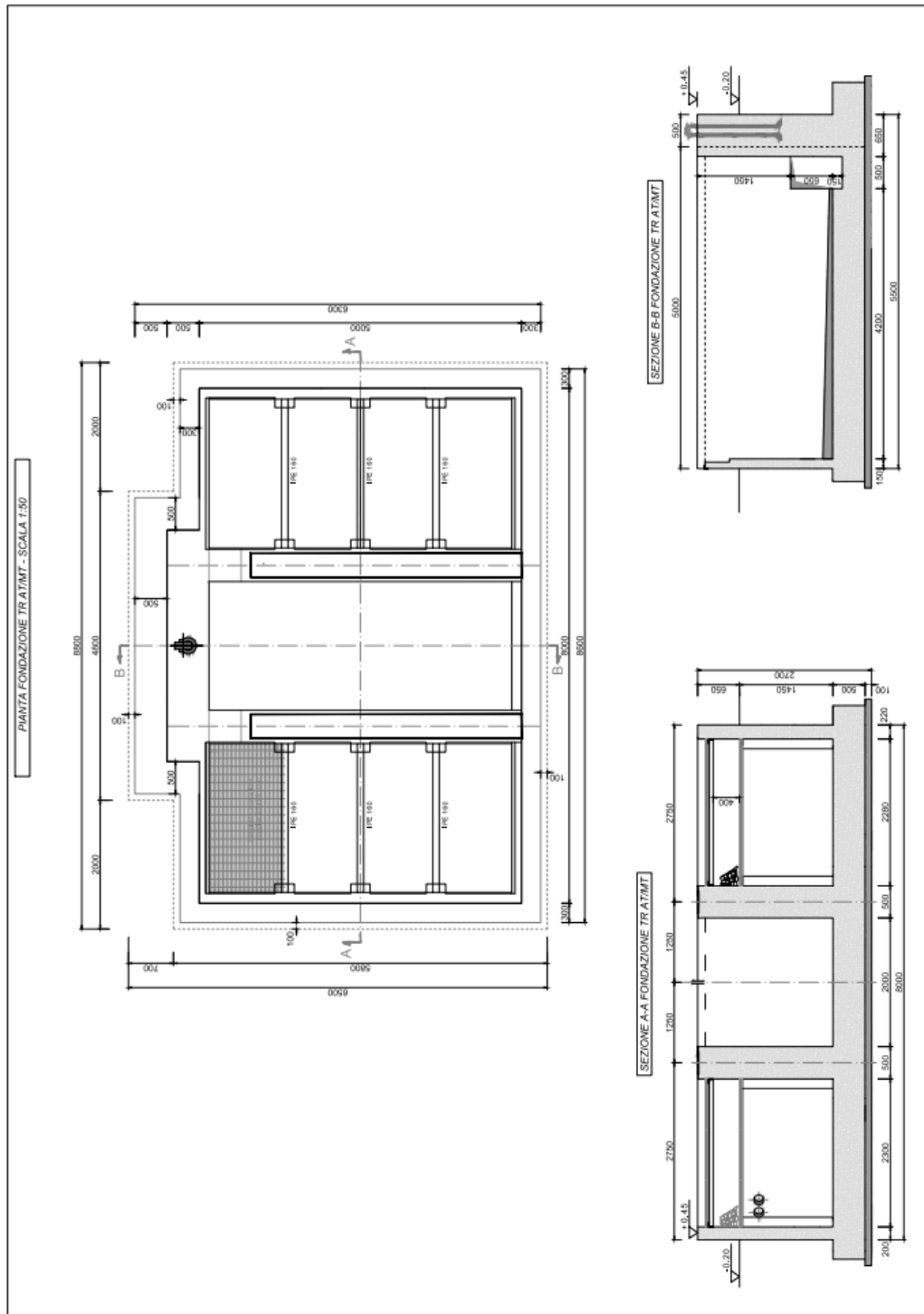


Comune di  
Brindisi

PROGETTO RELATIVO ALLA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DI UN IMPIANTO DI PRODUZIONE DELL'ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA AVENTE POTENZA IN IMMISSIONE PARI A 30,00 MW E POTENZA MODULI PARI A 33,80 MWp CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA - IMPIANTO AEPV24 UBICATO IN AGRO DEL COMUNE DI BRINDISI LOCALITA' MASSERIA MASCAVA




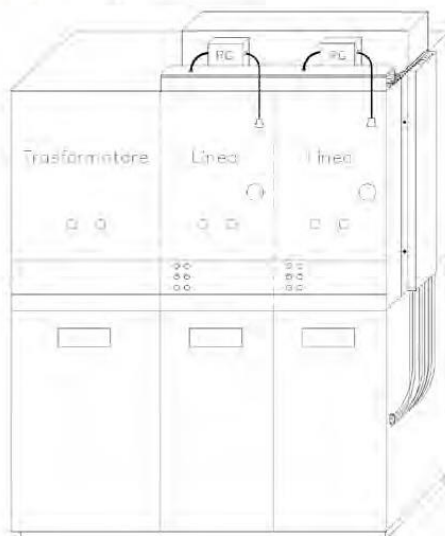
07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	57	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.



07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	58	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

## 20 SOLUZIONI COSTRUTTIVE E LINEE GUIDA E-DISTRIBUZIONE LINEE INTERRATE

 <p>L'ENERGIA CHE TI ASCOLTA. Enel Distribuzione</p>	SPECIFICA TECNICA	
	<p>APPARECCHIATURE PREFABBRICATE 24 kV CON INVOLUCRO METALLICO ISOLATE IN ESAFLORURO DI ZOLFO (SF6) CON INTERRUTTORE</p>	<p><b>DY 900</b> ed. 1 maggio 2011</p>




Matricola	Tipo Enel	Sigla descrittiva
16 21 05	900/1	2LEi+1T
16 21 06	900/2	3LEi+1T
16 21 07	900/3	3LEi
16 21 08	900/4	4LEi+1T
16 21 09	900/5	4LEi

QUADRO SF6 INT 24 kV 16 kA 900 / X

DY 900

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	59	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.

 <p>Enel Distribuzione</p>	SPECIFICA DI COSTRUZIONE	
	<p><b>Cavi MT tripolari ad elica visibile per posa interrata con conduttori in Al, isolamento a spessore ridotto, schermo in tubo di Al e guaina in PE</b></p> <p>Sigla designazione cavi: <b>ARE4H5EX ARP1H5EX</b></p>	<p><b>DC 4385</b> Rev. 2 del Giugno 2008</p>

PROSPETTO 1 - Caratteristiche dei cavi

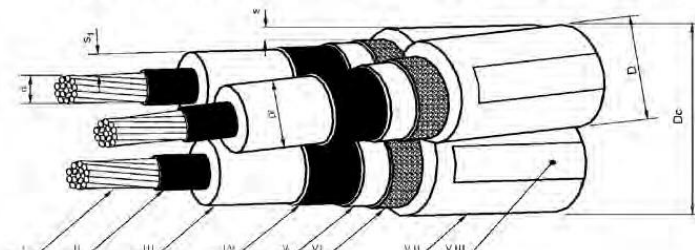
1	2	3	4	5	6	7	8
Matricola	Tipo	Isolante	Numero di conduttori per sezione nominale (n° x mm <sup>2</sup> )	Diametro circoscritto Dc max. (mm)	Massa circa (kg/km)	Portata (1) (A)	Corrente termica di corto circuito (2) (kA)
33 22 82	DC 4385/1	XLPE	3 x (1x70)	65	2150	200	9
	DC 4385/3	HPTE					
33 22 84	DC 4385/2	XLPE	3 x (1x185)	78	3550	360	24
	DC 4385/4	HPTE					

1. I valori di portata valgono in regime permanente per il cavo posato singolarmente e direttamente interrato alla profondità di 1,2 m, temperatura dei conduttori non superiore a 90 °C; temperatura del terreno 20 °C e resistività termica del terreno 1 °C m/W  
(Poiché allo stato attuale non esiste una normativa che recepisce pienamente il cavo in tabella, si consiglia di preferire la posa in tubo, in questo caso i limiti di portata sono circa : 160 A e 288 A)

2. I valori della corrente termica di corto circuito valgono nelle seguenti condizioni: durata del corto circuito 0,5 s, temperatura iniziale dei conduttori pari alla temperatura massima ammissibile in regime permanente (90 °C), temperatura finale dei conduttori 250 °C.

ESEMPIO DI DESCRIZIONE RIDOTTA

CAVO XXXXXX 12 / 20 kV 3 x ( 1 x XXX )



- I - Conduttore
- II - Strato semiconduttore
- III - Isolante
- IV - Strato semiconduttore
- V - Nastro semiconduttore igrospandente
- VI - Schermo
- VII - Guaina
- VIII - Stampigliatura

Fig. 1

DC4385

07.01_R.S.	0	Relazione Strutture	06/2021	60	63
Documento	REV	Descrizione	Data	Pag.	Tot.