

Regione Sardegna Provincia del Sud Sardegna Comuni di Pimentel, Samatzai, Guasila, Segariu, Furtei, Sanluri e Serrenti



Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

Titolo:	
	RELAZIONE SULLE STRUTTURE
Numero documento:	
	Commessa Fase Tipo doc. Prog. doc. Rev. 2 1 4 7 0 1 D R 0 2 9 5 0 0
Proponente:	

GREENENERGYSARDEGNA2

Green Energy Sardegna 2 Srl Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217 PROGETTO DEFINITIVO





	Sul presente documento sussiste il DIRITTO di PROPRIETA'. Qualsiasi utilizzo non preventivamente autorizzato sarà perseguito ai sensi della normativa vigente							
	N.	Data	Descrizione revisione	Redatto	Controllato	Approvato		
	00	23.11.2021	EMISSIONE PER AUTORIZZAZIONE	E. FICETOLA	D. LO RUSSO	M. LO RUSSO		
NOIS								
REVIS								
۳ ا								

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

GREENENERGYSARDEGNA2

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217 Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

INDICE

1.	PREMESSA	5
2.	NORMATIVA DI RIFERIMENTO	5
3.	DOCUMENTI DI RIFERIMENTO	5
4.	DESCRIZIONE DELLE OPERE STRUTTURALI	6
4.1.	TIPOLOGIA OPERE	6
4.2.	CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA DELL'AREA	6
4.3.	CARATTERIZZAZIONE SISMICA DELL'AREA	7
4.4.	MATERIALI IMPIEGATI E RESISTENZE DI CALCOLO	10
5.	DIMENSIONAMENTO FONDAZIONI TORRI EOLICHE	12
5.1.	DESCRIZIONE GEOMETRICA	12
5.2.	METODI DI ANALISI	14
5.3.	CEDIMENTI	17
5.4.	AZIONI SULLA STRUTTURA	18
5.5.	VERIFICHE DI SICUREZZA	21
5.6.	COMBINAZIONE DI CARICO	22
5.7.	ANALISI DEI CARICHI	24
5.8.	SISTEMI DI RIFERIMENTO	24
5.9.	PLINTO DI FONDAZIONE	26
5.10.	PALI FONDAZIONE	29
6.	DIMENSIONAMENTO OPERE STAZIONE ELETTRICA DI UTENZA	30
6.1.	FONDAZIONE APPARECCHIATURE ELETTRICHE ED EDIFICIO QUADRI	30
6.2.	DEFINIZIONE DELLE AZIONI ELEMENTARI	30
6.2.1.	INDIVIDUAZIONE DELLE AZIONI	30
6.2.2.	CARICHI	31
6.2.2.1	I. CONDIZIONI DI CARICO	31
6.3.	COMBINAZIONI DELLE AZIONI	31
6.3.1.	STATI LIMITE ULTIMI	31
6.3.1.1	I. COMBINAZIONE FONDAMENTALE	31
6.3.2.1	I. COMBINAZIONE DI AZIONI QUASI PERMANENTI - COEFFICIENTI	39
6.3.2.2	2. SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI FREQUENTI – COEFFICIENTI	39
6.3.2.3	3. SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI RARA - COEFFICIENTI	40
6.4.	TRASFORMATORE DI POTENZA 150/36 kV – FONDAZIONE N°10;	40
6.4.1.	CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE	40
6.4.2.	CARICHI	41
6.4.3.	PARETI	42
6.4.4.	PLATEE	68
6.5.	SCARICATORE DI SOVRATENSIONI – FONDAZIONE N°07;	74
6.5.1.	CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE	74

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

GREENENERGYSARDEGNA2

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217 Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



6.5.2.	CARICHI	75
6.5.3.	BATOLO	75
6.5.4.	PLATEE	77
6.6.	TRASFORMATORE DI CORRENTE – FONDAZIONE N°05;	79
6.6.1.	CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE	79
6.6.2.	CARICHI	79
6.6.3.	BATOLI	80
6.6.4.	PLATEA	81
6.7.	INTERRUTTORE – FONDAZIONE N°11 ;	83
6.7.1.	CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE	83
6.7.2.	CARICHI	83
6.7.3.	PLATEE	84
6.8.	TRASFORMATORE DI TENSIONE – FONDAZIONE N°03	88
6.8.1.	CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE	88
6.8.2.	CARICHI	89
6.8.3.	BATOLO	89
6.8.4.	PLATEA	90
6.9.	SEZIONATORE – FONDAZIONE N°06;	92
6.9.1.	CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE	92
6.9.2.	CARICHI	93
6.9.3.	BATOLO	93
6.9.4.	PLATEE	95
6.10.	ISOLATORE - FONDAZIONE N°02	98
6.10.1	.CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE	98
6.10.2	.CARICHI	99
6.10.3	.BATOLO	99
6.10.4	.PLATEE	.101
6.11.	EDIFICIO QUADRI	.103
6.11.1	.DESCRIZIONE	.103
6.11.2	.ANALISI DEI CARICHI	.104
6.11.3	.CONDIZIONI DI CARICO ELEMENTARE	.104
6.11.4	.COMBINAZIONI DELLE AZIONI	.104
6.11.4	.1. STATI LIMITE ULTIMI	.104
6.11.4	.1.1. COMBINAZIONE FONDAMENTALE	.104
6.11.4	.1.2. COMBINAZIONI DI AZIONI IN ASSENZA DI SISMA – SLU	.105
6.11.4	.1.3. COMBINAZIONI DI AZIONI IN PRESENZA DI SISMA – SLU	.106
6.11.4	.2. STATI LIMITE DI ESERCIZIO	.106
6.11.4	.2.1. COMBINAZIONI DI AZIONI QUASI PERMANENTE – SLE	.107
6.11.4	.2.2. COMBINAZIONI DI AZIONI FREQUENTE – SLE	.107

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE



Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

6.11.4.	2.3. COMBINAZIONI DI AZIONI RARA – SLE	.107
6.11.5.	VERIFICA FONDAZIONE	.108
7.	DIMENSIONAMENTO OPERE DI RETE PER LA CONNESSIONE	.108
7.1.	FONDAZIONE APPARECCHIATURE ELETTRICHE	.108
7.2.	CALCOLO DI VERIFICA DELLA FONDAZIONE TERMINALE CAVO AT	.108
7.2.1.	CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE	.108
7.2.2.	CARICHI	.109
7.2.3.	BATOLO	.110
7.2.4.	PLATEE	.111

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

PREMESSA

Scopo del presente documento è quello di fornire indicazioni sul dimensionamento delle strutture finalizzato all'ottenimento dei permessi necessari alla costruzione ed esercizio dell'impianto eolico costituito da n° 9 aerogeneratori per una potenza complessiva massima di 50,4 MW, nei comuni di Samatzai e Guasila (SU), e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei comuni di Samatzai, Guasila, Serrenti, Segariu, Furtei, Sanluri, Nuraminis e Pimentel (SU), collegato alla Rete Elettrica Nazionale mediante connessione con uno stallo a 150 kV in antenna su una futura Stazione Elettrica (SE) di trasformazione della RTN 380/150 kV da inserire in entra-esce alla linea RTN 380 kV "Ittiri – Selargius" ubicata nel comune di Sanluri.

Le strutture oggetto di intervento sono costituite da:

- n° 09 aerogeneratori, altezza massima 200 m;
- Stazione elettrica di utenza 150/max36 kV ubicata nel territorio del Comune di Sanluri;
- Impianto di rete per la connessione.

2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Le fasi di analisi e verifica delle strutture saranno condotte in accordo alle seguenti disposizioni normative:

- Legge 5 novembre 1971 n. 1086 (G. U. 21 dicembre 1971 n. 321) "Norme per la disciplina delle opere di conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a strutturametallica"
- Legge 2 febbraio 1974 n. 64 (G. U. 21 marzo 1974 n. 76) "Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche" Indicazioni progettive per le nuove costruzioni in zone sismiche a cura del Ministero per la Ricerca scientifica - Roma 1981
- D.M. Infrastrutture e Trasporti 17/01/2018 (G.U. 20/02/2018 n. 42 Suppl. Ord. n. 8) "Aggiornamento delle Norme tecniche per le Costruzioni"
- Circolare 21 gennaio 2019 n. 7 del Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti (G.U. 11 febbraio 2019 n. 35 Suppl.
 Ord.) "Istruzioni per l'applicazione delle 'Norme Tecniche delle Costruzioni' di cui al D.M. 17/01/2018".
- CEI 0-13 "Protezione contri i contatti elettrici Aspetti comuni per gli impianti e le apparecchiature"
- CEI 0-16 "Regole tecniche di connessione (RTC) per utenti attivi ed utenti passivi alle reti AT ed MT delle imprese distributrici di energia elettrica"

3. DOCUMENTI DI RIFERIMENTO

Si riporta, di seguito, l'elenco documenti di riferimento per la presente relazione:

- 214701 D R 0101 Relazione Generale;
- 214701_D_R_0275 Relazione geologica e geotecnica;
- 214701_D_D_0120 Corografia di inquadramento
- 214701_D_D_0240 Stazione elettrica di utenza Planimetria e Sezioni elettromeccaniche
- 214701_D_D_0243 Impianto di rete per la connessione Planimetria e sezione elettromeccaniche

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

214701_D_D_0301 Elaborati grafici Strutturali

4. DESCRIZIONE DELLE OPERE STRUTTURALI

4.1. TIPOLOGIA OPERE

Nel presente elaborato verranno analizzate le seguenti opere:

- Impianto eolico:
 - Fondazioni torri.
- Stazione elettrica di utenza:
 - Fondazioni apparecchiature elettriche;
 - Edificio quadri.
- Impianto di rete per la connessione:
 - Fondazioni apparecchiature elettriche.

4.2. CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA DELL'AREA

I terreni di copertura quaternari sono sostanzialmente costituiti da suoli e localmente da depositi eluvio colluviali e sono classificati come terre.

I depositi alluvionali recenti (ba), poligenici ed incoerenti sono presenti nei fondivalle. Mentre i depositi alluvionali eterometrici, rimaneggiati e terrazzati, non sono presenti nell'area di sedime ma solo nelle vallate principali, come il Fluminimannu (bna).

Il complesso sedimentario miocenico è considerato come terre per la frazione propriamente incoerente e come roccia per la frazione arenacea, generalmente lapidea.

Sulla base di analisi di laboratorio e delle caratteristiche dei versanti naturali presenti sulle diverse formazioni, nonché delle prove penetrometriche effettuate, si è ipotizzato che le unità abbiano i seguenti parametri tipici minimi:

parametro	simb	Unità	ba	bna	RML	VLG	ZAR
Pressione ammissibile	σ	Kg/cm ²	0.50-1.90	1.00-1.50	2.60-4.20	2.60-4.20	2.60-4.20
Coesione non drenata	cu	Kg/cm ²	1.00	1.00	4-5	4-5	4-5
Modulo di Young	Eel	Kg/cm ²	100	150	>450	>600	>700
Angolo d'attrito	α	Gradi	22-24	26-28	29-33	32-34	32-34
Peso di volume	γ	g/cm ³	1.8	1.9	1.8/1.9	1.9-2.1	2.0-2.1

La variabilità del contenuto d'acqua delle masse argillose presenti produce, come in tutti i materiali incoerenti, una variazione delle caratteristiche geotecniche.

Inoltre si evidenzia che le altre formazioni presenti in tabella sono le seguenti:

• RML, FORMAZIONE DELLA MARMILLA.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

- VLG, CALCARI DI VILLAGRECA.
- ZAR, ANDESITI DI MONTE ZARA.

4.3. CARATTERIZZAZIONE SISMICA DELL'AREA

La categoria del suolo di fondazione nei siti delle WTG e della Sottostazione, sono definite secondo le specifiche del punto 3.2.2 del D.M. del 2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni" e dal suo regolamento applicativo.

Tab. 3.2.II - Categorie di sottosuolo che permettono l'utilizzo dell'approccio semplificato.

Categoria	Caratteristiche della superficie topografica				
A	Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi caratterizzati da valori di velocità delle onde di taglio superiori a 800 m/s, eventualmente comprendenti in superficie terreni di caratteristiche meccaniche più scadenti con spessore massimo pari a 3 m.				
В	Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consi- stenti, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi tra 360 m/s e 800 m/s.				
С	Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consi- stenti con profondità del substrato superiori a 30 m, caratterizzati da un miglioramento del- le proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi tra 180 m/s e 360 m/s.				
D	Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consi- stenti, con profondità del substrato superiori a 30 m, caratterizzati da un miglioramento del- le proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi tra 100 e 180 m/s.				
Е	Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le catego- rie C o D, con profondità del substrato non superiore a 30 m.				

Indipendentemente da prove MASW da eseguirsi in fase successiva, le valutazioni di **Vs30eq, stanti i parametri geotecnici** desunti dalle indagini, certamente classificheranno i terreni in classe B.

Sulla base delle caratteristiche orografiche del territorio attraversato, tutti i manufatti sono riconducibili ad una categoria topografica T1.

Con l'Ordinanza P.C.M. n. 3274 del 23.03.2003 "Primi elementi in materia di criteri generali per la classificazione sismica del territorio nazionale e di normative tecniche per le costruzioni in zona sismica" viene introdotta la nuova classificazione sismica dell'intero territorio nazionale.

La nuova classificazione sismica del territorio nazionale è articolata in **4 zone** a diverso grado di sismicità espresso dal parametro ag = accelerazione orizzontale massima convenzionale su suolo di categoria A.

I valori convenzionali di ag sono espressi come frazione dell'accelerazione di gravità g, da adottare in ciascuna delle zone sismiche del territorio nazionale e sono riferiti ad una probabilità di superamento del 10% in 50 anni.

Per ogni classe sismica si assumono i valori riportati nella tabella sottostante.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

TABELLA CLASSIFICAZIONE SISMICA P.C.M. n. 3274 del 23.03.2003

ZONA	VALORE di ag
1	0.35g
2	0.25g
3	0.15g
4	0.05g

L'intero territorio della **Sardegna**, che precedentemente, non era classificato sismico, con la nuova classificazione sismica introdotta dall'O.P.C.M. n. 3274/2003, ricade in **zona sismica 4**.

La Regione Sardegna con Delibera G. R. n.15/31 del 30/03/2004 ha recepito, in via transitoria, fino a nuova determinazione, conseguente l'aggiornamento della mappa di rischio sismico nazionale, la classificazione sismica dei Comuni della Sardegna, così come riportato nell'allegato A dell'O.P.C.M. n. 3274/2003.

Secondo quanto definito nell'Allegato A del D.M. 14/01/2008, la Sardegna è caratterizzata da una macro-zonazione sismica omogenea, ossia presenta medesimi parametri spettrali sull'intero territorio insulare a parità di tempo di ritorno dell'azione sismica.

Come definito nel testo unico allegato al **D.M. del 2018 "Norme Tecniche per le Costruzioni"** e dal suo regolamento applicativo, "le azioni sismiche di progetto, in base alle quali valutare il rispetto dei diversi stati limite considerati, si definiscono a partire dalla "pericolosità sismica di base" del sito di costruzione.

La mappa di pericolosità sismica del territorio nazionale, riportata nella figura seguente ed elaborata dall'Istituto Nazionale di Geofisica e Vulcanologia, approvata con Ordinanza n.3519 del Presidente del Consiglio dei Ministri del 28 Aprile 2006, è diventata la mappa di riferimento prevista dall'Ordinanza n.3274 del 2003, All.1.

In tale cartografia il settore di progetto ricade in una zona con accelerazione massima al suolo (a(max)) con probabilità di eccedenza del 10% in 50 anni riferita a suoli non rigidi (VS,30tra 180 e 360 m/s; cat .C) compresa tra 0.025 e 0.050 g.

Per la definizione dell'azione sismica di progetto, si rende necessario valutare anche l'effetto della risposta sismica locale che, in assenza di specifiche analisi, può essere ricavata mediante un approccio semplificato, che si basa sull'individuazione di categorie di sottosuolo di riferimento.

L'identificazione di questa categoria va di norma eseguita in base ai valori della VS,eq, cioè la velocità equivalente di propagazione delle onde di taglio entro i primi 30 m di profondità, tuttavia, come specificato nella suddetta normativa, nei terreni non coesivi (coperture) può essere effettuata anche in base ai valori del numero equivalente di colpi della prova penetrometrica dinamica (Standard Penetration Test) NSPT30.

Considerando che i dati di riferimento indicano coperture detritiche superiori a 30 m, i valori ricavabili con i due metodi attribuiscono ai terreni di fondazione alla categoria "B".

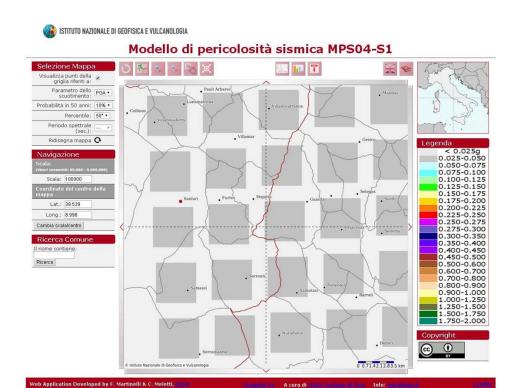
Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

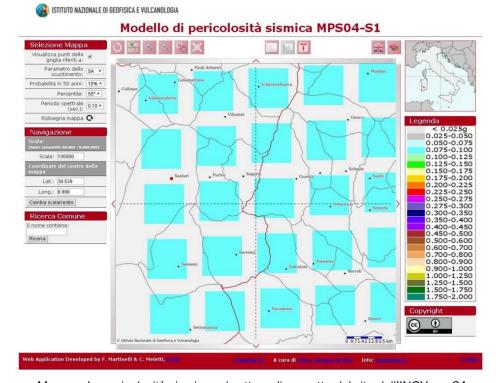
e Serrenti (SU)

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU)





Mappa - La pericolosità sismica sul settore di progetto dal sito dell'INGV per PGA



Mappa – La pericolosità sismica sul settore di progetto dal sito dell'INGV per SA

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

4.4. MATERIALI IMPIEGATI E RESISTENZE DI CALCOLO

4.4.1. CALCESTRUZZO

Il calcestruzzo della piastra di fondazione sarà in classe C32/40 ($R_{ck} \ge 40 \text{ N/mm}^2$) e, nella la zona centrale, in classe di resistenza C45/55 ($R_{ck} \ge 55 \text{ N/mm}^2$), mentre per i pali di fondazione si utilizzerà un calcestruzzo in classe C25/30 ($R_{ck} \ge 30 \text{ N/mm}^2$).

Per ciascuna tipologia di calcestruzzo si riportano, di seguito, le rispettive caratteristiche meccaniche:

Calcestruzzo classe C32/40 (R_{ck} ≥ 40 N/mm²)

- Resistenza cilindrica a compressione R_{ck} = 400 daN/cm²;
- Coefficiente parziale di sicurezza relativo al calcestruzzo $\gamma_c = 1,5$
- Coefficiente riduttivo per le resistenze di lunga durata $\alpha_{cc} = 0.85$;
- Resistenza di calcolo a compressione $f_{cd} = f_{ck} \times \alpha_{co}/\gamma_c = 188,10 \text{ daN/cm}^2$;
- Peso specifico γ_{cls} = 2500 daN/m³;
- Classe di consistenza S4 (UNI EN 206-1);
- Condizioni ambientali Ordinarie (tab. 4.1.III di [1]), per classi di esposizione ambientale XC2 UNI-EN 206;
- Copriferro c = 5,0 cm.

Calcestruzzo classe C45/55 (R_{ck} ≥ 55 N/mm²)

- Resistenza cilindrica a compressione R_{ck} = 550 daN/cm²;
- Coefficiente parziale di sicurezza relativo al calcestruzzo $\gamma_c = 1,5$
- Coefficiente riduttivo per le resistenze di lunga durata $\alpha_{cc} = 0.85$;
- Resistenza di calcolo a compressione $f_{cd} = f_{ck} x \alpha_{cc}/\gamma_c = 258,68 \text{ daN/cm}^2$;
- Peso specifico γ_{cls} = 2500 daN/m³;
- Classe di consistenza S4 (UNI EN 206-1);
- Condizioni ambientali Ordinarie (tab. 4.1.III di [1]), per classi di esposizione ambientale XC2, XF1 UNI-EN 206;
- Copriferro c = 5,0 cm.

Calcestruzzo classe C25/30 (R_{ck} ≥ 30 N/mm²)

- Resistenza cilindrica a compressione R_{ck} = 300 daN/cm²;
- Coefficiente parziale di sicurezza relativo al calcestruzzo γ_c = 1,5
- Coefficiente riduttivo per le resistenze di lunga durata $\alpha_{cc} = 0.85$;
- Resistenza di calcolo a compressione $f_{cd} = f_{ck} x \alpha_{cc}/\gamma_c = 141,10 \text{ daN/cm}^2$;
- Peso specifico γ_{cls} = 2500 daN/m³;
- Classe di consistenza S4 (UNI EN 206-1);
- Condizioni ambientali Ordinarie (tab. 4.1.III di [1]), per classi di esposizione ambientale XC2 UNI-EN 206;
- Copriferro c = 7,0 cm.

Il calcestruzzo magro usato per la sottofondazione è di classe R_{ck} ≥ 15 N/mm².

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

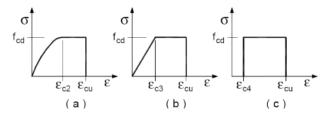
RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

I diagrammi costitutivi del calcestruzzo sono stati adottati in conformità alle indicazioni riportate al punto 4.1.2.1.2.1 del D.M. 17 gennaio 2018; in particolare per le verifiche effettuate a pressoflessione retta e a pressoflessione deviata è adottato il modello riportato in fig.



Diagrammi di progetto tensione – deformazione del calcestruzzo.

4.4.2. ACCIAIO PER CALCESTRUZZO

L'acciaio utilizzato per le barre di armatura sarà in classe B450C, con le seguenti caratteristiche:

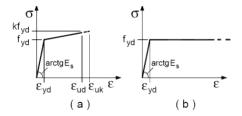
f_{y nom} = 450 N/mmq - Tensione nominale di snervamento;

 $f_{t nom}$ = 540 N/mmq – Tensione nominale di rottura

f_{vk} = 450 N/mmg - Tensione caratteristica di snervamento

 f_{tk} = 540 N/mmq - Tensione caratteristica di rottura τ_{au} = 2.6 N/mmq - Tensione caratteristica di aderenza

I diagrammi costitutivi dell'acciaio sono stati adottati in conformità alle indicazioni riportate al punto 4.1.2.1.2.2 del D.M. 17 gennaio 2018; in particolare è adottato il modello elastico perfettamente plastico rappresentato in figura



Diagrammi di calcolo tensione/deformazione dell'acciaio.

Tutti i materiali impiegati dovranno essere comunque verificati con opportune prove di laboratorio secondo le prescrizioni della vigente Normativa.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

5. DIMENSIONAMENTO FONDAZIONI TORRI EOLICHE

5.1. DESCRIZIONE GEOMETRICA

Il plinto di fondazione calcolato presenta una forma assimilabile a un tronco di cono con base maggiore avente diametro pari a 30,00 m e base minore avente diametro pari a 8,00 m. L'altezza massima della fondazione, misurata al centro della stessa è di 3,50 m mentre l'altezza minima misurata sull'estremità è di 1,10 m. Al centro della fondazione viene realizzato un accrescimento di 0,26 m al fine di consentire l'alloggio dell'anchor cage per l'installazione della torre eolica. Viste le caratteristiche geologiche e gli enti sollecitanti, la fondazione è del tipo indiretto fondata su n.18 pali di diametro 120cm e lunghezza pari a 27,00 m, disposti ad una distanza dal centro pari a 13,50 m.

Si riportano, di seguito la pianta e la sezione della suddetta fondazione:

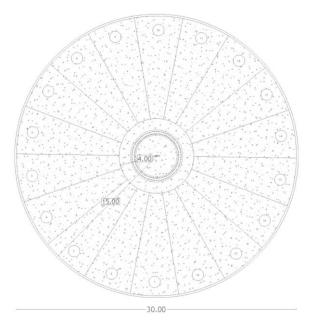


fig. Dettaglio pianta fondazione

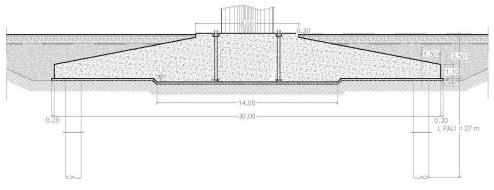


fig. Dettaglio sezione fondazione

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Per il calcolo dei carichi permanenti (peso proprio della fondazione e terreno di ricoprimento viene utilizzato il seguente schema di calcolo:

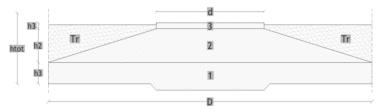


fig. Dettaglio modello per calcolo volumi

Il modello è diviso in tre solidi di cui il primo è un cilindro (1) con un diametro di 30,00 m e un'altezza di 1,10 m, il secondo (2) è un tronco di cono con diametro di base pari a 30,00 m, diametro superiore di 8,00m ed altezza pari a 2,10 m; il terzo corpo (3) è un cilindro con un diametro di 8,00m ed altezza di 0,30m. Per il terreno di ricoprimento si schematizza un parallelepipedo con peso pari a γ_{sat} del primo strato desunto dalla relazione geologica.

Di seguito si riporta una tabella con le caratteristiche dimensionali dell'opera:

Simbolo	Dim	U.m.
D	30	ml
d	8	ml
h1	1,1	ml
h2	2,1	ml
h3	0,3	ml
htot	3,5	ml
V1	1484	mc
V2	347	mc
V3	15	mc
Vtot	1845	mc
Peso specifico Cls	25	kN/mc
Peso fondazione	46.132	kN
Peso Terreno di Ricoprimento (Tr)	13.167	kN
Peso Totale	59.298	kN

L'interfaccia fondazione – torre è rappresentata da un inserto metallico, riportato in figura, che annegato nel calcestruzzo della fondazione, consente il collegamento con la torre per mezzo di una piastra superiore.

Di seguito si riporta, a titolo esemplificativo una vista del inserto metallico. Per ulteriori dettagli si rimanda agli elaborati tecnici della torre eolica.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

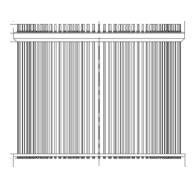




fig. Dettaglio anchor cag

5.2. METODI DI ANALISI

Per l'analisi platea si utilizza il metodo degli elementi finiti (FEM). La struttura viene suddivisa in elementi connessi fra di loro in corrispondenza dei nodi. Il campo di spostamenti interno all'elemento viene approssimato in funzione degli spostamenti nodali mediante le funzioni di forma. Il programma utilizza, per l'analisi tipo piastra, elementi quadrangolari e triangolari. Nel problema di tipo piastra gli spostamenti nodali sono lo spostamento verticale w e la rotazione intorno agli assi x e y, ϕ_x e ϕ_x , legati allo spostamento w tramite le relazioni

 $\phi_x = -dw/dy$

 $\phi_V = dw/dx$

Note le funzioni di forma che legano gli spostamenti nodali al campo di spostamenti sul singolo elemento è possibile costruire la matrice di rigidezza dell'elemento **ke** ed il vettore dei carichi nodali dell'elemento **pe**.

La fase di assemblaggio consente di ottenere la matrice di rigidezza globale della struttura **K** ed il vettore dei carichi nodali **p**. La soluzione del sistema

Ku=p

consente di ricavare il vettore degli spostamenti nodali u.

Dagli spostamenti nodali è possibile risalire per ogni elemento al campo di spostamenti ed alle sollecitazioni Mx, My ed Mxy.

Il terreno di fondazione se presente viene modellato con delle molle disposte in corrispondenza dei nodi. La rigidezza delle molle è proporzionale alla costante di sottofondo k ed all'area dell'elemento.

I pali di fondazione sono modellati con molle verticali aventi rigidezza pari alla rigidezza verticale del palo.

Per l'analisi tipo lastra (analisi della piastra soggetta a carichi nel piano) vengono utilizzati elementi triangolari a 6 nodi a deformazione quadratica. Gli spostamenti nodali sono gli spostamenti u e v nel piano XY. L'analisi fornisce in tal caso il campo di spostamenti orizzontali e le tensioni nel piano della lastra σ_x , σ_y e τ_{xy} . Dalle tensioni è possibile ricavare, noto lo spessore, gli sforzi normali N_x , N_y e N_{xy} .

Nell'analisi tipo lastra i pali di fondazione sono modellati con molle orizzontali in direzione X e Y aventi rigidezza pari alla rigidezza orizzontale del palo.

Nel caso di platea nervata le nervature sono modellate con elementi tipo trave (con eventuale rigidezza torsionale) connesse alla piastra in corrispondenza dei nodi degli elementi.

Analisi dei pali

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Per l'analisi della capacità portante dei pali occorre determinare alcune caratteristiche del terreno in cui si va ad operare. In particolare bisogna conoscere l'angolo d'attrito ϕ e la coesione c. Per pali soggetti a carichi trasversali è necessario conoscere il modulo di reazione laterale o il modulo elastico laterale.

La capacità portante di un palo viene valutata come somma di due contributi: portata di base (o di punta) e portata per attrito laterale lungo il fusto. Cioè si assume valida l'espressione:

$$Q_T = Q_P + Q_L - W_P$$

dove:

 Q_T portanza totale del palo Q_P portanza di base del palo

Q_L portanza per attrito laterale del palo

W_P peso proprio del palo

e le due componenti Q_P e Q_L sono calcolate in modo indipendente fra loro.

Dalla capacità portante del palo si ricava il carico ammissibile del palo QA applicando il coefficiente di sicurezza della portanza alla punta $_{p}$ ed il coefficiente di sicurezza della portanza per attrito laterale η i.

Palo compresso:

$$Q_A = Q_p / \eta_p + Q_l / \eta_l - W_p$$

Palo teso:

$$Q_A = Q_I / \eta_I + W_p$$

Capacità portante di punta

In generale la capacità portante di punta viene calcolata tramite l'espressione:

$$Q_P = A_P(cN'_c + qN'_q)$$

dove A_P è l'area portante efficace della punta del palo, c è la coesione, q è la pressione geostatica alla quota della punta del palo, γ è il peso di volume del terreno, D è il diametro del palo ed i coefficienti $N'_c N'_q$ sono i coefficienti delle formule della capacità portante corretti per tener conto degli effetti di forma e di profondità. Possono essere utilizzati sia i coefficienti di Hansen che quelli di Vesic con i corrispondenti fattori correttivi per la profondità e la forma.

Il parametro che compare nell'espressione assume il valore:

$$\eta = \frac{1 + 2K_0}{3}$$

quando si usa la formula di Vesic e viene posto uguale ad 1 per le altre formule.

 K_0 rappresenta il coefficiente di spinta a riposo che può essere espresso come: $K_0 = 1 - \sin\phi$.

Capacità portante per resistenza laterale

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

La resistenza laterale è data dall'integrale esteso a tutta la superficie laterale del palo delle tensioni tangenziali palo-terreno in condizioni limite:

 $Q_L = integrale stads$

dove τ_a è dato dalla relazione di Coulomb

 $\tau_a = c_a + \sigma_h tg \delta$

dove c_a è l'adesione palo-terreno, δ è l'angolo di attrito palo-terreno, γ è il peso di volume del terreno, z è la generica quota a partire dalla testa del palo, L e P sono rispettivamente la lunghezza ed il perimetro del palo, K_s è il coefficiente di spinta che dipende dalle caratteristiche meccaniche e fisiche del terreno dal suo stato di addensamento e dalle modalità di realizzazione del palo.

Portanza trasversale dei pali - Analisi ad elementi finiti

Nel modello di terreno alla Winkler il terreno viene schematizzato come una serie di molle elastiche indipendenti fra di loro. Le molle che schematizzano il terreno vengono caratterizzate tramite una costante elastica K espressa in Kg/cm²/cm che rappresenta la pressione (in Kg/cm²) che bisogna applicare per ottenere lo spostamento di 1 cm.

Il palo viene suddiviso in un certo numero di elementi di eguale lunghezza. Ogni elemento è caratterizzato da una sezione avente area ed inerzia coincidente con quella del palo.

Il terreno viene schematizzato come una serie di molle orizzontali che reagiscono agli spostamenti nei due versi. La rigidezza assiale della singola molla è proporzionale alla costante di Winkler orizzontale del terreno, al diametro del palo ed alla lunghezza dell'elemento. La molla, però, non viene vista come un elemento infinitamente elastico ma come un elemento con comportamento del tipo elastoplastico perfetto (diagramma sforzi-deformazioni di tipo bilatero). Essa presenta una resistenza crescente al crescere degli spostamenti fino a che l'entità degli spostamenti si mantiene al di sotto di un certo spostamento limite, Xmax oppure fino a quando no si raggiunge il valore della pressione limite. Superato tale limite non si ha un incremento di resistenza. E' evidente che assumendo un comportamento di questo tipo ci si addentra in un tipico problema non lineare che viene risolto mediante una analisi al passo.

Qui di seguito è fornita una rappresentazione grafica della discretizzazione operata, relativa ad una fondazione tipo, con evidenziazione dei nodi e degli elementi.

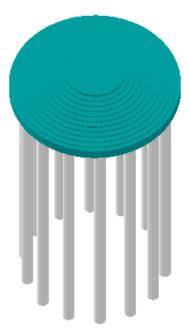
Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00



Modello strutturale

5.3. CEDIMENTI

5.3.1. CALCOLO DEI CEDIMENTI

I cedimenti delle fondazioni assumono una certa importanza legata alla rilevanza dell'opera da realizzare. Nel calcolo, anche se la frazione elastica è molto piccola, il terreno, viene trattato come materiale pseudoelastico caratterizzato dai parametri Es, G', v e ks. In generale i cedimenti vengono classificati come:

- immediati, cioè quelli che si sviluppano non appena il sovraccarico viene applicato;
- di consolidazione, cioè quelli che si sviluppano nel tempo e richiedono un periodo dell'ordine di mesi o anni per esaurirsi.

L'analisi dei cedimenti immediati viene eseguita per tutti i terreni a grana fina con grado di saturazione < 90% e per quelli a grana grossa con elevato coefficiente di permeabilità.

L'analisi dei cedimenti di consolidazione viene usata per tutti i terreni a grana fine saturi o quasi saturi.

5.3.2. METODO EDOMETRICO

Il metodo edometrico nel calcolo dei cedimenti, viene approcciato con metodo legato al modulo edometrico e viene implementato seguendo la seguente espressione:

$$\Delta H = \sum_{i=1}^{n} \frac{\Delta \sigma_{i}}{E_{edi}} \Delta Z_{i}$$

dove:

- $-\Delta\sigma$ è la tensione indotta nel terreno, alla profondità z, dalla pressione di contatto della fondazione;
- Eed è il modulo elastico determinato attraverso la prova edometrica e relativa allo strato i-esimo;
- ∆z rappresenta lo spessore dello strato i-esimo in cui è stato suddiviso lo strato compressibile e per il quale si conosce il modulo elastico.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Si ricorda che, l'ipotesi edometrica è verificata con approssimazione tanto migliore quanto più ridotto è il valore del rapporto tra lo spessore dello strato compressibile e la dimensione in pianta della fondazione.

5.3.3. CALCOLO CEDIMENTI PALI DI FONDAZIONE

I cedimenti dei pali di fondazione vengono calcolati una volta determinata la portanza laterale e di punta del palo lo stesso viene discretizzato in 100 elementi tipo trave aventi area ed inerzia corrispondenti alla sezione trasversale del palo e lunghezza pari ad l_e. Vengono disposte, inoltre, lungo il fusto del palo una serie di molle (una per ogni elemento), coassiali al palo stesso, aventi rigidezza opportuna. Una ulteriore molla viene disposta alla base del palo. Le suddette molle hanno un comportamento elastoplastico. In particolare le molle lungo il fusto saranno in grado di reagire linearmente fino a quando la pressione in corrispondenza di esse non raggiunge il valore limite dell'aderenza palo terreno.

Una volta raggiunto tale valore le molle non saranno più in grado di fornire ulteriore resistenza. La molla posta alla base del palo avrà invece una resistenza limite pari alla portanza di punta del palo stesso.

Per la determinazione delle rigidezze delle molle si considerano gli spostamenti limite ΔYI e ΔYP

La rigidezza della generica molla, posta a profondità z rispetto al piano campagna sarà data da:

$$R_{l} = \frac{\left(c_{a} + \sigma_{h} K_{s} \tan \delta\right) \pi D l_{e}}{\Delta Y_{l}}$$

In questa espressione c_a è l'aderenza palo terreno, σ_h è la pressione orizzontale alla profondità z, δ è l'angolo d'attrito palo terreno, Ks è il coefficiente di spinta e D è il diametro del palo.

Indicando con Qp la portanza alla punta del palo, la rigidezza della molla posta alla base dello stesso è data da:

$$R_p = \frac{Q_p}{\Delta Y_p}$$

Il processo di soluzione è, di tipo iterativo a partire da un carico iniziale N₀ si determinano gli spostamenti assiali e quindi le reazioni delle molle. La reazione della molla dovrà essere corretta per tenere conto di eventuali plasticizzazioni rispettando le equazioni di equilibrio per ogni passo di carico. Il carico iniziale verrà allora incrementato di un passo opportuno e si ripeterà il procedimento. Il processo iterativo termina quando tutte le molle risultano plasticizzate.

5.4. AZIONI SULLA STRUTTURA

I calcoli e le verifiche sono condotti con il metodo semiprobabilistico degli stati limite secondo le indicazioni del D.M. 17 gennaio 2018. Le azioni introdotte direttamente sono combinate con le altre (carichi permanenti, accidentali e sisma) mediante le combinazioni di carico di seguito descritte; da esse si ottengono i valori probabilistici da impiegare successivamente nelle verifiche.

5.4.1. STATO LIMITE DI SALVAGUARDIA DELLA VITA

Le azioni sulla costruzione sono state cumulate in modo da determinare condizioni di carico tali da risultare più sfavorevoli ai fini delle singole verifiche, tenendo conto della probabilità ridotta di intervento simultaneo di tutte le azioni con i rispettivi valori più sfavorevoli, come consentito dalle norme vigenti.

Per gli stati limite ultimi sono state adottate le combinazioni del tipo:

$$\gamma_{G1}\cdot G_1+\gamma_{G2}\cdot G_2+\gamma_P\cdot P+\gamma_{Q1}\cdot Q_{k1}+\gamma_{Q2}\cdot \psi_{02}\cdot Q_{k2}+\gamma_{Q3}\cdot \psi_{03}\cdot Q_{k3}+......$$

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

dove:

*G*_i sono le azioni che agiscono durante tutta la vita nominale di progetto della costruzione, la cui variazione di intensità nel tempo è molto lenta e di modesta entità:

- peso proprio di tutti gli elementi strutturali; peso proprio del terreno, quando pertinente; forze indotte dal terreno (esclusi
 gli effetti di carichi variabili applicati al terreno); forze risultanti dalla pressione dell'acqua (quando si configurino costanti
 nel tempo) (G₁);
- peso proprio di tutti gli elementi non strutturali (G₂);
- spostamenti e deformazioni impressi, incluso il ritiro;
- presollecitazione (P).

*Q*_i sono le azioni variabili che agiscono con valori istantanei che possono risultare sensibilmente diversi fra loro nel corso della vita nominale della struttura:

- sovraccarichi:
- azioni del vento;
- azioni della neve;
- azioni della temperatura.

Le azioni variabili sono dette di lunga durata se agiscono con un'intensità significativa, anche non continuativamente, per un tempo non trascurabile rispetto alla vita nominale della struttura. Sono dette di breve durata se agiscono per un periodo di tempo breve rispetto alla vita nominale della struttura. A seconda del sito ove sorge la costruzione, una medesima azione climatica può essere di lunga o di breve durata.

 γ_{g} , γ_{g} , γ_{p} sono coefficienti parziali come definiti nella tabella 2.6.1 del DM 17 gennaio 2018;

ψ₀/sono coefficienti di combinazione per tenere conto della ridotta probabilità di concomitanza delle azioni variabili con i rispettivi valori caratteristici. Essi sono riportati nella tabella 2.5.I della suddetta norma.

Le combinazioni risultanti sono state costruite a partire dalle sollecitazioni caratteristiche calcolate per ogni condizione di carico elementare.

I coefficienti relativi a tali combinazioni di carico sono riportati negli allegati fascicoli di calcolo.

In zona sismica, oltre alle sollecitazioni derivanti dalle condizioni di carico statiche, vengono considerate anche le sollecitazioni derivanti dal sisma. L'azione sismica è stata combinata con le altre azioni secondo la seguente relazione:

$$E + G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \dots$$

dove:

- E: azione sismica per lo stato limite e per la classe di importanza in esame;
- G₁: peso proprio di tutti gli elementi strutturali;
- G₂: peso proprio di tutti gli elementi non strutturali;
- P: pretensione e precompressione;
- ψ₂: coefficiente di combinazione delle azioni variabili Q_i;
- Q_{ki}: valore caratteristico dell'azione variabile Q_i.

Gli effetti dell'azione sismica sono valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

$$G_1+G_2+\sum\nolimits_j\psi_{2j}Q_{kj}\;.$$

I valori dei coefficienti ψ_{2j} sono riportati, assieme ai valori dei coefficienti ψ_{0j} , ψ_{1j} , nella tabella 2.5.I riportata di seguito:

Tab. 2.5.I – Valori dei coefficienti di combinazione

Categoria/Azione variabile	Ψοϳ	ψ_{1j}	ψ_{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 – Aree per immagazzinamento, uso commerciale e uso industriale Biblioteche, archivi, magazzini e ambienti ad uso industriale	1,0	0,9	0,8
Categoria F - Rimesse , parcheggi ed aree per il traffico di veicoli (per autoveicoli di peso \leq 30 kN)	0,7	0,7	0,6
Categoria G – Rimesse, parcheggi ed aree per il traffico di veicoli (per autoveicoli di peso > 30 kN)		0,5	0,3
Categoria H - Coperture accessibili per sola manutenzione	0,0	0,0	0,0
Categoria I – Coperture praticabili	da val	utarsi ca	so per
Categoria K – Coperture per usi speciali (impianti, eliporti,)	caso		
Vento	0,6	0,2	0,0
Neve (a quota ≤ 1000 m s.l.m.)		0,2	0,0
Neve (a quota > 1000 m s.l.m.)		0,5	0,2
Variazioni termiche	0,6	0,5	0,0

5.4.2. STATO LIMITE DI DANNO

L'azione sismica, ottenuta dallo spettro di progetto per lo Stato Limite di Danno, è stata combinata con le altre azioni mediante una relazione del tutto analoga alla precedente:

$$E + G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \dots$$

dove:

- E: azione sismica per lo stato limite e per la classe di importanza in esame;
- G₁: peso proprio di tutti gli elementi strutturali;
- G₂: peso proprio di tutti gli elementi non strutturali;
- *P*: pretensione e precompressione;
- ψ_{2i} coefficiente di combinazione delle azioni variabili Q_i;
- Qki. valore caratteristico dell'azione variabile Qi.

Gli effetti dell'azione sismica sono valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

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

I valori dei coefficienti ψ_{2j} sono riportati nella tabella 2.5.I delle N.T.C. 2018 di cui al paragrafo precedente.

5.4.3. STATI LIMITE DI ESERCIZIO

Allo Stato Limite di Esercizio le sollecitazioni con cui sono stati progettati gli elementi in c.a. sono state ricavate applicando le combinazioni di carico riportate nel D.M. 17 gennaio 2018 – Norme tecniche per le costruzioni – al punto 2.5.3. Per le verifiche agli stati limite di esercizio, a seconda dei casi, si fa riferimento alle seguenti combinazioni di carico:

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

combinazione rara $F_{d} = \sum_{j=1}^{m} (G_{K_{j}}) + Q_{k1} + \sum_{i=2}^{n} (\psi_{0i} \cdot Q_{ki}) + \sum_{h=1}^{l} (P_{kh})$

combinazione $F_d = \sum_{j=1}^m \left(G_{Kj}\right) + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \sum_{i=2}^n \left(\psi_{2i} \cdot Q_{ki}\right) + \sum_{h=1}^l \left(P_{kh}\right)$

frequente

combinazione quasi $F_d = \sum_{j=1}^m \left(G_{\mathit{K}j}\right) + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \sum_{i=2}^n \left(\psi_{2i} \cdot Q_{ki}\right) + \sum_{h=1}^l \left(P_{kh}\right)$ permanente

dove:

Gkj valore caratteristico della j-esima azione permanente;

Pkh valore caratteristico della h-esima deformazione impressa;

Qk1 valore caratteristico dell'azione variabile di base di ogni combinazione;

Qki valore caratteristico della i-esima azione variabile;

ψ_{0i} coefficiente atto a definire i valori delle azioni ammissibili di durata breve ma ancora significativi nei riguardi della possibile concomitanza con altre azioni variabili;

ψ_{1i} coefficiente atto a definire i valori delle azioni ammissibili ai frattili di ordine 0,95 delle distribuzioni dei valori istantanei;

ψ_{2i} coefficiente atto a definire i valori quasi permanenti delle azioni ammissibili ai valori medi delle distribuzioni dei valori istantanei.

Ai coefficienti yoi, yui, yui, sono attribuiti i i valori della tabella 2.5.1 delle N.T.C. 2018 di cui al paragrafo 8.2.

In maniera analoga a quanto illustrato nel caso dello SLU le combinazioni risultanti sono state costruite a partire dalle sollecitazioni caratteristiche calcolate per ogni condizione di carico; a turno ogni condizione di carico accidentale è stata considerata sollecitazione di base (Q_{k1} nella formula (1)), con ciò dando origine a tanti valori combinati. Per ognuna delle combinazioni ottenute, in funzione dell'elemento sono state effettuate le verifiche allo SLE (tensioni, deformazioni e fessurazione). Negli allegati fascicoli di calcolo sono riportanti i coefficienti relativi alle combinazioni di calcolo generate relativamente alle combinazioni di azioni "Quasi Permanente", "Frequente" e "Rara".

Nelle sezioni relative alle verifiche allo SLE dei citati fascicoli, inoltre, sono riportati i valori delle sollecitazioni relativi alle combinazioni che hanno originato i risultati più gravosi.

5.5. VERIFICHE DI SICUREZZA

Nelle verifiche allo stato limite ultimo deve essere rispettata la condizione:

 $R_d \ge E_d$

dove:

Ed è il valore di progetto dell'azione o dell'effetto dell'azione;

R_d è il valore di progetto della resistenza del sistema geotecnico.

Le verifiche allo SLU di tipo geotecnico (GEO) della fondazioni vengono eseguite, in ottemperanza alle prescrizioni contenute nel par. 6.4.3.1 delle N.T.C. 17/01/2018, secondo la Combinazione (A1+M1+R3) dell'Approccio 2, tenendo conto dei coefficienti parziali riportati nelle tabelle che seguono.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

La verifica di stabilità globale, invece, viene effettuata secondo la Combinazione 2 (A2+M2+R2) dell'Approccio 1.

Per quel che concerne le verifiche allo SLU di tipo strutturale (STR), il coefficiente γ_R non viene portato in conto.

Si riportano, di seguito, i coefficienti desunti dalle tabelle 6.2.I, 6.2.II, 6.4.II, 6.4.IV, 6.4.VI riportate nel cap. 6 delle N.T.C. 17/01/2018:

Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni

CARICHI	EFFETTO	Coefficiente parziale	(A1) - STR
Permanenti	Favorevole	γG1,fav	1.00
Permanenti	Sfavorevole	γG1,stav	1.30
Permanenti non strutturali	Favorevole	γG2,fav	0.80
Permanenti non strutturali	Sfavorevole	γG2,stav	1.50
Variabili	Favorevole	γQi,fav	0.00
Variabili	Sfavorevole	γQi,sfav	1.50
Variabili traffico	Favorevole	γ _{Q,fav}	0.00
Variabili traffico	Sfavorevole	γQ,sfav	1.35

Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno

PARAMETRO	GRANDEZZA	Coefficiente parziale	(M1)
Tangente dell'angolo di resistenza al taglio	tan ø'k	γ _{φ'}	1.00
Coesione efficace	C'k	γ _{c'}	1.00
Resistenza non drenata	Cuk	γou	1.00

Coefficienti parziali ya da applicare alle resistenze caratteristiche (Pali trivellati)

Resistenza	y r	(R1)	(R2)	(R3)
Base	γь	1.00	1.70	1.35
Laterale in compressione	γs	1.00	1.45	1.15
Totale	γt	1.00	1.60	1.30
Laterale in trazione	γst	1.00	1.60	1.25

Coefficienti parziali χ_T per le verifiche agli stati limite ultimi di pali soggetti a carichi trasversali

y r	(R1)	(R2)	(R3)
γτ	1.00	1.60	1.30

Fattori di correlazione & per la determinazione della resistenza caratteristica in funzione del numero di verticali indagate

Numero di verticali indagate	ξ 3	ξ4
1	1.70	1.70

Coefficienti parziali ya per le verifiche agli stati limite ultimi di fondazioni superficiali

Verifica	(R1)	(R2)	(R3)
Capacità portante	1.00	1.80	2.30
Scorrimento	1.00	1.10	1.10

5.6. COMBINAZIONE DI CARICO

A partire dai carichi agenti sulla struttura di fondazione sono state analizzate le combinazioni di carico per gli stati limite.

Tali combinazioni, riportate nella tabella seguente, sono state effettuate tenendo presente quanto prescritto dalla normativa D.M. Infrastrutture Trasporti 17 gennaio 2018 (G.U. 20 febbraio 2018 n. 42 - Suppl. Ord. n. 8) "Norme tecniche per le Costruzioni".

Si riportano di seguito l'elenco combinazioni di calcolo per un totale di 12 combinazioni definite e dove il coefficiente CP identifica: CP = Coefficiente di partecipazione della condizione.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Combinazione n° 1 - A1-M1-R3

Condizione	СР
Peso proprio	1.30
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.30
VENTO ESTREMO	1.50
NEVE	0.75

Combinazione n° 2 - A1-M1-R3

Condizione	СР
Peso proprio	1.30
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.30
VENTO ESTREMO	0.90
NEVE	1.50

Combinazione n° 3 - A1-M1-R3

Condizione	СР
Peso proprio	1.30
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.30
VENTO NORMALE FUNZIONAMENTO	1.50
NEVE	0.75

Combinazione n° 4 - A1-M1-R3

Condizione	СР
Peso proprio	1.30
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.30
VENTO NORMALE FUNZIONAMENTO	0.90
NEVE	1.50

Combinazione n° 5 - SLO

Condizione	СР
Peso proprio	1.00
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.00
SLO	1.00

Combinazione n° 6 - SLD

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.00
SLD	1.00

Combinazione n° 7 - SLV

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.00
SLV	1.00

Combinazione n° 8 - SLE Rara

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.00
VENTO NORMALE FUNZIONAMENTO	1.00
NEVE	0.50

Combinazione n° 9 - SLE Rara

Condizione	CP
Peso proprio	1.00
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.00
VENTO NORMALE FUNZIONAMENTO	0.60
NEVE	1.00

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Combinazione nº 10 - SLE Frequente

Condizione	СР
Peso proprio	1.00
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.00
VENTO NORMALE FUNZIONAMENTO	0.20
NEVE	0.00

Combinazione n° 11 - SLE Frequente

Condizione	СР
Peso proprio	1.00
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.00
VENTO NORMALE FUNZIONAMENTO	0.00
NEVE	0.20

Combinazione nº 12 - SLE Quasi permanente

P	
Condizione	CP
Peso proprio	1.00
RICOPRIMENTO FONDAZIONE	1.00
VENTO NORMALE FUNZIONAMENTO	0.00
NEVE	0.00

5.7. ANALISI DEI CARICHI

Un'accurata valutazione dei carichi è un requisito imprescindibile di una corretta progettazione, in particolare per le costruzioni realizzate in zona sismica. La valutazione dei carichi e sovraccarichi agenti sulla fondazione e dei carichi e sovraccarichi derivanti dalla sovrastruttura, è stata effettuata in accordo con le disposizioni del Decreto del Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti del 17 gennaio 2018 "Norme tecniche per le Costruzioni".

Le condizioni di carico per le quali si effettuano le verifiche sono:

- Peso proprio fondazione;
- Peso torre eolica;
- Neve;
- Vento in condizioni di esercizio;
- Vento estremo;
- Sisma;

Le azioni sismiche sono combinate secondo quanto riportato nel par. 7.3.5 del DM del 17 gennaio 2018 "Norme tecniche per le Costruzioni".

5.8. SISTEMI DI RIFERIMENTO

5.8.1. CONVENZIONI ADOTTATE

Carichi e reazioni vincolari

Fz Carico verticale positivo verso il basso

Fx Forza orizzontale in direzione X positiva nel verso delle X crescenti.

Fy Forza orizzontale in direzione Y positiva nel verso delle Y crescenti.

Mx Momento con asse vettore parallelo all'asse X positivo antiorario.

My Momento con asse vettore parallelo all'asse Y positivo antiorario.

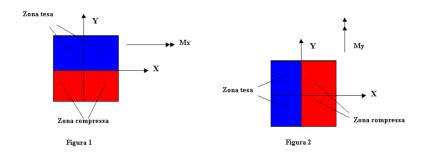
Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

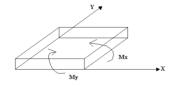


Sollecitazioni

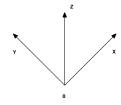
Mx Momento flettente X con asse vettore parallelo all'asse Y (positivo se tende le fibre inferiori).

My Momento flettente Y con asse vettore parallelo all'asse X (positivo se tende le fibre inferiori).

Mxy Momento flettente XY.



5.8.2. RIFERIMENTO GLOBALE



Il sistema di riferimento globale, rispetto al quale va riferita l'intera struttura, è costituito da una terna di assi cartesiani sinistrorsa OXYZ (X, Y, Z posizionati a 90° tra loro).

5.8.3. RIFERIMENTO LOCALE

Definiti i e f come i due nodi iniziale e finale dell'elemento, viene individuato un sistema di assi cartesiani locale all'elemento, con origine nel Nodo i così composto:

- asse x orientato dal nodo i al nodo j;
- asse y perpendicolare all' asse x;
- asse z che completa la terna

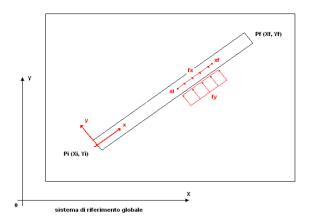
Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



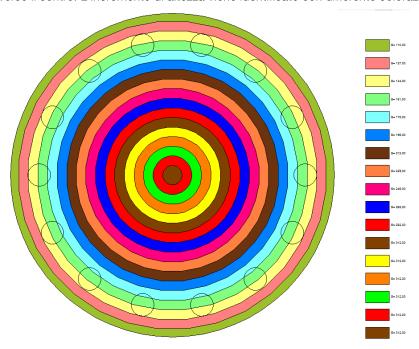
Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00



5.9. PLINTO DI FONDAZIONE

5.9.1. IDENTIFICAZIONE GEOMETRICA

Si riporta di seguito lo schema strutturale adottato in fase di calcolo. La struttura viene schematizzata come anelli concentrici con altezza variabile crescente verso il centro. L'incremento di altezza viene identificato con differente colorazione:



5.9.2. VERIFICHE STRUTTURALI

5.9.2.1.ARMATURA RADIALE INFERIORE

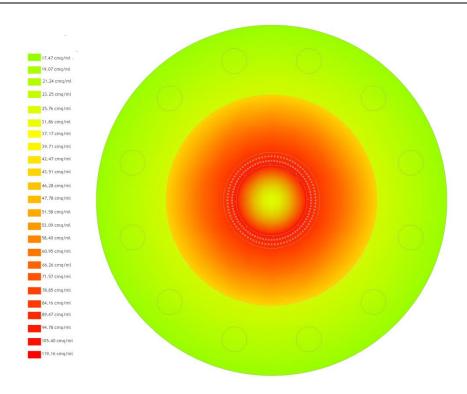
Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

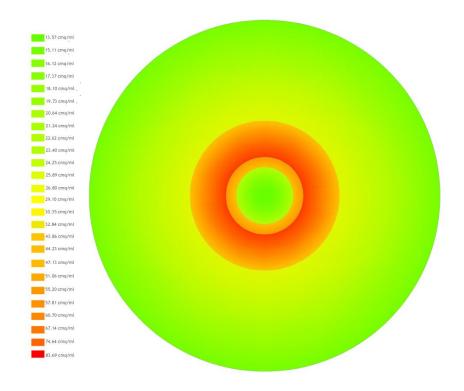
Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00



5.9.2.2. ARMATURA RADIALE SUPERIORE



Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

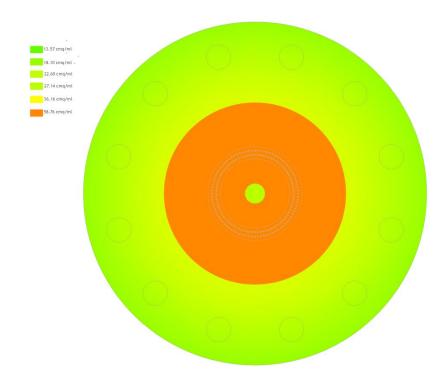
RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

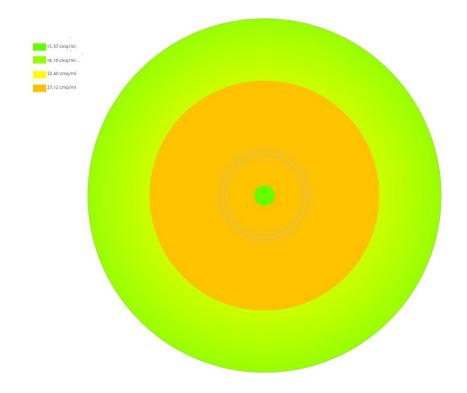


Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

5.9.2.3. ARMATURA ANULARE INFERIORE



5.9.2.4. ARMATURA ANULARE SUPERIORE



Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

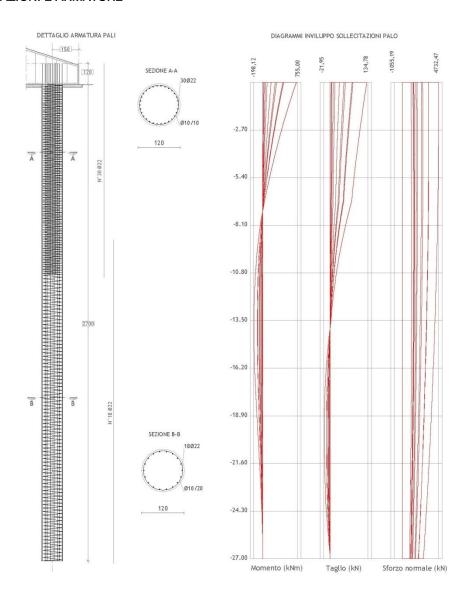
Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

5.10. PALI FONDAZIONE

5.10.1. SOLLECITAZIONI E ARMATURE



Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6. DIMENSIONAMENTO OPERE STAZIONE ELETTRICA DI UTENZA

6.1. FONDAZIONE APPARECCHIATURE ELETTRICHE ED EDIFICIO QUADRI

Nel presente elaborato verranno analizzate le fondazioni relative al reparto 150 kV e all'edificio quadri di seguito riportati:

- TRASFORMATORE DI POTENZA 150/max36kV FONDAZIONE N°10;
- SCARICATORE DI TERRA- FONDAZIONE N°07:
- TRASFORMATORE DI CORRENTE

 FONDAZIONE N°05;
- INTERRUTORE FONDAZIONE N°11;
- TRASFORMATORE DI TENSIONE FONDAZIONE N°03;
- SEZIONATORE FONDAZIONE N°06;
- ISOLATORE N°02:
- EDIFICIO QUADRI.

Si rimanda, per ulteriori approfondimenti, ai seguenti documenti:

- 214701_D_D_0240 Stazione elettrica di utenza Planimetria e Sezioni elettromeccaniche;
- 214701_D_D_0242 Stazione elettrica di utenza Disegni architettonici edificio quadri.

6.2. DEFINIZIONE DELLE AZIONI ELEMENTARI

6.2.1. INDIVIDUAZIONE DELLE AZIONI

Un'accurata valutazione dei carichi è un requisito imprescindibile di una corretta progettazione, in particolare per le costruzioni realizzate in zona sismica.

Essa, infatti, è fondamentale ai fini della determinazione delle forze sismiche, in quanto incide sulla valutazione delle masse e dei periodi propri della struttura dai quali dipendono i valori delle accelerazioni.

La valutazione dei carichi e dei sovraccarichi è stata effettuata in accordo con le disposizioni del **Decreto Ministero Infrastrutture Trasporti 17 gennaio 2018** (*G.U. 20/02/2018 n. 42 - Suppl. Ord. n. 8*) "Aggiornamento delle Norme tecniche per le Costruzioni" Le condizioni di carico per le quali si effettua la verifica sono:

- Peso proprio fondazione;
- Peso della sovrastruttura;
- Tiro conduttore;
- Manutenzione:
- Neve e Ghiaccio;
- Vento;
- Corto circuito;
- Sisma:
- Carichi dinamici.

L'illustrazione dettagliata dei criteri adottati per l'identificazione della condizione di carico sismica è riportata nella relazione di calcolo delle apparecchiature.

Per quanto riguarda la metodologia di calcolo per la determinazione delle sollecitazioni sismiche, essa si basa sulla considerazione che la fondazione è soggetta alle sollecitazioni derivanti dalla risposta dinamica del sovrastante assieme struttura-apparecchiature:

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

tale assieme si configura come un sistema dinamico la cui frequenza fondamentale si colloca, in generale, all'interno della banda di frequenze di massima amplificazione dello spettro di progetto. La massima accelerazione di risposta al sisma, costituisce perciò, moltiplicata per la massa complessiva dell'assieme concentrata nel suo baricentro, la forzante del sistema.

Le azioni sismiche sono combinate secondo quanto riportato nel par. 7.3.5 di [1].

I carichi da corto circuito non vengono considerati contestualmente al sisma, anche se potrebbero essere causati da quest'ultimo. Trattasi, in questa interpretazione, di due eventi eccezionali la cui probabilità combinata di accadimento può essere considerata scarsa.

6.2.2. CARICHI

I carichi considerati nella presente relazione fanno riferimento alle sollecitazioni determinate nella relazione di calcolo delle sovrastrutture, e applicati in corrispondenza della piastra di attacco fondazione-apparecchiatura.

Per ogni fondazione si riporterà la tabella carichi derivante dall'analisi e verifica della struttura metallica.

La struttura di sostegno scarica le sollecitazioni, indotte dalle azioni ad essa applicate, in fondazione in corrispondenza dei batoli.

6.2.2.1.CONDIZIONI DI CARICO

Le condizioni di carico sono:

						Tip	oologie di carico
N _{id}	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	Ψο	Ψ1	Ψ2
0001	Carico Permanente	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002	Permanenti NON Strutturali	SI	NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0003	Pressione del Vento (+X)	NO	NO	Istantanea	0,60	0,20	0,00
0004	Pressione del Vento (+Y)	NO	NO	Istantanea	0,60	0,20	0,00
0005	Manutenzione x	SI	NO	Media	1,00	0,50	0,00
0006	Manutenzione y	SI	NO	Media	1,00	0,50	0,00
0007	Corto circuito 31.5 kA	SI	NO	Istantanea	0,00	0,00	0,00
0008	Dinamico (compressione)	NO	NO	Breve	1,00	0,30	0,00
0009	Dinamico (trazione)	SI	NO	Breve	1,00	0,30	0,00
0010	Sisma X	-	-	-	-	-	-
0011	Sisma Y	-	-	-	-	-	-
0012	Sisma Z	_	-	-	-	-	-
0013	Sisma Ecc.X	_	-	-	-	-	-
0014	Sisma Ecc.Y	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

N_{id} F+E Numero identificativo della Tipologia di Carico.

Indica se la tipologia di carico considerata è AGENTE con il sisma.

Indica se la tipologia di carico è ALTERNATA (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.

CDC Indica la classe di durata del carico.

NOTA: dato significativo solo per elementi in materiale legnoso.

Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).

Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).

Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

6.3. **COMBINAZIONI DELLE AZIONI**

6.3.1. STATI LIMITE ULTIMI

Le combinazioni delle azioni assunte per le verifiche agli stati limite ultimi (SLV) delle fondazioni, in accordo a quanto previsto dall'attuale normativa (rif. [1]), sono elencate nei paragrafi che seguono.

6.3.1.1.COMBINAZIONE FONDAMENTALE

In accordo a [1] (Par. 2.5.3) vengono riportate le combinazioni fondamentali con i vari coefficienti

$$\gamma_{G1} \cdot G1 + \gamma_{G2} \cdot G2 + \gamma_{P} \cdot P + \gamma_{Q1} \cdot Q_{K1} + \gamma_{Q2} \cdot \Psi_{02} \cdot Q_{k2} + \gamma_{Q3} \cdot \Psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

con:

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

 γ_{G1} = coefficiente parziale per i carichi permanenti;

G1 = carichi permanenti;

 γ_{G2} = coefficiente parziale per i carichi permanenti non strutturali;

G2 = carichi permanenti non strutturali;

 γ_P = coefficiente parziale per pretensione e precompressione;

P = pretensione e precompressione;

 γ_{Q1} = coefficiente parziale per l'azione variabile dominante;

 Q_{K1} = azione variabile dominante;

γ_{Qj} = coefficienti parziali per le azioni variabili;

 Ψ_{0j} = coefficienti di combinazione;

Q_{Kj} = azioni variabili

sono state costruite considerando le azioni elementari definite al Paragrafo 3.1 e i coefficienti di combinazione relativi alle relative azioni variabili (Rif. [1] Par. 2.5.3) ed i coefficienti parziali delle azioni contemplati per i diversi carichi (Rif. [1] Par. 2.6.1) rispettivamente per gli:

- stati limite ultimi di resistenza della struttura (STR);
- stati limite ultimi di resistenza del terreno (GEO).

Il peso della fondazione, del terreno sovrastante e della sovra-struttura sono stati considerati carichi permanenti.

				SLU: Non Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche					
Id Comb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
03	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
04	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
05	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
06	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
07	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
08	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
09	1,00	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
10	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
11	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
12	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
13	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
14	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
15	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
16	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
17	1,00	0,80	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
18	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
19	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
20	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
21	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
22	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
23	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
24	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
25	1,00	0,80	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
26	1,00	0,80	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
27	1,00	0,80	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
28	1,00	0,80	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
29	1,00	0,80	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
30	1,00	0,80	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
31	1,00	0,80	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
32	1,00	0,80	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
33	1,00	0,80	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

nuni SU)

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

					: Non Sism	ica - Strut	turale senz		
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
34 35	1,00	0,80	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00 1,50
36	1,00 1,00	0,80 0,80	0,90 0,90	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50	0,00
37	1,00	0,80	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
38	1,00	0,80	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
39	1,00	0,80	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
40	1,00	0,80	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
41	1,00	0,80	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
42 43	1,00 1,00	0,80 0,80	0,90 0,90	0,00 0,00	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50
44	1,00	0,80	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
45	1,00	0,80	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
46	1,00	0,80	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
47	1,00	0,80	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
48	1,00	0,80	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
49 50	1,00 1,00	0,80 1,50	0,90 0,00	0,00 0,00	1,50 0,00	1,50 0,00	0,00 0,00	1,50 0,00	1,50 0,00
51	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
52	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
53	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
54	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
55 56	1,00 1,00	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 1,50	1,50 0,00
57	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
58	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
59	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
60	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
61	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
62 63	1,00 1,00	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	1,50 1,50	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50
64	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
65	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
66	1,00	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
67	1,00	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
68	1,00	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
69 70	1,00 1,00	1,50 1,50	0,00 0,00	0,90 0,90	0,00 0,00	0,00 1,50	0,00 0,00	1,50 0,00	1,50 0,00
71	1,00	1,50	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
72	1,00	1,50	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
73	1,00	1,50	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
74	1,00	1,50	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
75 76	1,00 1,00	1,50 1,50	0,00 0,00	0,90 0,90	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50	1,50 0,00
77	1,00	1,50	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
78	1,00	1,50	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
79	1,00	1,50	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
80	1,00	1,50	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
81 82	1,00	1,50 1,50	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
83	1,00 1,00	1,50	0,90 0,90	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50
84	1,00	1,50	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
85	1,00	1,50	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
86	1,00	1,50	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
87	1,00	1,50	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
88 89	1,00 1,00	1,50 1,50	0,90 0,90	0,00 0,00	0,00 0,00	1,50 1,50	0,00 0,00	1,50 1,50	0,00 1,50
90	1,00	1,50	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
91	1,00	1,50	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
92	1,00	1,50	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
93	1,00	1,50	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
94	1,00	1,50	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
95	1,00	1,50	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

				SH	l: Non Sism	ica - Strutt	turale senz	a azioni de	otecniche
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
96	1,00	1,50	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
97	1,00	1,50	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
98	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
99	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
100	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
101 102	1,00 1,00	0,80 0,80	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50	0,00 0,00	1,50 0,00	1,50 0,00
102	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
104	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
105	1,00	0,80	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
106	1,00	0,80	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
107	1,00	0,80	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
108	1,00	0,80	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
109	1,00	0,80	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
110	1,00	0,80	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
111	1,00	0,80	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
112	1,00	0,80	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
113	1,00	0,80	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
114 115	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
116 117	1,00 1,00	1,50 1,50	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	1,50 1,50	0,00 1,50
118	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
119	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
120	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
121	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
122	1,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
123	1,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
124	1,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
125	1,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
126	1,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
127 128	1,00	1,50	1,50	0,00 0,00	1,50	1,50	0,00 0,00	0,00	1,50
129	1,00 1,00	1,50 1,50	1,50 1,50	0,00	1,50 1,50	1,50 1,50	0,00	1,50 1,50	0,00 1,50
130	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
131	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
132	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
133	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
134	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
135	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
136	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
137	1,00	0,80	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
138	1,00	0,80	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
139 140	1,00 1,00	0,80 0,80	0,00 0,00	1,50 1,50	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50	1,50 0,00
141	1,00	0,80	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
142	1,00	0,80	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
143	1,00	0,80	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
144	1,00	0,80	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
145	1,00	0,80	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
146	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
147	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
148	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
149	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
150	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
151 152	1,00 1,00	1,50 1,50	0,00 0,00	1,50 1,50	0,00 0,00	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 1,50	1,50 0,00
153	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
154	1,00	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
155	1,00	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
156	1,00	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
157	1,00	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

PROGETTO

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

				SLU	: Non Sism	ica - Strutt	turale senz	a azioni ge	otecniche
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
158	1,00	1,50	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
159	1,00	1,50	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
160	1,00	1,50	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
161	1,00	1,50	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
162	1,30	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
163	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
164 165	1,30 1,30	0,80 0,80	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50	1,50
166	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00 1,50
167	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
168	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
169	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
170	1,30	0,80	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
171	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
172	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
173	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
174	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
175	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
176	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
177	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
178	1,30	0,80	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
179	1,30	0,80	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
180 181	1,30	0,80 0,80	0,00 0,00	0,90	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00	1,50 0,00
182	1,30 1,30	0,80	0,00	0,90 0,90	0,00	0,00	0,00	1,50 1,50	1,50
183	1,30	0,80	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
184	1,30	0,80	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
185	1,30	0,80	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
186	1,30	0,80	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
187	1,30	0,80	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
188	1,30	0,80	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
189	1,30	0,80	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
190	1,30	0,80	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
191	1,30	0,80	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
192	1,30	0,80	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
193	1,30	0,80	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
194	1,30 1,30	0,80	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00 0,00	1,50	1,50
195 196	1,30	0,80 0,80	0,90 0,90	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00	0,00 0,00	0,00 1,50
197	1,30	0,80	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
198	1,30	0,80	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
199	1,30	0,80	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
200	1,30	0,80	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
201	1,30	0,80	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
202	1,30	0,80	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
203	1,30	0,80	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
204	1,30	0,80	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
205	1,30	0,80	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
206	1,30	0,80	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
207 208	1,30 1,30	0,80 0,80	0,90 0,90	0,00 0,00	1,50 1,50	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 1,50
208	1,30	0,80	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
210	1,30	0,80	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
211	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
212	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
213	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
214	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
215	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
216	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
217	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
218	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
219	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



				CIII	J: Non Sism	ica - Strut	turale cena	za azioni de	otocnicho
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	.a azıonı ge	CC 09
220	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
221	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
222	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
223	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
224	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
225	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
226	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
227	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
228	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
229	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
230	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
231	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
232	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
233	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
234	1,30	1,50	0,00	0,90	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
235	1,30	1,50	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
236	1,30	1,50	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
237	1,30	1,50	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
238	1,30	1,50	0,00	0,90	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
239	1,30	1,50	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
240	1,30	1,50	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
241	1,30	1,50	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
242 243	1,30 1,30	1,50 1,50	0,00	0,90	1,50	1,50	0,00 0,00	1,50	1,50
244	1,30	1,50	0,90 0,90	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00 0,00	0,00	0,00 0,00	0,00 1,50
245	1,30	1,50	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
246	1,30	1,50	0,90	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
247	1,30	1,50	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
248	1,30	1,50	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
249	1,30	1,50	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
250	1,30	1,50	0,90	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
251	1,30	1,50	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
252	1,30	1,50	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
253	1,30	1,50	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
254	1,30	1,50	0,90	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
255	1,30	1,50	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
256	1,30	1,50	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
257	1,30	1,50	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
258	1,30	1,50	0,90	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
259	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
260	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
261	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
262	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
263	1,30	0,80	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
264 265	1,30	0,80 0,80	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 0,00	1,50 1,50	0,00 0,00	0,00 1,50	1,50
265 266	1,30 1,30	0,80	1,50 1,50	0,00	0,00	1,50 1,50	0,00		0,00 1,50
267	1,30	0,80	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50 0,00	0,00
268	1,30	0,80	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
269	1,30	0,80	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
270	1,30	0,80	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
271	1,30	0,80	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
272	1,30	0,80	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
273	1,30	0,80	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
274	1,30	0,80	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
275	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
276	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
277	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
278	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
279	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
280	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
281	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

				SLU	: Non Sism	ica - Strutl	turale senz	a azioni ge	otecniche
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
282	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
283	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
284	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
285	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
286	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
287	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
288	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
289	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
290	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
291	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
292	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
293	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
294	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
295	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
296	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
297	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
298	1,30	0,80	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
299	1,30	0,80	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
300	1,30	0,80	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
301	1,30	0,80	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
302	1,30	0,80	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
303	1,30	0,80	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
304	1,30	0,80	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
305	1,30	0,80	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
306	1,30	0,80	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50
307	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
308	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00	1,50
309	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	0,00
310	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50	1,50
311	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	0,00
312	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	0,00	1,50
313	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00
314	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	0,00	1,50	1,50
315	1,30	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	0,00
316	1,30	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00	1,50
317	1,30	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	0,00
318	1,30	1,50	0,00	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50	1,50
319	1,30	1,50	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	0,00	0,00
320	1,30	1,50	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	0,00	1,50
321	1,30	1,50	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	1,50	0,00
322	1,30	1,50	0,00	1,50	1,50	1,50	0,00	1,50	1,50

LEGENDA:

Id_{Comb}

Numero identificativo della Combinazione di Carico.

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

CC 02= Permanenti NON Strutturali

CC 03= Pressione del Vento (+X) CC 04= Pressione del Vento (+Y)

CC 05= Manutenzione x

CC 06= Manutenzione y

CC 07= Corto circuito 31.5 kA

CC 08= Dinamico (compressione)

CC 09= Dinamico (trazione)

6.3.1.2.: COMBINAZIONE DI CARICO IN PRESENZA DI SISMA

Si riportano di seguito per ogni condizione di carico elementare la relativa combinazione:

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

SLU: Sismica - Strutturale senza azioni geotecniche

Id _{Comb} CC 01 CC 02 CC	C 03 CC 04 CC	05 CC 06 CC 07	CC 08 CC 09
-----------------------------------	---------------	----------------	-------------

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.

CC Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

CC 02= Permanenti NON Strutturali

CC 03= Pressione del Vento (+X)

CC 04= Pressione del Vento (+Y)

CC 05= Manutenzione x

CC 06= Manutenzione y

CC 07= Corto circuito 31.5 kA

CC 08= Dinamico (compressione)

CC 09= Dinamico (trazione)

6.3.1.3. COMBINAZIONI ECCEZIONALI

In accordo a [1] (Par. 2.5.3) le combinazioni derivanti da effetti di carico eccezionali quali corto circuito, vengono combinati come di seguito:

$$G_1 + G_2 + P + A_d + \ _{21} \cdot Q_{K1} + \ _{22} \cdot Q_{K2} + \dots \dots$$

con:

G₁ = carichi permanenti;

G₂ = carichi permanenti non strutturali;

P = pretensione e precompressione;

A_d = azione eccezionale;

2j = coefficienti di combinazione;

Q_{Kj} = azioni variabili.

sono state costruite considerando le azioni elementari definite al Paragrafo 3.1 ed i coefficienti di combinazione relativi alle relative azioni variabili (Rif. [1] Par. 2.5.3).

6.3.2. STATI LIMITE DI ESERCIZIO

Le combinazioni delle azioni assunte per le verifiche agli stati limite di esercizio della fondazione, in accordo a quanto previsto dall'attuale normativa (rif. [1]), sono quelle relative alle combinazioni di carico menzionate in precedenza.

Combinazione caratteristica (rara), generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio(SLE) irreversibili

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

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

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

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

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

dove:

valore caratteristico della j-esima azione permanente; G_{ki}

 P_{kh} valore caratteristico della h-esima deformazione impressa;

 Q_{kl} valore caratteristico dell'azione variabile di base di ogni combinazione;

 Q_{ki} valore caratteristico della i-esima azione variabile;

coefficiente atto a definire i valori delle azioni ammissibili di durata breve ma ancora significativi nei riguardi della Ψ0i possibile concomitanza con altre azioni variabili;

coefficiente atto a definire i valori delle azioni ammissibili ai frattili di ordine 0,95 delle distribuzioni dei valori istantanei; Ψ1i

coefficiente atto a definire i valori quasi permanenti delle azioni ammissibili ai valori medi delle distribuzioni dei valori Ψ2i istantanei.

6.3.2.1. COMBINAZIONE DI AZIONI QUASI PERMANENTI - COEFFICIENTI

							SERVIZIO	(SLE): Quasi	permanente
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb} Numero identificativo della Combinazione di Carico.

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

CC 02= Permanenti NON Strutturali CC 03= Pressione del Vento (+X)

CC 04= Pressione del Vento (+Y)

CC 05= Manutenzione x

CC 06= Manutenzione y

CC 07= Corto circuito 31.5 kA

CC 08= Dinamico (compressione)

CC 09= Dinamico (trazione)

6.3.2.2. SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI FREQUENTI - COEFFICIENTI

							S	ERVIZIO(SLE): Frequente
Id _{Comb}	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	1,00	0,20	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
03	1,00	1,00	0,00	0,20	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
04	1,00	1,00	0,00	0,00	0,50	0,00	0,00	0,00	0,00
05	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,50	0,00	0,00	0,00
06	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,30	0,00
07	1,00	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,30

LEGENDA:

Idcomb Numero identificativo della Combinazione di Carico. CC

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

CC 02= Permanenti NON Strutturali CC 03= Pressione del Vento (+X)

CC 04= Pressione del Vento (+Y)

CC 05= Manutenzione x

CC 06= Manutenzione y

CC 07= Corto circuito 31.5 kA

CC 08= Dinamico (compressione)

CC 09= Dinamico (trazione)

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.3.2.3. SLE: COMBINAZIONE DI AZIONI RARA - COEFFICIENTI

							SERVIZIO(S	LE): Caratter	istica(RARA)
Id Comb	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05	CC 06	CC 07	CC 08	CC 09
01	1,00	1,00	0,00	0,00	1,00	1,00	0,00	1,00	1,00
02	1,00	1,00	0,00	0,60	1,00	1,00	0,00	1,00	1,00
03	1,00	1,00	0,60	0,00	1,00	1,00	0,00	1,00	1,00
04	1,00	1,00	1,00	0,00	1,00	1,00	0,00	1,00	1,00
05	1,00	1,00	0,00	1,00	1,00	1,00	0,00	1,00	1,00

LEGENDA:

Id_{Comb}

Numero identificativo della Combinazione di Carico.

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

CC 02= Permanenti NON Strutturali

CC 03= Pressione del Vento (+X)

CC 04= Pressione del Vento (+Y)

CC 05= Manutenzione x

CC 06= Manutenzione y

CC 07= Corto circuito 31.5 kA

CC 08= Dinamico (compressione)

CC 09= Dinamico (trazione)

6.4. TRASFORMATORE DI POTENZA 150/36 kV – FONDAZIONE N°10;

6.4.1. CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE

La fondazione del trasformatore trifase 150/36kV è riportata nel disegno di riferimento. Trattasi di una piastra in c.a. a contatto con il terreno sulla quale è impostate delle pareti per l'appoggio dei componenti del trasformatore. Il perimetro è realizzato da paretine in c.a. in modo da formare una vasca di raccolta olio. Tale fondazione ha un' area di impronta di circa 54 mq con dimensioni 9,00x6,00x0,42m. Le pareti hanno dimensioni 6,00x0,80x1,78m, su cui sono ancorate piastre metalliche per l'appoggio del trasformatore.

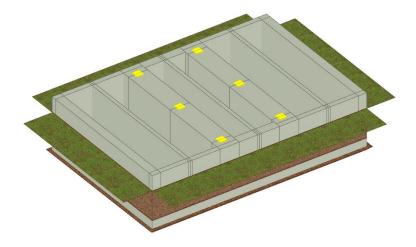


Fig. Vista assonometrica fondazione per trasformatore di potenza 150kV

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

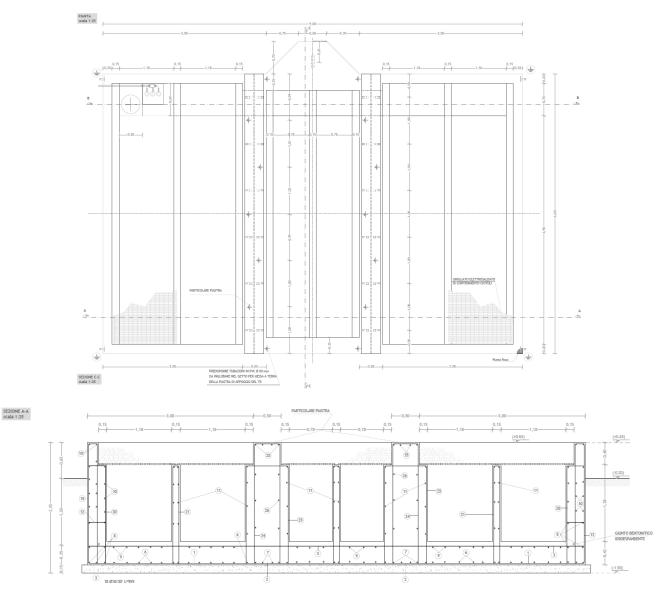


Fig. Pianta e sezione Trasformatore di potenza 150 kV

6.4.2. CARICHI

Si riporta di seguito il riepilogo dei carichi permanenti strutturali e non strutturali derivanti dal peso proprio del trasformatore, della platea, delle pareti e del grigliato.

	Carichi sugli elementi
elemento	carico
	[daN]
Peso proprio trasformatore + olio	80.000 [daN]
Peso proprio pareti	82.559 [daN]
Peso proprio platea	56.700 [daN]
Peso olio e grigliato	1.100 [daN/mq]

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.4.3. PARETI

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

Di		Ned						Nod							- Verifich	e presso	oflessione	retta all	o SLU
r	Pos	Nod o	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nod o	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nod o	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS
Diar	no Teri	ra	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm] ete P1-P2)		[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m] te P1-P2	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
Р	A	0000	0	0	0,10053	0.10053	_	0000	0	0	0.10053	0,10053	_	0000	992	1.988	0,10053	0,10053	59,6
'		5	-		,	',	88,2	6		0	',	,		7			,	0,10033	8
	Р		-19.449	1.376	0,10053	0,10053	9		-14.768	1.067	0,10053	0,10053	NS		0	0	0,10053	0,10053	-
S	Α		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	- 96,5		20.810	444	0,05655	0,05655	NS
	Р		-15.873	685	0,05655	0,05655	NS		-10.860	751	0,05655	0,05655	4		29.278	577	0,05655	0,05655	NS
Р	Α	0000	1.710	2.114	0,10053	0,10053	56,0	0005	-69.970	2.463	0,10053	0,10053	52,1	0005	-41.939	2.364	0,10053	0,10053	52,7
	Р	8	0	0	0,10053	0,10053	8 -	5	0	0	0,10053	0,10053	7	6	0	0	0,10053	0,10053	1 -
S	Α		21.049	458	0,05655	0,05655	NS		-14.376	1.029	0,05655	0,05655	70,9		-3.613	941	0,05655	0,05655	75,9
	Р		28.710	518	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	4		0	0	0,05655	0,05655	5 -
Р	Α	0005	-847	23	0,10053	0,10053	NS	0005	0	0	0,10053	0,10053	_	0010	-3.389	363	0,10053	0,10053	NS
	P	7	-393	41	0,10053	0,10053	NS	8	2.997	186	0,10053	0,10053	NS	1	-1.640	145	0,10053	0,10053	NS
S	A	1	62.091	535	0,05655	0,05655	NS		68.129	455	0,05655	0,05655	NS		20.780	173	0,05655	0,05655	NS
	Р		47.542	402	0,05655	0,05655	NS		53.639	669	0,05655	0,05655	94,7 1		14.087	482	0,05655	0,05655	NS
P		0010	24.766	302	0.10053	0.10053	NS	0010	-7.730	445	0.10053	0.10053		0010	-26.206	F04	0.10053	0.10053	NC
Р	A P	2	-24.766		0,10053	0,10053		3		445	.,	0,10053	NS	4		584	0,10053	0,10053	NS
S	A		-19.367 6.154	741 110	0,10053	0,10053	NS NS		-6.329 0	572 0	0,10053	0,10053	NS -		-22.192 0	79	0,10053	0,10053	NS -
	Р		2.775	667	0,05655	0,05655	NS		14.664	982	0,05655	0.05655	70,1		21.885	546	0,05655	0,05655	NS
_		0010						0010			, ,	.,	5	0010				,	
Р	Α	5	-24.537	1.016	0,10053	0,10053	NS	6	-9.485	173	0,10053	0,10053	NS	7	-13.546	509	0,10053	0,10053	NS
S	P A		-20.251 12.750	217 601	0,10053	0,10053	NS NS		-7.885 49.390	380 451	0,10053	0,10053	NS NS		-10.166 26.913	559 521	0,10053	0,10053	NS NS
3	P		0	0		0,05655	-		37.945	588	0,05655	0,05655	NS		19.726	48	0,05655	· •	NS
Piar	no Ter	1			Par	ete P3-P4	ŀ	0000					44.7	0000	Paret	te P3-P4			
Р	Α	0002	0	0	0,05655	0,05655	-	0002	5.711	591	0,05655	0,05655	44,7 9	0002 7	0	0	0,05655	0,05655	-
	Р		-2.108	321	0,05655	0,05655	83,4		0	0	0,05655	0,05655	_		-4.585	343	0,05655	0,05655	78,4
_	_		_	_			7					<i>'</i>	39,8		_	1	, 	ĺ	2
S	Α		0	0	0,05655	0,05655	-		18.941	651	0,05655	0,05655	1		0	0	0,05655	0,05655	-
	Р	0002	0	0	0,05655	0,05655	45,7	0008	0	0	0,05655	0,05655	-	0009	-12.395	59	0,05655	0,05655	NS
Р	Α	8	5.747	578	0,05655	0,05655	9	9	0	0	0,05655	0,05655	-	0	0	0	0,05655	0,05655	-
	Р		0	0	0,05655	0,05655	-		-38.720	641	0,05655	0,05655	44,1 8		-40.131	418	0,05655	0,05655	67,8 9
S	^		19.643	632	0,05655	0,05655	40,9		0	0	0,05655	0,05655	- 0		0	0	0,05655	0.05655	9
3	A P		19.043		'	0.05655	6		_	_	'	'	NC -				<i>'</i>	0,05655	NC -
		0009		0	0,05655	, , , , , , , , ,	-	0009	-8.728	192	0,05655	0,05655	NS	0018	-3.667	112	0,05655	0,05655	NS
Р	A	1	0	0	0,05655	0,05655		2	0	0	0,05655	0,05655	,	7	0	0	0,05655	0,05655	-
S	P A		1.881	34 0	0,05655	0,05655	NS -		2.039	61 0	0,05655	0,05655	NS -		-12.719 0	21	0,05655		NS -
	P		56.133	157	0,05655		NS		47.796	227	0,05655		NS		20.565	31	0,05655		NS
Р	Α	0018 8	0	0	0,05655	0,05655	-	0018	0	0	0,05655	0,05655	_	0019	0	0	0,05655	0,05655	-
	Р	U	-2.983	118	0,05655	0,05655	NS		-19.412	153	0,05655		NS	U	0	0	0,05655		_
S	A P		10.363	29	0,05655		NS		892	24	0,05655	0,05655	NS -		0	0	0,05655		-
		0019	0	0	0,05655		-	0019	0	0	0,05655		-	0019	15.122	10	0,05655		NS
Р	Α	1	0	0	0,05655	0,05655		2	0	0	0,05655	0,05655	_	3	0	0	0,05655	0,05655	_
	Р		-13.399	361	0,05655	0,05655	75,5 2		-5.031	125	0,05655	0,05655	NS		-11.331	154	0,05655	0,05655	NS
S	Α		0	0		0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655		-
Dia	P 10 Ter i	ra	8.772	196		0,05655 ete P5-G 1	NS L-G2-G	22_D4	35.125	203	0,05655	0,05655	NS		26.057	120 te P5-G 1		0,05655	NS
Piar	10 Teri A	0001	0	0		0,10053	L-GZ-(0001	-53.350	22.07	0,10053	0,10053	14,2	0004	0	0	0,10053	0,10053	
۲	A	3	U	U	0,10053	0,10053	-	6	-55.550	4	0,10053	0,10053	8	4	U	0	0,10053	0,10053	-

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



														Daust'	Vorifici		·floos!s:		- C! !!
Di	Desir	Nod	N	N			66	Nod		M				Pareti Nod				retta all	
r	Pos	0	N _{Ed}	MEd	A _s	Adf	CS	0	NEd	MEd	A _s	Adf	CS	0	NEd	MEd	A _s	Adf	CS
	P		[N] -9.251	[N·m] 13.11	[cm²/cm] 0,10053	[cm²/cm] 0,10053	22,8		[N]	[N·m]	[cm²/cm] 0,10053	[cm²/cm]	_		[N] -85.974	[N·m] 10.02	[cm²/cm] 0,10053	[cm²/cm] 0,10053	32,6
	'		7.231	8	0,10033		1			20.41	,	1, 1111	15,2		03.374	7	,	0,10033	2
S	Α		0	0	0,10053	0,10053	-		-40.902	6	0,10053	0,10053	2		0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-22.916	2.936	0,10053	0,10053	NS		0	0	0,10053	0,10053	-		19.633	3.142	0,10053	0,10053	91,8
Р	Α	0004 5	-47.935	22.36 9	0,10053	0,10053	14,0 0	0010	-29.283	734	0,10053	0,10053	NS	0010 9	-40.869	14.03 6	0,10053	0,10053	22,1
	Р		-47.935	14.28 6	0,10053	0,10053	21,9		-29.283	6.507	0,10053	0,10053	47,1 0		-40.869	1.301	0,10053	0,10053	NS
S	Α		36.232	5.259	0,10053	0,10053	53,7 4		45.613	1.266	0,10053	0,10053	NS		-27.375	9.476	0,10053	0,10053	32,2 7
	Р		36.232	266	0,10053	0,10053	NS		45.613	2.357	0,10053	0,10053	NS		-27.375	1.243	0,10053	0,10053	NS
Piar	no Ter	-			Par	ete P5-G1							25.0	0004	Paret	te G1-G2	2		
Р	Α	0004	-66.455	4.373	0,10053	0,10053	73,1	0004	-63.721	9.109	0,10053	0,10053	35,0 2	0004	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-66.455	9.531	0,10053	0,10053	33,5 7		-63.721	9.723	0,10053	0,10053	32,8 1		-85.974	10.02 7	0,10053	0,10053	32,6 2
S	Α		-17.377	1.337	0,10053	0,10053	NS		-33.531	10.28 0	0,10053	0,10053	29,9 6		0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-17.377	2.778	0,10053	0,10053	NS		-33.531	12.95 5	0,10053	0,10053	23,7 7		19.633	3.142	0,10053	0,10053	91,8 7
Р	Α	0004	-47.935	22.36	0,10053	0,10053	14,0 0	0005	-28.296	298	0,10053	0,10053	NS	0005	67.671	738	0,10053	0,10053	NS
	Р	,	-47.935	14.28	0,10053	0,10053	21,9	1	-28.296	5.583	0,10053	0,10053	54,8		67.671	1.741	0,10053	0,10053	NS
S	Α		36.232	5.259	0,10053	0,10053	3 53,7		0	0	0,10053	0,10053	3		-27.129	144	0,10053	0,10053	NS
J	P		36.232	266	0,10053	0,10053	4 NS		-7.706	1.110	0,10053	0,10053	NS		-44.243	1.367	0,10053	0,10053	NS
P	A	0009	-61.325	5.821	0,10053	0,10053	54,6	0009	-57.974	5.235	0,10053	0,10053	60,5	0009	-56.822	2.602	0,10053	0,10053	NS
'		3			,	,	5 39,6	4			,	,	3 51,6	5				,	50,3
	Р		-61.325	8.033	0,10053	0,10053	0		-57.974	6.131	0,10053	0,10053	9		-56.822	6.286	0,10053	0,10053	5
S	Α		-34.749	1.908	0,10053	0,10053	NS 98,1		-29.396	1.977	0,10053	0,10053	NS		-20.034	693	0,10053	0,10053	NS
	Р		-34.749	3.142	0,10053	0,10053	7		-29.396	2.369	0,10053	0,10053	NS		-20.034	1.550	0,10053	0,10053	NS
Р	Α	0009 6	-57.741	5.883	0,10053	0,10053	53,8 5												
	Р		-57.741	5.786	0,10053	0,10053	54,7 5												
S	Α		-29.808	2.449	0,10053	0,10053	NS												
	Р		-29.808	3.978	0,10053	0,10053	77,0												
Piar	no Ter	ra			Par	ete P5-G1		3-P6							Paret	te G2-G3	3		
Р	Α	0003	0	0	0,10053	0,10053	-	0003	-49.416	17.43 6	0,10053	0,10053	18,0 0	0004	-66.455	4.373	0,10053	0,10053	73,1 7
	Р		-74.136	6.099	0,10053	0,10053	52,9 2		-49.416	9.568	0,10053	0,10053	32,8 0		-66.455	9.531	0,10053	0,10053	33,5 7
S	Α		0	0	0,10053	0,10053	-		1.952	6.686	0,10053	0,10053	44,1		-17.377	1.337	0,10053	0,10053	NS
	Р		-18.770	1.275	0,10053	0,10053	NS		1.952	1.427	0,10053	0,10053	NS		-17.377	2.778	0,10053	0,10053	NS
Р	Α	0004	-63.721	9.109	0,10053	0,10053	35,0 2	0005	0	0	0,10053	0,10053	-	0005 4	68.074	789	0,10053	0,10053	NS
	Р	_	-63.721	9.723	0,10053	0,10053	32,8		-35.173	6.889	0,10053	0,10053	44,8 0		68.074	1.697	0,10053	0,10053	NS
S	Α		-33.531	10.28	0,10053	0,10053	29,9		0	0	0,10053	0,10053	-		0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-33.531	12.95	0,10053	0,10053	23,7		-8.255	1.388	0,10053	0,10053	NS		-45.166	1.709	0,10053	0,10053	NS
P	A	0009	-57.390	4.756	0,10053	0,10053	66,5	0009	-60.596	5.567	0,10053	0,10053	57,1	0009	-55.963	2.231	0,10053	0,10053	NS
•	P	7	-57.390	6.519	0,10053	0,10053	9 48,5	8	-60.596	7.850	0,10053	0,10053	0 40,4	9	-55.963	6.696	0,10053	0,10053	47,2
S			-26.611	1.315	0,10053	0,10053	8 NS		-35.482	2.116	0,10053	0,10053	9 NS		-20.602	214	0,10053		NS
3	A P		-26.611	2.103	0,10053	0,10053	NS		-35.482	4.124	0,10053	0,10053	74,8		-20.602	1.884	0,10053		NS
P		0010			0,10053	0,10053	54,5 4		33.102		0,10000	0,10055	6		20.002	1.50 /	3,13033	3,13033	115
۲	Α	0	-59.280	5.819	0,10053	0,10053	4												

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

PROGETTO ENERGIA

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

Di		Ned						Ned											o SL
r	Pos	Nod o	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs	Nod o	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
	Р		-59.280	5.973	0,10053	0,10053	53,1												
S	Α		-29.837	2.206	0,10053	0,10053	NS												
	P		-29.837	4.257	0,10053	0,10053	72,0												
			23.037	7.237	-		4	22.06							B	- 62 54			
	o Ter	ra 0001				ete P5-G1	L-G2-0	0001		22.04			14,4	0003		e G3-P6			
Р	Α	4	0	0	0,10053	0,10053	-	5	-59.334	6	0,10053	0,10053	0	8	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-12.310	13.46 8	0,10053	0,10053	22,3 0		0	0	0,10053	0,10053	-		-74.136	6.099	0,10053	0,10053	52 _.
s	Α		0	0	0,10053	0,10053	-		-49.924	20.04	0,10053	0,10053	15,6		0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-17.546	2.761	0,10053	0,10053	NS		0	1 0	0,10053	0,10053	7		-18.770	1.275	0,10053	0,10053	N:
P		0003		17.43			18,0	0014					NC	0014		13.91			22
Р	Α	9	-49.416	6	0,10053	0,10053	0	5	-22.434	754	0,10053	0,10053	NS	6	-53.257	5	0,10053	0,10053	5
	Р		-49.416	9.568	0,10053	0,10053	32,8		-22.434	8.226	0,10053	0,10053	36,9 5		-53.257	1.814	0,10053	0,10053	N:
S	Α		1.952	6.686	0,10053	0,10053	44,1		9.573	2.299	0,10053	0,10053	NS		-22.164	9.654	0,10053	0,10053	31,
	Р		1.053	1 427	0.10053	0.10053	NS		9.573	4 740	0.10053	0.10053	61,5		22.164	1 125	0.10053	0.10053	
			1.952	1.427	0,10053	0,10053			9.5/3	4.749	0,10053	0,10053	5		-22.164	1.125	0,10053	0,10053	N:
Piar	o Ter	1		l	Par	ete P7-P8	3	0002				l		0002	Paret	e P7-P8		l	
Р	Α	0002	1.434	35	0,05655	0,05655	NS	0002	1.227	36	0,05655	0,05655	NS	0002	-6.649	44	0,05655	0,05655	N:
	Р	ļ	0	0	0,05655	0,05655	-		1.804	11	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	-
S	A		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-		-8.603	42	0,05655	0,05655	N
	Р	0002	0	0	0,05655	0,05655	-	0008	0	0	0,05655	0,05655	-	0008	-8.238	11	0,05655	0,05655	N
Р	Α	4	-6.921	41	0,05655	0,05655	NS	5	-27.429	27	0,05655	0,05655	NS	6	-23.695	29	0,05655	0,05655	N
_	P		-7.107	11	0,05655	0,05655	NS		-25.558	14	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	-
S	A P		-8.643	74	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	
-		0008	-8.643	51	0,05655	0,05655	NS	0008			0,05655		-	0017			0,05655	0,05655	<u> </u>
Р	Α	7	0	0	0,05655	0,05655	-	8	0	0	0,05655	0,05655	-	2	0	0	0,05655	0,05655	-
_	P		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-
S	A P		6.586 0	16 0	0,05655	0,05655	NS -		7.870 0	15 0	0,05655	0,05655 0,05655	NS -		-6.929 0	16 0	0,05655	0,05655	N:
_		0017						0017						0017					
Р	Α	3	0	0	0,05655	0,05655	-	4	0	0	0,05655	0,05655	-	5	0	0	0,05655	0,05655	-
_	P		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-		0 525	0	0,05655	0,05655	- NIC
S	A P		-3.430 0	14 0	0,05655	0,05655	NS -		-2.241 0	21 0	0,05655	0,05655 0,05655	NS -		-8.535 0	15 0	0,05655	0,05655	NS
P		0017		_			NC	0017						0017			,		
Р	A	6	-11.547	15	0,05655	0,05655	NS	7	0	0	0,05655	0,05655	-	8	0	0	0,05655	0,05655	-
S	P A	-	0	0	0,05655	0,05655	-		0 5.725	0 16	0,05655	0,05655	- NS		0 1.302	0 14	0,05655	0,05655	NS
3	P		0	0	,	0,05655	_		0	0	0,05655	,	-		0	0	0,05655	0,05655	- INS
Piar	o Ter	ra			Par	ete P9-G4	1-G5-G	6-P10							Paret	e P9-G4	l		
Р	Α	9	-29.720	19.39 2	0,10053	0,10053	15,8 1	0001	0	0	0,10053	0,10053	-	9	-38.231	11.90 9	0,10053	0,10053	26, 1
	Р		0	0	0,10053	0,10053	-		-77.479	20.79 6	0,10053	0,10053	15,5 8		0	0	0,10053	0,10053	-
S	Α		-58.725	3.766	0,10053	0,10053	84,2 2		0	0	0,10053	0,10053	-		118.325	9.483	0,10053	0,10053	26
	Р		0	0	0,10053	0,10053	-		-80.699	16.17 5	0,10053	0,10053	20,1 0		0	0	0,10053	0,10053	-
Р	Α	0003	-62.649	16.01	0,10053	0,10053	19,8												
	Р		-62.649	23.86 0	0,10053	0,10053	13,3 5												
S	Α		-6.091	3.859	0,10053	0,10053	77,2 3												
	Р		-6.091	14.82 6	0,10053	0,10053	20,1												
)ior	o Ter	ra		J	Par	ete P9-G4	1-G5-0	66-P10							Paret	e G4-G!	5		
ייםו							26,0	1		16.01			19,8	0003					33

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



														Dav-t'	Voriet - I		-floor!	walth!!	- C! !!
Di r	Pos	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs	Nod 0	- Verifich N _{Ed}	e presso M _{Ed}	oflessione A _s	e retta allo A _{df}	o SLU CS
•		U	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]		U	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]		0	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
	Р		0	0	0,10053	0,10053	-		-62.649	23.86	0,10053	0,10053	13,3		-67.064	4.495	0,10053	0,10053	71,2
S	Α		118.325	9.483	0,10053	0,10053	26,6 5		-6.091	3.859	0,10053	0,10053	77,2 3		-17.304	2.760	0,10053	0,10053	NS
	Р		0	0	0,10053	0,10053	-		-6.091	14.82 6	0,10053	0,10053	20,1		-17.304	1.357	0,10053	0,10053	NS
Þ	Α	0003	-64.099	9.905	0,10053	0,10053	32,2 2	0006 1	-29.569	5.541	0,10053	0,10053	55,3 3	0006	67.253	1.703	0,10053	0,10053	NS
	Р		-64.099	9.229	0,10053	0,10053	34,5 8		-29.569	190	0,10053	0,10053	NS		67.253	1.124	0,10053	0,10053	NS
;	Α		-33.500	13.03 8	0,10053	0,10053	23,6 2		-7.774	1.209	0,10053	0,10053	NS		-48.776	1.608	0,10053	0,10053	NS
	Р		-33.500	10.41 6	0,10053	0,10053	29,5 7		0	0	0,10053	0,10053	-		0	0	0,10053	0,10053	-
>	Α	0011 6	-61.409	8.205	0,10053	0,10053	38,7 7	0011 7	-53.700	7.095	0,10053	0,10053	44,4 5	0011 8	-55.041	6.444	0,10053	0,10053	49,0 1
	Р		-61.409	5.896	0,10053	0,10053	53,9 6		-53.700	5.723	0,10053	0,10053	55,1 0		-55.041	2.773	0,10053	0,10053	NS
;	Α		-33.411	3.210	0,10053	0,10053	95,9		-28.404	2.680	0,10053	0,10053	NS		-19.770	1.726	0,10053	0,10053	NS
	Р		-33.411	1.916	0,10053	0,10053	4 NS		-28.404	2.149	0,10053	0,10053	NS		-19.770	698	0,10053	0,10053	NS
)	Α	0011 9	-57.140	6.506	0,10053	0,10053	48,6 6				,	,					,		
	Р	-	-57.140	6.170	0,10053	0,10053	51,3 1												
;	Α		-30.698	4.268	0,10053	0,10053	71,9 2												
	P		-30.698	2.836	0,10053	0,10053	NS												
	o Teri	r a 0003				ete P9-G4	1-G5-G 33,4						32,2	0003		te G5-G			49,0
)	A P	2	-67.064	9.585	0,10053	0,10053	1 71,2	3	-64.099	9.905	0,10053	0,10053	2 34,5	5	-56.409 0	6.451	0,10053	0,10053	4
_	•		-67.064	4.495	0,10053	0,10053	4		-64.099	9.229	0,10053	0,10053	8 23,6				0,10053	0,10053	NC.
;	A P		-17.304	2.760	0,10053	0,10053	NS NS		-33.500	8 10.41	0,10053	0,10053	29,5		-16.762 0	1.555	0,10053	0,10053	NS -
_	-	0003	-17.304	1.357	0,10053	0,10053	34,4	0005	-33.500	6	0,10053	0,10053	7 45,3	0006		0	0,10053	0,10053	
>	A	6	-50.114	9.107 17.42	0,10053	0,10053	8 18,0	9	-33.328	6.789	0,10053	0,10053	6	0	67.763	1.709	0,10053	0,10053	NS
_	P		-50.114	7	0,10053	0,10053	2		0	0	0,10053	0,10053	-		67.763	715	0,10053	0,10053	NS
5	A P		-882 -882	621 6.554	0,10053 0,10053	0,10053 0,10053	NS 45,1		-8.340 0	1.336	0,10053 0,10053	0,10053	NS -		-42.601 0	1.648	0,10053	0,10053 0,10053	NS -
	Α	0011	-59.193	6.573	0,10053	0,10053	8 48,2	0011	-60.855	7.902	0,10053	0,10053	40,2	0011	-57.473	6.772	0,10053	0,10053	46,7
	P	2	-59.193	4.664	0,10053	0,10053	8 68,0	3	-60.855	5.595	,	0,10053	4 56,8	4	-57.473	2.211	0,10053	0,10053	7 NS
5	Α		-27.961	2.031	0,10053	0,10053	4 NS		-35.482	4.099	0.10053		3 75,3		-20.372	1.834	0,10053	0,10053	NS
,	P		-27.961	1.366	0,10053	0,10053	NS		-35.482		0,10053	-,	NS		-20.372	325	0,10053	0,10053	NS
>	A	0011	-58.442	5.979	0,10053	0,10053	53,0		-33.402	2.109	0,10033	0,10033	INS		-20.372	323	0,10033	0,10033	INS
	Р	ر	-58.442	5.803	0,10053	0,10053	54,6 4												
;	Α		-30.250	4.220	0,10053	0,10053	72,7 0												
	Р		-30.250	2.245		0,10053	NS												
ar	o Teri			13 22		ete P9-G4								0003		te G6-P1			49,0
)	Α	0001	-9.842	13.82 0	0,10053	0,10053	21,6 6	0001	0	0	0,10053	0,10053	-	5	-56.409	6.451	0,10053	0,10053	49,0
	Р		0	0	0,10053	0,10053	-		-55.062	22.69 1	0,10053	0,10053	13,9 2		0	0	0,10053	0,10053	-
5	Α		-23.321	3.103	0,10053	0,10053	98,0 6		0	0	0,10053	0,10053	-		-16.762	1.555	0,10053	0,10053	NS
	Р		0	0	0,10053	0,10053	_		-39.719	20.49 9	0,10053	0,10053	15,1 4		0	0	0,10053	0,10053	-

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



														D	Verici :		- Cl '		- C' ''
Di	Dan	Nod		M			CC	Nod	N.					Nod			oflessione		
r	Pos	0	NEd	Med	As	Adf	CS	0	NEd	M _{Ed}	As	Adf	CS	0	N _{Ed}	MEd	A _s	Adf	CS
P	Α	0003	-50.114	[N·m] 9.107	[cm²/cm]	[cm²/cm] 0,10053	34,4	0012	[N] -29.739	6.951	[cm²/cm] 0,10053	[cm²/cm] 0,10053	44,1	0012	-41.438	[N·m] 1.189	0,10053	[cm²/cm] 0,10053	NS
٢	A	6	-50.114	17.42	0,10055	0,10055	8 18,0	4	-29./39	0.951	0,10055	0,10055	1	5	-41.430	13.91	0,10055	0,10055	22,3
	Р		-50.114	7	0,10053	0,10053	2		-29.739	242	0,10053	0,10053	NS		-41.438	8	0,10053	0,10053	4
S	Α		-882	621	0,10053	0,10053	NS 4F 1		45.729	2.527	0,10053	0,10053	NS		-24.845	1.231	0,10053	0,10053	NS
	P		-882	6.554	0,10053	0,10053	45,1 8		45.729	944	0,10053	0,10053	NS		-24.845	9.200	0,10053	0,10053	33,1 4
Piaı	no Ter			1	Par	ete P11-F		0004						0004	Paret	e P11-F	12	ı	77.0
Р	Α	7	-3.145	351	0,05655	0,05655	76,4 6	0001 8	0	0	0,05655	0,05655	-	9	-4.666	345	0,05655	0,05655	77,9 7
	Р		0	0	0,05655	0,05655	-		4.600	603	0,05655	0,05655	43,9		0	0	0,05655	0,05655	-
S	Α		-6.831	44	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	-		-12.451	60	0,05655	0,05655	NS
	Р		0	0	0,05655	0,05655	-		15.468	655	0,05655	0,05655	39,7 9		0	0	0,05655	0,05655	-
Р	Α	0002 0	0	0	0,05655	0,05655	-	0007 7	-37.866	643	0,05655	0,05655	43,9 9	0007 8	-39.742	418	0,05655	0,05655	67,8 5
	Р		5.687	579	0,05655	0,05655	45,7 2		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-
S	Α	1	0	0	0,05655	0,05655	-		-8.062	204	0,05655	0,05655	NS		-3.610	112	0,05655	0,05655	NS
	Р		19.543	638	0,05655	0,05655	40,5 8		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-
P	Α	0007	1.364	34	0,05655	0,05655	NS	0008	1.680	59	0,05655	0,05655	NS	0013	-9.211	21	0,05655	0,05655	NS
	Р	9	0	0	0,05655	0,05655	-	0	0	0	0,05655	0,05655	_	8	0	0	0,05655	0,05655	-
S	Α		55.925	156	0,05655	0,05655	NS		47.369	236	0,05655	'	NS		14.521	35	0,05655	0,05655	NS
_	P .	0013	0	0	0,05655	0,05655	-	0014	0	0	0,05655	0,05655	-	0014	0	0	0,05655	0,05655	-
Р	A	9	-3.028	118	0,05655	0,05655	NS	0	2.988	162	0,05655	0,05655	NS	1	-16.572	59	0,05655	0,05655	NS
S	P A		0	0	0,05655	0,05655	-		0 8.504	0 14	0,05655	0,05655	- NS		0 9.741	0 24	0,05655	0,05655	- NS
_	P		12.019	19	0,05655	0,05655	NS		0.501	0	0,05655		-		0	0	0,05655	0,05655	-
Р	Α	0014	-13.299	332	0,05655	0,05655	82,1 1	0014 3	-4.666	98	0,05655	0,05655	NS	0014 4	-11.287	153	0,05655	0,05655	NS
S	P A		0 9.751	207	0,05655	0,05655	- NS		0 37,554	203	0,05655	0,05655	- NS		0 25.942	0 120	0,05655	0,05655	- NS
3	P		0	0	,	0,05655	-		0	0	0,05655	'	-		0	0	0,05655	0,05655	-
Piai	no Ter				Par	ete P13-F		0000						0000	Paret	e P13-F	P14		
Р	Α	0000	-19.487	1.368	0,10053	0,10053	88,8	0000	-18.601	1.172	0,10053	0,10053	NS	3	0	0	0,10053	0,10053	63,3
	Р		0	0	0,10053	0,10053	-		0	0	0,10053	0,10053	_		-797	1.876	0,10053	0,10053	8
S	A P		-15.867 0	686 0	0,05655 0,05655	0,05655 0,05655	NS -		-13.753 0	647 0	0,05655 0,05655	0,05655 0,05655	NS -		24.091 16.044	541 416	0,05655 0,05655	0,05655 0,05655	NS NS
Р	Α	0000	0	0	0,10053	0,10053	-	0008	0	0	0,10053	0,10053	-	0008	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		1.631	2.088	0,10053	0,10053	56,7 8	_	-69.879	2.474	0,10053	0,10053	51,9 3		-42.232	2.306	0,10053	0,10053	54,0 5
S	Α		28.620	544	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-
	Р		20.966	439	0,05655	0,05655	NS		-14.377	1.032	0,05655	0,05655	70,7 3		-3.740	937	0,05655	0,05655	76,3 0
Р	Α	0008	495	51	0,10053	0,10053	NS	0008	3.057	185	0,10053	0,10053	NS	0014 7	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р	3	-229	17	0,10053	0,10053	NS	7	0	0	0,10053	0,10053	-	'	-15.623	561	0,10053	0,10053	NS
S	Α		47.556	383	0,05655	0,05655	NS		53.470	667	0,05655	0,05655	95,0		21.929	490	0,05655	0,05655	NS
	P		62.147	541	0,05655	0,05655	NS		67.935	463	0,05655		3 NS		23.275	14	0,05655	0,05655	NS
Р	Α	0014	-6.797	548	0,10053	0,10053	NS	0014	-6.364	571	0,10053		NS	0015	-22.127	78	0,10053	0,10053	NS
	Р	8	-9.551	468	0,10053		NS	9	-7.766	447	0,10053		NS	0	-26.128	586	0,10053	0,10053	NS
S	Α		12.238	721	0,05655	0,05655	96,0		14.589	983	0,05655		70,0		21.818	548	0,05655	0,05655	NS
-	P		0	0	0,05655		2 -		0	0	0,05655		9 -		0	0	0,05655	0,05655	-
Р	Α	0015	-19.998	211	0,10053	0,10053	NS	0015	-8.057	371	0,10053		NS	0015	-10.271	459	0,10053	0,10053	NS
	P	1	-24.259	1.027	0,10053	0,10053	NS	2	-9.716	184	0,10053		NS	3	-13.881	637	0,10053	0,10053	NS
S	A	1	0	0	0,05655	0,05655	-		37.786	591	0,05655	0,05655	NS		19.579	74	0,05655	0,05655	NS
	P		12.682	601	0,05655	0,05655	NS		49.209	452	0,05655	0,05655	NS		26.889	492		0,05655	NS

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



														Pareti	- Verifich	e presso	oflessione	e retta all	o SLU
Di	Pos	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs
r		0	[N]	[N·m]		[cm²/cm]		0	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]		0	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
	10 Teri	ra 0000			Par	ete P1-P3	8-P5	0000					81,2	0002		te P1-P3			
Р	Α	5	0	0	0,10053	0,10053	-	8	-13.370	746	0,10053	0,10053	7	5	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-14.300	444	0,10053	0,10053	NS		0	0	0,10053	0,10053	- 26.2		-14.310	535	0,10053	0,10053	NS
S	Α		-351	34	0,05655	0,05655	NS		-12.623	1.063	0,05655	0,05655	36,3 2		0	0	0,05655	0,05655	-
	Р		-2.703	428	0,05655	0,05655	88,6 7		-17.600	177	0,05655	0,05655	NS		-1.412	534	0,05655	0,05655	70,9 1
Р	Α	0002 6	-2.498	93	0,10053	0,10053	NS	0016 4	-17.975	332	0,10053	0,10053	NS	0016 5	-8.775	365	0,10053	0,10053	NS
	Р	Ů	-3.418	123	0,10053	0,10053	NS		0	0	0,10053	0,10053	-		0	0	0,10053	0,10053	-
S	Α		0	0	0,05655	0,05655	- 52,5		-20.863	226	0,05655	0,05655	NS		-21.248	105	0,05655	0,05655	NS
	Р		-43.305	773	0,05655	0,05655	9		0	0	0,05655	0,05655	-		-20.440	122	0,05655	0,05655	NS
Р	Α	0016 6	-9.495	422	0,10053	0,10053	NS	0016 7	-8.291	263	0,10053	0,10053	NS						
	Р	О	-12.075	63	0,10053	0,10053	NS	'	0	0	0,10053	0,10053	_						
S	Α		-6.312	408	0,05655	0,05655	93,6		-24.084	44	0,05655	0,05655	NS						
	Р		0	0	0,05655	0,05655	1 -		-21.053	111	0,05655	0,05655	NS						
Pia	10 Teri					ete P1-P3	8-P5				, .,	, .,			Paret	te P3-P5			
Р	Α	0001	16.392	10	0,10053	0,10053	NS	0001	-60.499	456	0,10053	0,10053	NS	0002	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		17.138	390	0,10053	0,10053	NS		-35.051	171	0,10053	0,10053	NS		-14.310	535	0,10053	0,10053	NS
S	Α		-28.447	92	0,05655	0,05655	NS		-98.645	1.246	0,05655	0,05655	35,5 8		0	0	0,05655	0,05655	-
	Р		-23.239	416	0,05655	0,05655	94,5 2		0	0	0,05655	0,05655	-		-1.412	534	0,05655	0,05655	70,9 1
Р	Α	0002 6	-2.498	93	0,10053	0,10053	NS	0013	-26.631	317	0,10053	0,10053	NS	0013 1	-17.191	264	0,10053	0,10053	NS
	Р	0	-3.418	123	0,10053	0,10053	NS	0	0	0	0,10053	0,10053	_	1	-20.677	86	0,10053	0,10053	NS
S	Α		0	0	0,05655	0,05655	-		-53.219	174	0,05655	0,05655	NS		-53.800	467	0,05655	0,05655	88,5 5
	Р		-43.305	773	0,05655	0,05655	52,5 9		-75.528	193	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	-
Р	Α	0013 2	-13.298	396	0,10053	0,10053	NS	0013	-35.186	105	0,10053	0,10053	NS						
	Р		0	0	0,10053	0,10053	-		0	0	0,10053	0,10053	-						
S	Α		-28.578	539	0,05655	0,05655	73,6		-85.675	226	0,05655	0,05655	NS						
	Р		0	0	0,05655	0,05655	1 -		-85.675	30	0,05655	0,05655	NS						
Pia	10 Teri					ete P2-P4	I-P6	0000						0000	Paret	te P2-P4			
Р	Α	0000 6	-14.238	426	0,10053	0,10053	NS	7	-12.939	49	0,10053	0,10053	NS	0002 7	-16.148	549	0,10053	0,10053	NS
	Р		0	0	0,10053	0,10053	-		-11.761	712	0,10053	0,10053	85,0 1		0	0	0,10053	0,10053	-
S	Α		-3.126	424	0,05655	0,05655	89,5 7		-14.162	214	0,05655	0,05655	NS		97	541	0,05655	0,05655	69,8 0
	Р		-461	37	0,05655	0,05655	NS		-10.052	1.038	0,05655	0,05655	37,0 3		0	0	0,05655	0,05655	-
Р	Α	0002 8	-3.185	77	0,10053	0,10053	NS	0018	0	0	0,10053	0,10053	-	0018 4	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-2.279	141	0,10053	0,10053	NS		-17.050	332	0,10053	0,10053	NS		-9.430	374	0,10053	0,10053	NS
S	Α		-39.838	779	0,05655	0,05655	51,8 9		0	0	0,05655	0,05655	-		-18.461	130	0,05655	0,05655	NS
	Р		0	0	0,05655	0,05655	-		-18.781	214	0,05655	0,05655	NS		-18.837	97	0,05655	0,05655	NS
Р	Α	0018	-12.346	59	0,10053	0,10053	NS	0018 6	0	0	0,10053	0,10053	-						
	Р		-9.835	424	0,10053	0,10053	NS		-7.887	268	0,10053	0,10053	NS			[
S	Α		0	0	0,05655		- 04.3		-18.632	126	0,05655	0,05655	NS						
	Р		-5.464	404	0,05655	0,05655	94,3 9		-21.401	31	0,05655	0,05655	NS						
Pia	10 Teri				Par	ete P2-P4	I-P6	0001						0015	Paret	te P4-P6			
Р	Α	0001	14.424	481	0,10053	0,10053	NS	0001	-34.412	70	0,10053	0,10053	NS	0015 4	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		0	0	0,10053	0,10053	- 07.3		-60.607	576	0,10053	0,10053	NS		-34.126	359	0,10053	0,10053	NS
S	Α		-22.673	450	0,05655	0,05655	87,2 9		0	0	0,05655	0,05655	-		-72.197	186	0,05655	0,05655	NS

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



															 Verifich 	e presso	oflessione	retta all	o SLl
)i	Pos	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nod	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs
		0	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]		0	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]		0	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
	Р		-28.023	49	0,05655	0,05655	NS		-90.135	1.320	0,05655	0,05655	33,1 6		-62.589	195	0,05655	0,05655	NS
_		0015						0015					-	0015					
	A	5	-22.095	82	0,10053	0,10053	NS	6	-25.403	31	0,10053	0,10053	NS	7	0	0	0,10053	0,10053	ļ
_	P A		-18.153 0	269 0	0,10053	0,10053	NS -		-15.826 0	347 0	0,10053	0,10053	NS -		-35.552 0	162 0	0,10053	0,10053	NS
	P		-49.883	485	0,05655	0,05655	84,7		-27.312	547	0,05655	0,05655	72,3		-78.975	247	0,05655	0,05655	NS
,		0020	-5.286	F10	,	,	3 NS	0020	20 200	252	'	, ,	8 NC				,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	,	
	A P	6	-5.266	518 0	0,10053	0,10053	INS	7	-39.290 0	353 0	0,10053	0,10053	NS						
_					0,10053	0,10053	62,1		-	_	0,10053	0,10053	35,5						
5	A		-745	587	0,05655	0,05395	3		144.008	1.332	0,05655	0,05655	4						
iar	P 1 0 Ter	ra	0	0	0,05655 Par	0,05395 ete P5-P7	- P9		0	0	0,05655	0,05655	-		Paret	te P5-P7	7		
,	A	0002	4.162	25	0,10053	0,10053	NS	0002	0	0	0,10053	0,10053	_	0017	-22.203	562	0,10053	0,10053	N
	P	1	224	330	0,10053	0,10053	NS	4	-50.423	1.166	0,10053	'	NS	0	-22.203	18	0,10053	0,10053	N:
5	A		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-		-55.032	1.284	0,05655	0,05655	61,
,					,	,			_		,	,	19,9				,	,	4
	Р	2017	-14.308	490	0,05655	0,05655	NS	0000	165.162	4.735	0,05655	0,05655	2	0000	-55.032	772	0,05655	0,05655	NS
>	Α	0017	-41.511	847	0,10053	0,10053	NS	0020	-4.647	1.348	0,10053	0,10053	88,6	0020	-44.018	2.931	0,10053	0,10053	42,
	Р		-41.511	1.158	0,10053	0,10053	NS		-4.647	566	0,10053	0,10053	NS		-44.018	2.399	0,10053	0,10053	52, 6
5	Α		- 162.012	2.557	0,05655	0,05655	36,7 1		-46.167	542	0,05655	0,05655	NS		- 146.923	9.088	0,05655	0,05655	10
	P		-	2.465	0,05655	0,05655	38,0		0	0	0,05655	0,05655	_		-	1.814	0,05655	0,05655	50
iar	o Ter	ra	162.012	2.103		ete P5-P7	8 7-DQ				0,03033	0,03033			146.923	te P7-P9	· ·	0,03033	7
))	A	0002	4.162	25	0,10053	0,10053	NS	0002	0	0	0.10053	0,10053		0016	-25.393	540	0,10053	0,10053	N:
•	P	1			'	'	_	4		_	.,	'	NC -	2			· '	· 1	NS NS
_			224	330	0,10053	0,10053	NS		-50.423	1.166	0,10053	0,10053	NS		-25.393	148	0,10053	0,10053	55
5	Α		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	10.0		-53.893	1.410	0,05655	0,05655	4
	Р		-14.308	490	0,05655	0,05655	NS		165.162	4.735	0,05655	0,05655	19,9 2		-53.893	795	0,05655	0,05655	98
Р	Α	0016 3	-44.917	1.015	0,10053	0,10053	NS	0019	-11.179	1.239	0,10053	0,10053	97,1 2	0019 8	-48.924	3.458	0,10053	0,10053	36,
	Р		-44.917	1.244	0,10053	0,10053	NS		-11.179	970	0,10053	0,10053	NS		-48.924	2.655	0,10053	0,10053	47
5	Α		- 162.117	2.965	0,05655	0,05655	31,6 6		-47.446	334	0,05655	0,05655	NS		- 144.519	10.12 4	0,05655	0,05655	9,0
	Р		-	2.521	0,05655	0,05655	37,2		-31.711	69	0.05655	0,05655	NS		-	2.064	0,05655	0,05655	44,
iar	no Ter	ra	162.117			ete P6-P8	4 R- D1 0				-,	-,			144.519 Paret	te P6-P8	,	-,	8
P	A	0002	-709	317	0,10053	0,10053	NS	0002	-49.838	1.070	0,10053	0,10053	NS	0011	-23.697	87	0,10053	0,10053	NS
	P	2	2.577	66	0,10053	0,10053	NS	3	0	0	0,10053			0	-23.697	486	0,10053	0,10053	NS
5	A		-14.460	357	0,05655	0,05655	NS		-	4.636	0,05655	0,05655	20,1		-53.852	743	0,05655	0,05655	N:
	P		0	0	0,05655	0,05655	_		160.197	0	0,05655	0,05655	8		-53.852	1.230	0,05655	0,05655	63
_		0011				,		0020					NC	0020					63
•	Α	1	-41.201	982	0,10053	0,10053	NS	1	-7.510	952	0,10053	0,10053	NS	2	-43.527	1.979	0,10053	0,10053	38
	Р		-41.201	979	0,10053	0,10053	NS 40.6		-7.510	913	0,10053	0,10053	NS		-43.527	3.271	0,10053	0,10053	4
;	Α		153.666	2.278	0,05655	0,05655	40,6 7		-28.569	67	0,05655	0,05655	NS		139.331	1.514	0,05655	0,05655	59
	Р		153.666	2.567		0,05655	36,0 9		-45.477	294	0,05655	0,05655	NS		139.331	9.149	0,05655	0,05655	9,
ar	no Ter				Par	ete P6-P8	3-P10	0002						0016	Paret	te P8-P1	.0		
,	Α	0002	-709	317	0,10053	0,10053	NS	0002	-49.838	1.070	0,10053	0,10053	NS	0016	-19.424	142	0,10053	0,10053	N
	Р	_	2.577	66	0,10053	0,10053	NS	_	0	0	0,10053	0,10053	-		-19.424	678	0,10053	0,10053	N:
5	Α		-14.460	357	0,05655	0,05655	NS		- 160.197	4.636	0,05655	0,05655	20,1		-32.890	109	0,05655	0,05655	NS

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Di		Nod						Nod						Nod			oflessione		
r	Pos	0	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	0	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	0	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A _{df}	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	45,9
	Р		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-		-32.890	1.647	0,05655	0,05655	1
Р	Α	0016 9	-34.056	806	0,10053	0,10053	NS	0019	-6.211	406	0,10053	0,10053	NS	0019 7	-43.094	2.281	0,10053	0,10053	54,7 0
	Р	9	-34.056	884	0,10053	0,10053	NS	0	-6.211	1.436	0,10053	0,10053	83,3 2	,	-43.094	2.886	0,10053	0,10053	43,2
S	Α		- 128.815	1.723	0,05655	0,05655	51,7 6		0	0	0,05655	0,05655	-		- 140.510	1.796	0,05655	0,05655	50,5 8
	P		-	1.567	0,05655	0,05655	56,9		-45.331	521	0,05655	0.05655	NS		-	8.827	0,05655	0,05655	10,2
Diar	io Teri	ra	128.815	1.507	,	ete P9-P1	2 1-D13		13.331	321	0,03033	0,03033	110		140.510	te P9-P1	'	0,03033	9
P		0001	0	0			11-713	0001	0	0	0.10053	0.10053		0017			Ī	0.10053	NC
Р	A	7	-	-	0,10053	0,10053	-	8			0,10053	0,10053	NC.	9	-21.298	267	0,10053	0,10053	NS
_	P		-2.341	506	0,10053	0,10053	NS		-38.689	414	0,10053	0,10053	NS		-25.585	11	0,10053	0,10053	NS 78,9
S	A		0	0	0,05655	0,05392	-		0	0	0,05655	0,05655	-		-58.804	528	0,05655	0,05655	5
	Р		271	570	0,05655	0,05392	63,8 4		-93.944	1.101	0,05655	0,05655	39,9 8		0	0	0,05655	0,05655	-
Р	Α	0018	-34.255	404	0,10053	0,10053	NS	0018	-12.454	360	0,10053	0,10053	NS	0018	-21.369	29	0,10053	0,10053	NS
	Р	U	0	0	0,10053	0,10053	-		-24.519	79	0,10053	0,10053	NS		-31.699	28	0,10053	0,10053	NS
S	Α		-62.399	190	0,05655	0,05655	NS		-23.402	531	0,05655	0,05655	74,0		-86.908	276	0,05655	0,05655	NS
	Р		-70.933	167	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	7		-86.908	32	0,05655	0,05655	NS
Р	Α	0019	0	0	0,10053	0,10053	-	0019	-65.797	467	0,10053	0,10053	NS						
•	P	5	10.644	414	0,10053	0,10053	NS	9	-38.279	209	0,10053	0,10053	NS						
S	A		-29.341	94	0,05655	0,05655	NS		-98.008	1.378	0,05655	0,05655	32,1						
3	Α .		-29.341	94	0,03033	0,03033			-96.006	1.376	0,03033	0,03033	4						
	Р		-24.033	403	0,05655	0,05655	97,7 0		0	0	0,05655	0,05655	-						
Piar	no Ter				Par	ete P9-P1	L1-P13						00.3	0001	Paret	te P11-F	P13		
Р	Α	0000	0	0	0,10053	0,10053	-	0000	-13.530	756	0,10053	0,10053	80,2 0	0001 7	0	0	0,10053	0,10053	-
	P		-14.418	445	0,10053	0,10053	NS		0	0	0,10053	0,10053	-		-2.341	506	0,10053	0,10053	NS
S	Α		-389	35	0,05655	0,05655	NS		-12.851	1.089	0,05655	0,05655	35,4 6		0	0	0,05655	0,05392	-
	Р		-2.730	427	0,05655	0,05655	88,8 7		-17.788	159	0,05655	0,05655	NS		271	570	0,05655	0,05392	63,8 4
Р	Α	0001	0	0	0,10053	0,10053	-	0012	-8.818	368	0,10053	0,10053	NS	0012	-17.965	332	0,10053	0,10053	NS
	Р	8	-38.689	414	0,10053	0,10053	NS	6	0	0	0.10053	0,10053	_	7	0	0	0,10053	0,10053	_
S	Α		0	0	0,05655	0,05655	-		-20.881	103	0,05655	0,05655	NS		-20.428	232	0,05655	0,05655	NS
	Р		-93.944	1.101	0,05655	0,05655	39,9 8		-19.987	126	0,05655	0,05655	NS		0	0	0,05655	0,05655	-
Р	Α	0012	-9.575	422	0,10053	0.10053	NS	0012	-8.490	264	0,10053	0,10053	NS						
	P	8	-12.190	60	0.10053	0,10053	NS	9	0	0	0,10053	0.10053	_						
S	Α		-7.404	412		0,05655	92,8		-24.081	45	0,05655	0,05655	NS			ĺ			
	P		0	0	0,05655		6		-21.026	110		0,05655	NS						
Piar	no Ter	ra				ete P10-F	12-P1	4	21.020	110	0,03033	0,03033	110		Paret	te P10-F	212		
Р	Α	0001	14.040	384	0,10053	0,10053		0001	-33.477	134	0,10053	'	4,89	0001 9	-4.257	543	0,10053	0,10053	4,91
_	P		0	0	0,05655	0,05655	-		-59.521	507	0,05655		4,75		0	0	0,05655	0,05655	-
S	A P		-23.706 -29.140	398 105	0,10053 0,05655	0,10053 0,05655	4,96 4,76		0 -89.527	0 1.337	0,10053 0,05655		4,58		1.125 0	591 0	0,10053 0,05655	0,09792 0,05394	4,77
Р	Α	0002	-37.885	342	0,10053	0,10053	5,02	0013	0	0	0,10053			0013	0	0	0,10053	0,10053	
•	P	0	0	0	0,05655	0,05655	-	4	-17.819	290	0,05655		4,61	5	-33.262	430	0,10033	0,05655	4,64
S	A		-	1.283	0,10053	0,10053			0	0	0,10053	0,10053	-,01		-67.911	155	0,10053	0,10053	5,11
ی	P		139.300 0			'	0,20		-55.326			· '	4 72				'	,	'
_		0013		0 71	0,05655	0,05655	4 70	0013		524	0,05655		4,72		-58.763	205	0,05655	0,05655	4,88
Р	A	6	-22.140	71	0,10053	0,10053	4,79	7	-18.796	17	0,10053	0,10053	4,75						
S	P A		-13.135 0	323 0	0,05655	0,05655	4,57 -		-35.262 0	66 0	0,05655	0,05655	4,81						
_	P		-21.848	541		0,05449	4.44		-80.399	278		0,05655							

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

														Pareti	- Verifich	e press	oflessione	retta all	o SLU
Di r	Pos	Nod o	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs	Nod o	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs	Nod o	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	cs
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm²/cm]	
Piar	no Ter	ra			Par	ete P10-P	12-P1	.4							Paret	e P12-F	P14		
Р	Α	0000	-14.463	426	0,10053	0,10053	4,92	0000	-12.925	47	0,10053	0,10053	4,73	0015 8	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		0	0	0,05655	0,05655	-		-11.960	706	0,05655	0,05655	4,41		-9.683	375	0,05655	0,05655	4,53
S	Α		-3.174	425	0,10053	0,10053	4,85		-14.502	215	0,10053	0,10053	4,82		-18.345	134	0,10053	0,10053	4,80
	P		-678	36	0,05655	0,05655	4,62		-10.201	1.019	0,05655	0,05655	4,28		-18.784	97	0,05655	0,05655	4,70
Р	Α	0015 9	0	0	0,10053	0,10053	-	0016 0	-12.554	56	0,10053	0,10053	4,73	0016 1	0	0	0,10053	0,10053	-
	Р		-17.128	333	0,05655	0,05655	4,59		-9.964	425	0,05655	0,05655	4,51		-8.142	267	0,05655	0,05655	4,57
S	Α		0	0	0,10053	0,10053	-		0	0	0,10053	0,10053	-		-18.741	127	0,10053	0,10053	4,80
	P		-18.740	213	0,05655	0,05655	4,65		-5.435	404	0,05655	0,05655	4,49		-21.481	23	0,05655	0,05655	4,75
Р	Α	0020 4	-16.408	547	0,10053	0,10053	4,99	0020 5	-3.320	77	0,10053	0,10053	4,69						
	Р		0	0	0,05655	0,05655	-		-2.506	140	0,05655	0,05655	4,59						
S	Α		222	541	0,10053	0,10053	4,88		-39.663	779	0,10053	0,10053	5,25						
	Р		0	0	0,05655	0,05655	-		0	0	0,05655	0,05655	-						

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Pos Posizione [A] = anteriore - [P] = posteriore. Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

A_{df} CS Armatura disponibile per la flessione

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} < 0: compressione). N_{Ed} , M_{Ed}

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI ULTIMO

<u>VETIII TOI</u>	TE A TAGER	<i>J 1 L 1 1 1 1 1 1</i>	<u> </u>	OIVE HETT	TALLO OTA	IO LIIVIII L			lio per press	oflessione re	tta allo SLU
Id _{Nd}	V _{Ed,2}	cs	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg⊕	Asw	Adw
	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm ² /cm]	[cm²/cm]
Piano Terra)		Parete P1-P2						Parete P1-P2	2	
00005	48.541	3,32	161.252	0	20.130	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00006	35.129	4,57	160.364	0	14.212	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00007	13.733	11,52	158.233	0	-29.278	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
80000	19.755	8,01	158.233	0	-27.693	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00055	18.039	8,89	160.455	0	14.816	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00056	18.120	8,76	158.775	0	3.613	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00057	2.156	73,39	158.233	0	-50.790	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00058	2.233	70,86	158.233	0	-57.616	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00101	21.466	7,37	158.233	0	-18.883	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00102	24.902	6,35	158.233	0	-4.195	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00103	23.855	6,63	158.233	0	-14.664	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00104	15.181	10,42	158.233	0	-21.885	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00105	12.107	13,07	158.233	0	-12.209	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00106	4.653	34,01	158.233	0	-49.390	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00107	11.392	13,89	158.233	0	-25.937	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra	1		Parete P3-P4						Parete P3-P4	4	
00025	29.613	2,53	74.952	0	4.691	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00026	16.354	4,54	74.248	0	-24.368	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00027	37.857	2,00	75.555	0	8.712	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00028	20.392	3,64	74.248	0	-24.751	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00089	14.988	5,04	75.557	0	8.728	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00090	15.063	4,97	74.798	0	3.667	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00091	1.401	53,00	74.248	0	-40.381	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00092	1.340	55,41	74.248	0	-34.123	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00187	18.705	3,97	74.248	0	-20.565	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00188	20.669	3,59	74.248	0	-14.755	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00189	25.907	2,87	74.248	0	-3.976	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00190	15.471	4,80	74.248	0	-19.883	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00191	12.926	5,74	74.248	0	-11.112	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00192	8.153	9,11	74.248	0	-40.620	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00193	9.321	7,97	74.248	0	-26.057	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra		.,,,,,	Parete P5-G1			<u> </u>		-	Parete P5-G		2,00000
00013	36.451	7,66	279.332	0	31.785	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00016	105.883	2,69	285.062	0	69.985	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00044	25.746	10,66	274.564	0	-24.637	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
300			_,						- 0,00	, 0,2000	0,00000

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



										onessione re	tta allo SLI
Id _{Nd}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg⊛	Asw	Adw
00045	[N] 93.283	2,94	[N] 274.564	[N] 0	[N] -36.048	[N] 0	[N] 0	[N] 0	0,00	[cm²/cm] 0,10053	[cm²/cm] 0,00000
00108	57.714	4,76	274.564	0	-44.777	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00100	124.045	2,28	282.392	0	52.187	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra	12 1.0 13	2,20	Parete P5-G1		32.107	- U	J		Parete G1-G		0,00000
00041	9.563	28,98	277.134	0	17.133	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00042	42.521	6,59	280.104	0	36.933	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00044	38.713	7,17	277.453	0	19.258	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00045	22.792	12,30	280.341	0	38.511	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00051	28.622	9,63	275.693	0	7.523	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00052	29.579	9,41	278.408	0	25.626	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00093	34.107	8,21	280.152	0	37.253	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00094	34.354	8,12	278.828	0	28.425	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00095	29.406	9,44	277.600	0	20.240	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00096	30.358	9,19	279.125	0	30.407	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra			Parete P5-G1	-G2-G3-P6					Parete G2-G	3	
00038	38.966	7,14	278.142	0	23.851	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00039	20.252	13,56	274.564	0	-8.989	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00041	11.416	24,34	277.823	0	21.728	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00042	44.117	6,38	281.653	0	47.256	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00053	28.281	9,76	276.034	0	9.801	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00054	29.277	9,68	283.513	0	59.662	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00097	35.227	7,96	280.353	0	38.592	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00098	34.260	8,20	280.930	0	42.438	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00099	29.184	9,53	278.012	0	22.985	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00100	30.385	9,27	281.639	0	47.168	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra			Parete P5-G1	-G2-G3-P6					Parete G3-P		
00014	30.113	9,25	278.570	0	26.705	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00015	76.970	3,73	286.806	0	81.613	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00038	49.634	5,53	274.564	0	-87.418	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00039	100.673	2,73	274.564	0	-14.605	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00145	37.727	7,28	274.564	0	-9.244	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00146	92.547	3,03	280.372	0	38.718	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra			Parete P7-P8	_		_	_		Parete P7-P8		
00021	20.980	3,60	75.625	0	9.183	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00022	20.905	3,62	75.632	0	9.228	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00023	12.126	6,22	75.484	0	8.238	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00024	12.857	5,88	75.550	0	8.683	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00085	14.581	5,19	75.740	0	9.945	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00086	13.483	5,57	75.054	0	5.370	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00087	4.723	15,72	74.248	0	-7.701	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00088	4.150	17,89	74.248	0	-8.951	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00172	14.225	5,32	75.717	0	9.794	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00173	16.415	4,57	74.980	0	4.882	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00174	18.909	3,95	74.778	0	3.536	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00175 00176	11.815 12.637	6,44	76.100 74.501	0	12.349 1.686	0	0	0	0,00	0,05655 0,05655	0,00000
		5,90						-	0,00	.,	0,00000
00177	6.939 9.771	10,70	74.248 74.248	0	-6.790	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00178	9.771	7,60			-1.396	U	U		0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra 00009	64.396	4,46	Parete P9-G4 287.190	- G5-G6-P10 0	84.170	0	0	0	Parete P9-G 0,00	0,10053	0,00000
00009	87.231	3,29	286.614	0	80.334	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00012	51.499	5,33	274.564	0	-135.662	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00029	74.334	3,75	279.110	0	30.308	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra		3,73	Parete P9-G4		30.300	J	<u> </u>		Parete G4-G		0,00000
00029	40.287	6,88	277.226	0	17,749	0	0	0	0,00	0,10053	0.00000
00023	23.955	11,68	279.798	0	34.892	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00030	10.198	27,18	277.140	0	17.174	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00032	42.282	6,63	280.193	0	37.524	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00061	27.040	10,20	275.717	0	7.685	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00062	29.573	9,43	278.770	0	28.038	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00002	34.275	8,17	280.046	0	36.547	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00117	35.244	7,91	278.671	0	27.378	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00117	28.314	9,80	277.604	0	20.267	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00110	30.442	9,17	279.092	0	30.187	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra	30.112	3/11	Parete P9-G4		30.107	J	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		Parete G5-G		5,50000
										-	

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



							Pareti - Ve	rifiche a tag	lio per press	oflessione re	tta allo SLI
Id _{Nd}	V _{Ed,2}	CS	V_{Rcd}	$V_{Rsd,s}$	N _{Ed}	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg⊚	Asw	Adw
	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm ² /cm]
00033	44.356	6,37	282.573	0	53.390	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00035	37.144	7,48	277.786	0	21.477	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00036	21.855	12,56	274.564	0	-6.905	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00059 00060	28.503 30.306	9,69	276.054 283.500	0	9.933 59.575	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00112	34.525	9,35 8,12	280.402	0	38.917	0	0	0	0,00	0,10053 0,10053	0,00000
00112	34.306	8,19	280.947	0	42.552	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00113	29.811	9,32	277.978	0	22.759	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00117	31.309	9,00	281.677	0	47.418	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra	31.303	3,00	Parete P9-G4		171110	J			Parete G6-P		0,00000
00010	34.970	7,99	279.339	0	31.835	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00011	104.340	2,73	285.159	0	70.634	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00035	24.714	11,11	274.564	0	-9.505	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00036	91.417	3,00	274.564	0	-35.982	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00124	55.983	4,90	274.564	0	-45.763	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00125	122.145	2,31	282.534	0	53.131	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra			Parete P11-P						Parete P11-I		
00017	32.526	2,31	75.273	0	6.831	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00018	18.387	4,04	74.248	0	-21.517	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00019	37.810	2,00	75.563	0	8.764	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00020	20.334	3,65	74.248	0	-24.681	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00077	15.481	4,87	75.457	0	8.062	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00078	14.943	5,00	74.790	0	3.610	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00079	1.332	55,74	74.248	0	-40.223	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00080 00138	1.615 18.655	45,97	74.248	0	-33.754	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00138	20.610	3,98 3,60	74.248 74.248	0	-20.520 -14.699	0	0	0	0,00	0,05655 0,05655	0,00000
00139	21.268	3,49	74.248	0	-12.719	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00140	14.297	5,19	74.248	0	-15.527	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00141	13.618	5,45	74.248	0	-12.025	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00142	7.566	9,81	74.248	0	-43.214	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00144	9.274	8,01	74.248	0	-25.942	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra	3.27	0,01	Parete P13-P		23.3 12				Parete P13-I		0,00000
00001	48.378	3,33	161.251	0	20.122	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00002	39.404	4,08	160.802	0	17.129	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00003	15.735	10,06	158.233	0	-24.091	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00004	19.655	8,05	158.233	0	-27.590	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00081	17.902	8,96	160.456	0	14.820	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00082	18.230	8,71	158.794	0	3.740	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00083	2.160	73,26	158.233	0	-50.820	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00084	2.270	69,71	158.233	0	-57.445	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00147	17.488	9,05	158.233	0	-21.929	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00148	19.726	8,02	158.233	0	-12.238	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00149	23.737	6,67	158.233	0	-14.589	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00150	15.106	10,47	158.233	0	-21.818	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00151	12.044	13,14	158.233	0	-12.129	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00152	4.629	34,18	158.233	0	-49.209	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00153	11.530	13,72	158.233	0	-25.784	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra	27 740	2.00	Parete P1-P3		2 704	0	^		Parete P1-P3		0.00000
00005 00008	37.748	2,90	109.378	0	2.784	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00008	18.344 46.213	6,11 2,36	112.038 109.184	0	20.513 1.487	0	0	0	0,00	0,05655 0,05655	0,00000
00025	27.776	4,21	116.820	0	52.397	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00164	34.233	3,28	112.314	0	22.356	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00165	35.036	3,20	112.856	0	25.965	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00166	38.764	2,84	110.225	0	8.427	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00167	24.032	4,73	113.771	0	32.067	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra	2 1.032	1,75	Parete P1-P3		32.007				Parete P3-P!		0,00000
00013	54.437	2,08	113.228	0	28.447	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00015	34.615	3,58	123.758	0	98.645	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00015	94.184	1,16	109.157	0	1.311	0	0	0	2,50	0,05655	0,03655
	72.610	1,70	123.738	0	98.513	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00026		1,79	121.479	0	83.455	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00026 00130	6/./11								-/		-,
00026 00130 00131	67.711 58.999		121.214	0	81.687	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00130	58.999 73.014	2,05 1,57				0	0	0	0,00 0,00	0,05655 0,05655	0,00000

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Id _{Nd}	V	CS	V	V	N_	V- ·		rifiche a tag	lio per press Ctg⊛		
IONd	V _{Ed,2} [N]	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s} [N]	N _{Ed} [N]	V _{Rsd,p} [N]	V _{R1} [N]	V _{Rd,f} [N]	Ctg⊌	A _{sw} [cm²/cm]	Adw [cm²/cm]
Piano Terra	[-1]		Parete P2-P4		[1.5]	[]	[-1]		Parete P2-P		
00006	32.132	3,41	109.446	0	3.233	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00007	14.953	7,45	111.433	0	16.481	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00027	41.890	2,60	108.961	0	-262	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00028	25.686	4,52	116.056	0	47.304	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00183	30.358	3,69	111.953	0	19.950	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00184	31.333	3,59	112.426	0	23.098	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00185	33.939	3,24	110.043	0	7.217	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00186	21.066	5,37	113.168	0	28.051	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra			Parete P2-P4	-P6					Parete P4-P	6	
00014	54.147	2,09	113.164	0	28.023	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00015	35.463	3,46	122.711	0	91.666	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00154	66.807	1,81	120.755	0	78.625	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00155	58.450	2,06	120.487	0	76.838	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00156	71.689	1,59	114.300	0	35.593	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00157	56.573	2,14	120.979	0	80.124	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00206	91.636	1,19	109.156	0	1.303	0	0	0	2,50	0,05655	0,03655
00207	71.830	1,71	122.811	0	92.334	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra		· ·	Parete P5-P7	-P9					Parete P5-P	7	
00021	17.302	9,27	160.327	0	13.960	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00024	37.616	5,01	188.586	0	202.359	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00170	14.727	11,46	168.817	0	70.563	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00171	30.338	6,23	188.920	0	204.583	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00200	14.884	10,92	162.597	0	29.098	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00203	17.664	10,33	182.548	0	162,106	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra		, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	Parete P5-P7	-P9					Parete P7-P		, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
00021	15.816	10,07	159.317	0	7.233	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00024	37.354	4,90	183.208	0	166.506	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00162	13.386	12,42	166.316	0	53.893	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00163	30.550	5,98	182.550	0	162.117	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00194	17.598	9,36	164.795	0	43.747	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00198	16.464	10,93	179.910	0	144.519	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra			Parete P6-P8	-P10					Parete P6-P		, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
00022	15.660	10,25	160.477	0	15.320	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00023	37.013	5,07	187.763	0	197.225	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00110	13.925	12,11	168.608	0	69.529	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00111	30.361	6,18	187.780	0	197.338	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00201	15.719	10,34	162.502	0	28.817	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00202	17.810	10,19	181.499	0	155.468	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra	17.010	10,13	Parete P6-P8		133.100		- J		Parete P8-P		0,00000
00022	18.371	8,91	163.650	0	36.115	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00023	39.393	4,72	185.873	0	184.268	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00168	14.162	11,52	163.185	0	33.013	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00169	25.699	6,91	177.657	0	129.499	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00196	14.794	11,13	164.695	0	43.085	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00197	15.803	11,35	179.435	0	141.349	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra	13.003	11,55	Parete P9-P1		111.515	U			Parete P9-P		0,00000
00017	92.696	1,18	109.000	0	261	0	0	0	2,50	0,05655	0,03655
00017	76.388	1,16	132.779	0	158.790	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00179	59.206	2,07	122.504	0	90.286	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00179	67.380	1,79	120.690	0	78.193	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00180	72.068	1,58	113.558	0	30.647	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00181	59.137	2,20	130.062	0	140.677	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00182	53.320	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	113.362	0	29.341	0	0	0	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		0,00000
		2,13		0			0		0,00	0,05655	
00199 Piano Terra	36.444	3,58	130.613		144.350	0	U	0	0,00 Parete P11-	0,05655	0,00000
00001	37.304	2,93	Parete P9-P1 109.374	1 -P13 0	2.819	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00001	18.507		112.064		2.819	0	0				0,00000
		6,06		0				0	0,00	0,05655	
00017	45.778	2,38	109.115	0	1.093	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00018	27.858	4,19	116.762	0	52.072	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00126	34.868	3,23	112.775	0	25.493	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00127	34.064	3,29	112.238	0	21.912	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00128	38.419	2,87	110.176	0	8.169	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
00129	24.077	4,72	113.762	0	32.070	0	0	0	0,00	0,05655	0,00000
Piano Terra			Parete P10-P		_				Parete P10-		_
00010	54.251	1,93	104.725	0	29.140	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00011	36.108	3,35	121.026	0	137.815	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

							Pareti - Ve	rifiche a tag	lio per presso	oflessione re	tta allo SLU
Id _{Nd}	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	$V_{Rsd,s}$	N _{Ed}	$V_{Rsd,p}$	V _{R1}	$V_{Rd,f}$	Ctg⊕	Asw	Adw
	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[cm²/cm]	[cm²/cm]
00019	92.000	1,09	100.354	0	-603	0	0	0	2,50	0,10053	0,03655
00020	74.359	1,65	122.846	0	149.949	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00134	58.755	1,93	113.236	0	85.882	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00135	66.544	1,67	111.434	0	73.865	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00136	72.338	1,45	104.658	0	28.696	0	0	0	2,50	0,10053	0,00411
00137	57.853	2,08	120.297	0	132.956	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
Piano Terra			Parete P10-P	12-P14					Parete P12-F	14	
00002	31.703	3,18	100.853	0	3.331	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00003	15.042	6,84	102.882	0	16.856	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00158	31.233	3,32	103.806	0	23.017	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00159	30.222	3,42	103.339	0	19.901	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00160	33.668	3,01	101.430	0	7.177	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00161	21.171	4,94	104.587	0	28.221	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00204	41.628	2,41	100.354	0	-388	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000
00205	25.886	4,15	107.424	0	47.134	0	0	0	0,00	0,10053	0,00000

LEGENDA:

Identificativo del nodo. Id_{Nd}

Taglio di progetto in direzione 2.

V_{Ed,2} CS Coefficienti di sicurezza relativi alle sollecitazioni " $V_{Ed,2}$ " ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100).

 V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. $V_{\text{Rsd,s}}$ Resistenza a taglio trazione delle staffe.

 N_{Ed} Sforzo Normale utilizzato per il calcolo di α c. $V_{\mathsf{Rsd,p}}$ Resistenza a taglio trazione dei ferri piegati.

 V_{R1} Resistenza a taglio in assenza di armatura incrociata. $V_{Rd,f}$ Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP. Ctg⊕ Cotangente dell'angolo Θ utilizzata nella verifica. Area delle staffe per unità di lunghezza. Armatura disponibile per il taglio

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	Med	As	CS	Nodo	N _{Ed}	Med	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	
Piano '	Terra			Par	ete P1-P2								Parete P1	-P2		
Р	Α	00005	0	0	0,10053	-	00006	0	0	0,10053	-	00007	1.899	1.698	0,10053	82,27
	P		-13.916	1.084	0,10053	NS		-10.700	823	0,10053	NS		0	0	0,10053	-
S	Α		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		22.328	328	0,05655	NS
	P		-14.947	246	0,05655	NS		-10.521	143	0,05655	NS		0	0	0,05655	-
Р	Α	80000	2.267	1.732	0,10053	80,63	00055	-52.823	1.684	0,10053	87,53	00056	-30.857	1.746	0,10053	82,65
	P		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
S	Α		22.302	272	0,05655	NS		-10.617	735	0,05655	NS		-2.599	729	0,05655	NS
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	Α	00057	0	0	0,10053	-	00058	0	0	0,10053	-	00101	0	0	0,10053	-
	Р		-416	40	0,10053	NS		2.450	140	0,10053	NS		-995	37	0,10053	NS
S	Α		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
	P		51.266	196	0,05655	NS		53.689	404	0,05655	NS		14.764	346	0,05655	NS
Р	Α	00102	0	0	0,10053	-	00103	0	0	0,10053	-	00104	-20.400	74	0,10053	NS
	P		-19.116	525	0,10053	NS		-5.663	335	0,10053	NS		0	0	0,10053	-
S	Α		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
	P		4.023	516	0,05655	NS		11.393	771	0,05655	NS		16.756	421	0,05655	NS
Р	Α	00105	-18.740	84	0,10053	NS	00106	0	0	0,10053	-	00107	0	0	0,10053	-
	P		0	0	0,10053	-		-7.619	261	0,10053	NS		-10.252	337	0,10053	NS
S	Α		9.754	341	0,05655	NS		0	0	0,05655	-		20.663	82	0,05655	NS
	P		0	0	0,05655	-		38.619	347	0,05655	NS		0	0	0,05655	-
Piano [•]	Terra			Par	ete P3-P4							1	Parete P3	-P4		
Р	Α	00025	0	0	0,05655	-	00026	5.303	470	0,05655	69,74	00027	0	0	0,05655	-
	Р		-1.649	236	0,05655	NS		0	0	0,05655	-		-3.501	261	0,05655	NS
S	Α		0	0	0,05655	-		15.614	511	0,05655	63,03		0	0	0,05655	-
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		-9.099	44	0,05655	NS
Р	Α	00028	5.165	479	0,05655	68,45	00089	0	0	0,05655	-	00090	0	0	0,05655	-
	P		0	0	0,05655	-		-28.495	482	0,05655	71,54		-30.181	326	0,05655	NS
S	Α		16.158	535	0,05655	60,15		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
	P		0	0	0,05655	-		-6.251	144	0,05655	NS		-2.646	87	0,05655	NS
Р	Α	00091	0	0	0,05655	-	00092	0	0	0,05655	-	00187	0	0	0,05655	-
	P		1.487	25	0,05655	NS		1.712	46	0,05655	NS		-9.645	16	0,05655	NS
S	Α	1	0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-	1	0	0	0,05655	-
	Р		38.233	125	0,05655	NS		36.663	170	0,05655	NS		13.895	17	0,05655	NS

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



											D:	reti - Vo	rifiche nre	ssoflessi	one retta	allo SI F
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
_			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	
Р	A P	00188	0 -2.207	0 87	0,05655 0,05655	- NS	00189	0 -14.591	0 114	0,05655 0,05655	- NS	00190	0	0 0	0,05655 0,05655	-
S	A		9.838	23	0,05655	NS		919	16	0,05655	NS		0	0	0,05655	
5	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	_
Р	Α	00191	0	0	0,05655	-	00192	0	0	0,05655	-	00193	0	0	0,05655	-
	P		-10.201	274	0,05655	NS		-3.661	94	0,05655	NS		-8.466	119	0,05655	NS
S	Α		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
	P		6.906	147	0,05655 ete P5-G1	NS C2 C2 I	DC	26.980	151	0,05655	NS		17.128 Parete P5	93	0,05655	NS
iano '	A	00013	0	0 Par	0,10053	-G2-G3-I	00016	-35.305	17.609	0,10053	20,24	00044	Parete P5	- G1	0,10053	_
'	P	00013	-15.577	11.080	0,10053	31,52	00010	0	0	0,10053	-	00011	-61.326	7.172	0,10053	51,03
S	Α		0	0	0,10053	-		-45.574	20.784	0,10053	17,33		0	0	0,10053	-
	P		-22.961	2.375	0,10053	NS		0	0	0,10053	-		20.411	1.497	0,10053	NS
Р	A	00045	-49.151	10.775	0,10053	33,55	00108	0	0	0,10053	-	00109	-44.769	8.895	0,10053	40,46
_	P		-49.151	2.692	0,10053	NS 20.02	-	-32.106	4.891	0,10053	72,64		0 470	0	0,10053	-
S	A P		37.117 37.117	11.030 6.037	0,10053 0,10053	29,92 54,66		40.988 40.988	1.022 2.113	0,10053 0,10053	NS NS		-9.479 0	6.876 0	0,10053 0,10053	50,47 -
Piano '			37.117		ete P5-G1		P6	70.300	2.113	0,10055	INS		Parete G1		0,10055	_
Р	A	00041	-66.846	829	0,10053	NS NS	00042	-67.260	2.890	0,10053	NS	00044	0	0	0,10053	-
	P		-66.846	5.987	0,10053	61,46		-67.260	3.504	0,10053	NS		-56.701	5.017	0,10053	72,61
S	Α		-17.725	270	0,10053	NS		-38.863	3.013	0,10053	NS		0	0	0,10053	-
	P	000.45	-17.725	1.710	0,10053	NS 22.45	00051	-38.863	5.689	0,10053	62,89	00053	-13.066	1.567	0,10053	NS
Р	A P	00045	-53.544 -53.544	11.190 2.786	0,10053 0,10053	32,45 NS	00051	0 -30.153	0 3.986	0,10053 0,10053	- 88,95	00052	68.116 68.116	34 1.037	0,10053 0,10053	NS NS
S	A	-	-7.292	8.715	0,10053	39,73		0	0	0,10053	-		00.110	0	0,10053	-
3	P		-7.292	2.467	0,10053	NS		-8.068	814	0,10053	NS		-31.264	904	0,10053	NS
Р	Α	00093	-63.387	2.107	0,10053	NS	00094	-59.394	2.109	0,10053	NS	00095	-56.306	161	0,10053	NS
	P		-63.387	4.320	0,10053	84,89		-59.394	3.005	0,10053	NS		-56.306	3.844	0,10053	94,73
S	Α		-37.702	44	0,10053	NS		-32.691	1.110	0,10053	NS		-20.818	128	0,10053	NS
	P		-37.702	1.279	0,10053	NS		-32.691	1.502	0,10053	NS		-20.818	984	0,10053	NS
Р	A P	00096	-55.858 -55.858	2.634 2.537	0,10053 0,10053	NS NS										
S	A	-	-34.324	762	0,10053	NS										
3	P		-34.324	2.291	0,10053	NS										
iano '	Terra				ete P5-G1		P6						Parete G2	-G3		
Р	Α	00038	0	0	0,10053	-	00039	-53.328	8.046	0,10053	45,12	00041	-68.254	12	0,10053	NS
	P		-53.377	5.837	0,10053	62,20		-53.328	177	0,10053	NS		-68.254	5.228	0,10053	70,49
S	A P		-16.846 -16.846	41 1.430	0,10053 0,10053	NS NS		-2.592 -2.592	6.304 1.045	0,10053 0,10053	54,65 NS		-17.104 -17.104	250 1.426	0,10053 0,10053	NS NS
P	A	00042	-67.787	5.909	0,10053	62,33	00053	0	0	0,10053	-	00054	69.242	132	0,10053	NS
•	P	00012	-67.787	6.455	0,10053	57,06	00033	-37.175	5.246	0,10053	68,08	00051	69.242	1.041	0,10053	NS
S	Α		-38.356	6.100	0,10053	58,62		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
	P		-38.356	8.836	0,10053	40,47		-8.628	1.076	0,10053	NS		-32.792	1.128	0,10053	NS
Р	Α	00097	-59.021	1.770	0,10053	NS	00098	-63.036	1.912	0,10053	NS	00099	0	0	0,10053	-
	P		-59.021	3.532	0,10053	NS		-63.036	4.195	0,10053	87,39		-55.699	4.210	0,10053	86,44
S	A P		-30.764 -30.764	218 1.006	0,10053 0,10053	NS NS		-37.654 -37.654	641 2.649	0,10053 0,10053	NS NS		0 -21.223	0 1.381	0,10053 0,10053	- NS
Р	A	00100	-57.772	2.614	0,10053	NS		-57.054	2.013	0,10033	INS		-21.223	1.301	0,10055	INS
•	P		-57.772	2.768	0,10053	NS										
S	Α		-35.429	374	0,10053	NS										
	P -		-35.429	2.424	0,10053	NS										
Piano '		00014			ete P5-G1			40.700	10 425	0.10053	10.44		Parete G3		0.10053	
Р	A P	00014	0 -18.496	0 10.007	0,10053 0,10053	- 35,01	00015	-40.708 0	18.435 0	0,10053 0,10053	19,44 -	00038	0 -39.751	0 7.507	0,10053 0,10053	- 47,70
S	A		0	0	0,10053	-		-56.811	21.984	0,10053	16,57		0	0	0,10053	- 47,70
-	P		-18.905	2.087	0,10053	NS		-56.811	227	0,10053	NS		73.604	2.956	0,10053	NS
Р	Α	00039	-62.818	12.192	0,10053	30,06	00145	0	0	0,10053	-	00146	-57.110	9.972	0,10053	36,55
	Р		-62.818	5.595	0,10053	65,51	ļ	-26.718	5.570	0,10053	63,43		0	0	0,10053	
S	A		18.309	21.378	0,10053	15,76		12.241	847	0,10053	NS		-23.748	9.141	0,10053	38,53
iano '	P		18.309	11.773	0,10053 ete P7-P8	28,61		12.241	3.297	0,10053	NS		-23.748 Parete P7	612 - D 8	0,10053	NS
P	A	00021	1.210	21	0,05655	NS	00022	0	0	0,05655	-	00023	-6.622	- P8 31	0,05655	NS
•	P	00021	0	0	0,05655	-	00022	0	0	0,05655	-	00025	0.022	0	0,05655	-
S	A	1	0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		-8.851	37	0,05655	NS
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	Α	00024	0	0	0,05655	-	00085	-27.910	16	0,05655	NS	00086	0	0	0,05655	-
	P A	-	-6.796	15	0,05655	NS		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
S		1	0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



											Pa	areti - Ve	rifiche pre	essoflessi	one retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
	P		[N]	[N·m] 26	[cm²/cm]	NC		[N] 0	[N·m]	[cm²/cm]			[N] 0	[N·m]	[cm²/cm]	_
P	A	00087	-8.887 0	0	0,05655	NS -	00088	0	0	0,05655	-	00172	0	0	0,05655	-
Г	P	00007	0	0	0,05655	_	00000	0	0	0,05655	_	00172	0	0	0,05655	_
S	A	-	0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	_
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	Α	00173	0	0	0,05655	-	00174	0	0	0,05655	-	00175	0	0	0,05655	-
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
S	A P		0	0	0,05655 0,05655	-		0	0	0,05655 0,05655	-		0	0	0,05655 0,05655	-
P	A	00176	0	0	0,05655		00177	0	0	0,05655		00178	0	0	0,05655	
'	P	00170	0	0	0,05655	_	001//	0	ő	0,05655	_	00170	0	0	0,05655	_
S	Α		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Piano '				_	ete P9-G4								Parete P9			
Р	A	00009	-36.766	15.345	0,10053	23,26	00012	0	0	0,10053	-	00029	-24.809	10.443	0,10053	33,77
S	P A		-61.654	0 2.953	0,10053 0,10053	- NS		-54.156 0	17.233	0,10053	21,08		125.591	0 6.296	0,10053	47,27
3	P		01.034	0	0,10053	-		-55.191	14.942	0,10053	24,34		0	0.290	0,10053	
Р	Α	00030	-65.513	3.535	0,10053	NS				.,					.,	
	Р		-65.513	11.378	0,10053	32,30										
S	Α		0	0	0,10053	-										
	Р		-23.118	8.964	0,10053	39,27										
Piano '	1 -	00020	40.225		ete P9-G4			40.040	4 900	0.10053	72.05		Parete G4		0.10053	61.46
Р	A P	00029	-49.335 0	4.593 0	0,10053 0,10053	78,73 -	00030	-49.848 -49.848	4.899 10.462	0,10053 0,10053	73,85 34,58	00032	-67.468 -67.468	5.991 901	0,10053 0,10053	61,46 NS
S	A	-	-11.346	1.278	0,10053	NS		-8.084	3.679	0,10053	94,18		-17.590	1.694	0,10053	NS
J	P		-11.346	407	0,10053	NS		-8.084	8.336	0,10053	41,57		-17.590	290	0,10053	NS
Р	Α	00033	-67.768	3.505	0,10053	NS	00061	-31.801	3.967	0,10053	89,53	00062	67.886	935	0,10053	NS
	P		-67.768	2.830	0,10053	NS		0	0	0,10053	-		67.886	356	0,10053	NS
S	A		-39.847	5.658	0,10053	63,29		-8.096	873	0,10053	NS		-35.511	1.068	0,10053	NS
	P	00116	-39.847	3.035	0,10053	NS 02.07	00117	0	0	0,10053	- NC	00110	0	0	0,10053	- 02.22
Р	A P	00116	-63.371 -63.371	4.420 2.110	0,10053 0,10053	82,97 NS	00117	-55.578 -55.578	3.516 2.144	0,10053 0,10053	NS NS	00118	-55.224 -55.224	3.902 231	0,10053 0,10053	93,22 NS
S	A		-35.802	1.331	0,10053	NS		-31.706	1.677	0,10053	NS		-20.498	1.092	0,10053	NS
3	P		-35.802	37	0,10053	NS		-31.706	1.146	0,10053	NS		-20.498	65	0,10053	NS
Р	Α	00119	-56.315	2.944	0,10053	NS										
	P		-56.315	2.607	0,10053	NS										
S	Α		-35.726	2.399	0,10053	NS										
D'	P		-35.726	968	0,10053	NS OF SS I	210						D			
Piano	I erra	00032	-67.988	5.260	ete P9-G4	70,04	00033	-67.776	6.527	0.10053	56,43	00035	Parete G5 -58.167	6.263	0,10053	58,25
г	P	00032	-67.988	32	0,10053	NS	00033	-67.776	5.903	0,10053	62,40	00033	0	0.203	0,10053	-
S	A	-	-17.050	1.428	0,10053	NS		-37.931	8.872	0,10053	40,29		-15.023	1.663	0,10053	NS
	P		-17.050	267	0,10053	NS		-37.931	6.118	0,10053	58,42		0	0	0,10053	-
Р	Α	00036	0	0	0,10053	-	00059	-35.207	5.150	0,10053	69,21	00060	68.599	1.069	0,10053	NS
	P		-53.237	8.177	0,10053	44,39		0	0	0,10053	-		68.599	75	0,10053	NS
S	A		-1.844	692	0,10053	NS E1 OF		-8.715	1.035	0,10053	NS		-29.488	1.072	0,10053	NS
P	P A	00112	-1.844 -60.750	6.626 3.599	0,10053	51,95 NS	00113	-62.966	4.224	0,10053	86,78	00114	-56.839	4.271	0,10053	85,30
г	P	00112	-60.750	1.690	0,10053	NS NS	00113	-62.966	1.916	0,10053	86,78 NS	00114	-56.839	0	0,10053	-
S	A		-30.762	943	0,10053	NS		-37.560	2.615	0,10053	NS		-20.710	1.298	0,10053	NS
	P		-30.762	278	0,10053	NS		-37.560	685	0,10053	NS		0	0	0,10053	-
Р	Α	00115	-56.803	2.778	0,10053	NS										
	P		-56.803	2.601	0,10053	NS	ļ					ļ				
S	A		-34.324	2.386	0,10053	NS										
Diana	P		-34.324	411 Par	0,10053 ete P9-G4	NS I-GE-GG-I	D10						 Parete G6	_D10		
Piano	A	00010	-16.979	10.425	0,10053	33,55	00011	0	0	0,10053	-	00035	-62.359	7.728	0,10053	47,41
•	P	00010	0	0	0,10053	-	00011	-36.774		0,10053	18,60	00033	0	0	0,10053	-
S	A		-22.941	2.266	0,10053	NS	İ	0	0	0,10053	-	İ	18.821	1.970	0,10053	NS
	P		0	0	0,10053	-		-46.030	22.378	0,10053	16,10		0	0	0,10053	-
Р	Α	00036	-50.178	4.893	0,10053	73,96	00124	-33.140	5.140	0,10053	69,20	00125	0	0	0,10053	-
	P		-50.178	13.069	0,10053	27,69		0	0	0,10053	-		-46.036	10.222	0,10053	35,26
S	A		37.008	11.743	0,10053	28,10		41.841	3.898	0,10053	84,21		-26.939	2.167	0,10053	NS
Diane '	P		37.008	16.583	0,10053	19,90		41.841	2.315	0,10053	NS		-26.939	10.135	0,10053	34,87
Piano	А	00017	-2.547	291	ete P11-P 0,05655	NS NS	00018	0	0	0,05655	-	00019	Parete P1 -3.626	279	0,05655	NS
'	P	00017	0	0	0,05655	-	00010	3.726	465	0,05655	70,68	00013	0	0	0,05655	-
	<u> </u>	1			-,-5000		1			-,-,-,	/00	1			-,-5000	

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



											D-	reti - Vo	rificha nro	esoflessi	one retta	allo ei r
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	NC		[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	NC
S	A P		-7.197 0	37 0	0,05655	NS -		0 12.391	0 493	0,05655 0,05655	- 65,69		-9.107 0	48 0	0,05655 0,05655	NS -
Р	A	00020	0	0	0,05655	-	00077	-28.976	511	0,05655	67,52	00078	-29.253	337	0,05655	NS
	P		4.529	430	0,05655	76,33		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
S	A		0	0	0,05655	-		-5.960	163	0,05655	NS		-2.670	90	0,05655	NS
P	P	00079	16.050 1.151	540 28	0,05655	59,60 NS	00080	1.503	0 48	0,05655	- NS	00138	-9.425	0 18	0,05655	NS
г	P	00079	0	0	0,05655	-	00000	0	0	0,05655	-	00136	0	0	0,05655	-
S	A	-	39.944	134	0,05655	NS		38.263	190	0,05655	NS		13.775	27	0,05655	NS
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	A	00139	-1.918	97	0,05655	NS	00140	2.523	131	0,05655	NS	00141	-12.389	48	0,05655	NS
S	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		9.013	0 17	0,05655	- NS
3	P		9.858	11	0,05655	NS		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	Α	00142	-9.943	265	0,05655	NS	00143	-3.260	79	0,05655	NS	00144	-8.202	123	0,05655	NS
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
S	Α		7.964	165	0,05655	NS		30.246	163	0,05655	NS		17.918	98	0,05655	NS
iano '	P		0	0	0,05655 ete P13-P	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
P	A	00001	-14.047	1.078	0,10053	NS NS	00002	-13.340	897	0,10053	NS	00003	Parete P1	3-P14 0	0,10053	-
•	P	00001	0	0	0,10053	-	00002	0	0	0,10053	-	00005	303	1.603	0,10053	87,29
S	Α		-14.413	301	0,05655	NS		-12.203	266	0,05655	NS		0	0	0,05655	
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		17.626	315	0,05655	NS
Р	A	00004	0	0	0,10053	-	00081	0	0	0,10053	-	00082	0	0	0,10053	-
S	P		2.179	1.712 0	0,10053	81,58		-52.807 0	1.634 0	0,10053	90,21		-30.707 0	1.650 0	0,10053	87,45
5	A P		22.873	225	0,05655	- NS		-10.736	721	0,05655	- NS		-2.755	709	0,05655 0,05655	- NS
Р	A	00083	238	47	0,10053	NS	00084	2.737	157	0,10053	NS	00147	0	0	0,10053	-
•	P	00000	0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-	001.7	-12.205	160	0,10053	NS
S	Α		51.574	212	0,05655	NS		57.419	426	0,05655	NS		18.487	406	0,05655	NS
	P	22112	0	0	0,05655	-	22112	0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	A P	00148	-6.366 0	370 0	0,10053 0,10053	NS -	00149	-5.673 0	376 0	0,10053 0,10053	NS -	00150	0 -21.465	0 44	0,10053 0,10053	- NS
S	A		10.504	607	0,10055	NS		12.272	796	0,10055	NS		18.289	443	0,10053	NS
3	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	Α	00151	0	0	0,10053	-	00152	-7.103	259	0,10053	NS	00153	-9.914	258	0,10053	NS
	P		-19.570	66	0,10053	NS		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
S	A		0	0	0,05655	-		40.888	360	0,05655	NS		0	0	0,05655	-
iano '	P		10.229	321 Bar	0,05655 ete P1-P3	NS -DE		0	0	0,05655	-		21.659 Parete P1	33 -D2	0,05655	NS
P	A	00005	0	0 0	0,10053	-P3 -	00008	-12.595	180	0,10053	NS	00025	0	0	0,10053	-
•	P	00003	-10.581	340	0,10053	NS	00000	0	0	0,10053	-	00023	-10.396	382	0,10053	NS
S	Α		0	0	0,05655	-		-14.525	175	0,05655	NS		0	0	0,05655	-
	P		-1.756	332	0,05655	NS		-14.525	43	0,05655	NS		-957	407	0,05655	NS
Р	A	00026	0	0	0,10053	- NC	00164	-12.894	276	0,10053	NS	00165	-6.595	300	0,10053	NS
S	P A		-3.107 0	49 0	0,10053	NS -		-15.895	0 188	0,10053 0,05655	- NS		-18.432	0 85	0,10053 0,05655	- NS
5	P		-39.873	484	0,05655	NS		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	A	00166	-9.017	333	0,10053	NS	00167	-7.332	145	0,10053	NS				,,,,,,,,,,,	
	P		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-					
S	Α		-5.950	344	0,05655	NS		0	0	0,05655	-					
i	Р		0	0	0,05655 ete P1-P3	- DE		-22.337	33	0,05655	NS		Davoto D2	DE		
P	Terra A	00013	0	0 Par	0,10053	-P5 -	00016	-42.993	115	0,10053	NS	00025	Parete P3	- P5	0,10053	-
•	P	50013	15.022	270	0,10053	NS	55510	0	0	0,10053	-	55025	-1.750	344	0,10053	NS
S	Α	1	0	0	0,05655	_	1	-	868	0,05655	61,67		0	0	0,05655	_
J					,			110.375		'	•				'	
_	P	00000	-21.726	320	0,05655	NS	00122	0	0	0,05655	-	00121	-816	445	0,05655	NS
Р	A P	00026	0 -48.073	0 294	0,10053 0,10053	- NS	00130	-23.749 0	274 0	0,10053 0,10053	NS -	00131	-13.371 0	232 0	0,10053 0,10053	NS -
S	A		-48.073	0	0,10053	-		-58.686	137	0,10053	NS		-58.242	383	0,10053	NS
5			-		'					'						
	Р		112.529	1.029	0,05655	52,16		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	Α	00132	-16.026	387	0,10053	NS	00133	-23.942	45	0,10053	NS					
_	P	-	0	0	0,10053	- NC		0	0	0,10053	-					
S	A P		-27.021 0	455 0	0,05655	NS		-97.035 0	134 0	0,05655 0,05655	NS -					
	P		U		ete P2-P4	- DC		U	U	0,03033	-		Parete P2			

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



		_											rifiche pre			
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
P	Α	00000	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	NC	00007	[N]	[N·m]	[cm²/cm]		00027	[N]	[N·m]	[cm²/cm]	NC
Р	A P	00006	-10.351 0	341 0	0,10053	NS -	00007	0 -11.297	0 146	0,10053 0,10053	- NS	00027	-12.053 0	420 0	0,10053	NS -
	-	-			0,10053		-			-			_		0,10053	
S	A P		-2.125 0	352 0	0,05655 0,05655	NS -		-11.995 -11.995	87 154	0,05655 0,05655	NS NS		362 0	422 0	0,05655 0,05655	NS -
P	A	00028	-3.170	24		NS	00183	0	0	0,03033	-	00184	0	0		
Р	P	00026	-2.906	12	0,10053 0,10053	NS NS	00103	-12.469	262	0,10053	NS	00104	-7.350	296	0,10053 0,10053	NS
S	A								0	0,10055	- 1115		-7.350	0		- 113
3	P		-33.636 0	513 0	0,05655 0,05655	94,09 -		0 -14.324	140	0,05655	NS		-16.558	50	0,05655 0,05655	NS
P	A	00185	0	0	0,10053	-	00186	0	0	0,10053	-		-10.556	30	0,03033	INS
г	P	00103	-9.568	328	0,10053	NS	00100	-7.067	115	0,10053	NS					
S	A	-	0	0	0,05655	-		-20.299	97	0,05655	NS					
3	P		-5.175	325	0,05655	NS		0	0	0,05655	-					
Piano '	-		3.173		ete P2-P4			U	- 0	0,03033			Parete P4-	.D6		
P	A	00014	12.509	431	0,10053	NS	00015	0	0	0,10053	-	00154	0	0	0,10053	_
•	P	00011	0	0	0,10053	-	00013	-42.598	213	0,10053	NS	00131	-25.136	289	0,10053	NS
S	A	-	-21.219	385	0,05655	NS		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
3						INS		-								
	P		0	0	0,05655	-		104.734	943	0,05655	56,35		-59.348	135	0,05655	NS
P	Α	00155	0	0	0,10053	-	00156	0	0	0,10053	-	00157	0	0	0,10053	-
•	P	00133	-16.125	195	0,10053	NS	00150	-18.604	342	0,10053	NS	00137	-27.196	95	0,10053	NS
S	Α		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
J					· .					'			_			
	P		-57.907	377	0,05655	NS		-26.501	454	0,05655	NS		100.392	128	0,05655	NS
Р	Α	00206	-3.166	411	0,10053	NS	00207	-45.212	309	0,10053	NS					
	P		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-					
_			272			07.00	1	-			F2 F4					
S	Α		-372	471	0,05655	97,29		107.484	1.015	0,05655	52,54					
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-					
Piano '	Terra			Par	ete P5-P7	-P9							Parete P5-	P7		
Р	Α	00021	0	0	0,10053	-	00024	0	0	0,10053	-	00170	-25.338	400	0,10053	NS
	P		2.393	222	0,10053	NS		-57.350	1.213	0,10053	NS		0	0	0,10053	-
S	Α		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		-58.024	813	0,05655	NS
	P		-9.314	428	0,05655	NS		-	4.263	0,05655	25,65		-58.024	301	0,05655	NS
	Г		-9.314	420	0,03033	INS		175.721	4.203	0,03033	25,05		-30.024	301	0,03033	
Р	Α	00171	-47.035	376	0,10053	NS	00200	-8.080	696	0,10053	NS	00203	-50.097	1.685	0,10053	87,25
	P		-47.035	687	0,10053	NS		0	0	0,10053	-		-50.097	1.153	0,10053	NS
S	Α		-	1.394	0,05655	78,23		-32.813	331	0,05655	NS		-	6.588	0,05655	15,95
3	_ ^		173.657	1.554	0,03033	70,23		-32.013	331	0,03033	NS		146.133	0.300	0,03033	13,53
	P		-	1.302	0,05655	83,75		0	0	0,05655	_		0	0	0,05655	_
-			173.657		'	,				0,03033			-		0,03033	
Piano '	_				ete P5-P7				_				Parete P7-			
Р	A	00021	2.217	46	0,10053	NS	00024	0	0	0,10053	-	00162	-28.217	404	0,10053	NS
_	P		2.217	254	0,10053	NS		-58.781	1.330	0,10053	NS		-28.217	12	0,10053	NS
S	Α		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		-56.951	602	0,05655	NS
	P		-9.464	327	0,05655	NS		175 070	4.645	0,05655	23,55		0	0	0,05655	-
								175.979				00100	E4.4F0	1 270	,	NC
		00163	40.046	244		NC			CO0	0 10000			-54.459	1.279	0,10053	NS NS
Р	A	00163	-49.846	214	0,10053	NS	00194	-14.428	698	0,10053	NS	00198		170		INS
Р	A P	00163	-49.846	214 443	0,10053 0,10053	NS NS	00194	-14.428 -14.428	698 430	0,10053 0,10053	NS NS	00196	-54.459	476	0,10053	
P S		00163	-49.846 -				00194					00196	-54.459 -	476 5.688	0,10053	
	Р	00163	-49.846 - 172.501	443	0,10053	NS	00194	-14.428	430	0,10053	NS	00196	-54.459			
	Р	00163	-49.846 - 172.501 -	443	0,10053	NS	00194	-14.428	430	0,10053	NS	00196	-54.459 -			
S	P A P	00163	-49.846 - 172.501	966 521	0,10053 0,05655 0,05655	NS NS NS	00194	-14.428 -35.018	430 185	0,10053	NS NS		-54.459 - 144.094 0	5.688 0	0,05655	18,43
S Piano	P A P Terra	-	-49.846 - 172.501 - 172.501	966 521	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8	NS NS NS		-14.428 -35.018 0	430 185 0	0,10053 0,05655 0,05655	NS NS -	1	-54.459 - 144.094 0 Parete P6-	5.688 0	0,05655 0,05655	18,43
S	P A P Terra A	00163	-49.846 - 172.501 - 172.501	966 521 Par 191	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053	NS NS NS -P10 NS	00194	-14.428 -35.018 0 -56.258	430 185 0 1.109	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053	NS NS - NS		-54.459 -144.094 0 Parete P6-	5.688 0 • P8 0	0,05655 0,05655 0,10053	18,43 - -
S Piano	P A P Terra A P	-	-49.846 - 172.501 - 172.501 1.418 0	966 521 Par 191 0	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,10053	NS NS NS -P10 NS		-14.428 -35.018 0 -56.258	430 185 0 1.109 0	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	NS NS - NS -	1	-54.459 - 144.094 0 Parete P6 - 0 -26.175	5.688 0 • P8 0 322	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	18,43 - - NS
S Piano	P A P Terra A	-	-49.846 - 172.501 - 172.501	966 521 Par 191	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053	NS NS NS -P10 NS		-14.428 -35.018 0 -56.258 0	430 185 0 1.109	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053	NS NS - NS	1	-54.459 -144.094 0 Parete P6-	5.688 0 • P8 0	0,05655 0,05655 0,10053	18,43
S Piano P	P A P Terra A P A	-	-49.846 - 172.501 - 172.501 1.418 0 -9.219	443 966 521 Par 191 0 316	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,10053 0,05655	NS NS NS -P10 NS - NS		-14.428 -35.018 0 -56.258 0 - 169.706	430 185 0 1.109 0 4.131	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655	NS NS - NS - 26,25	1	-54.459 - 144.094 0 Parete P6 - 0 -26.175 -56.976	5.688 0 	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655	18,43 - - NS NS
S Piano P	P A P Terra A P A P	00022	-49.846 - 172.501 - 172.501 1.418 0 -9.219 0	443 966 521 Par 191 0 316 0	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	NS NS NS -P10 NS - NS - NS -	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 - 169.706 0	430 185 0 1.109 0 4.131	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	NS NS - NS - 26,25	00110	-54.459 - 144.094 0 Parete P6 - 0 -26.175 -56.976	5.688 0 • P8 0 322 294 781	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	18,43 - NS NS NS
S Piano	P A P Terra A P A P A	-	-49.846 - 172.501 - 172.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520	966 521 Par 191 0 316 0 521	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053	NS NS NS -P10 NS NS NS NS NS		-14.428 -35.018 0 -56.258 0 - 169.706 0 -10.475	430 185 0 1.109 0 4.131 0 316	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053	NS	1	-54.459 - 144.094 0 Parete P6 - 0 -26.175 -56.976 -56.976 -49.456	5.688 0 P8 0 322 294 781 752	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053	18,43 - NS NS NS NS
S Piano	P A P Terra A P A P	00022	-49.846 - 172.501 - 172.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520 -46.520	443 966 521 Par 191 0 316 0	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	NS NS NS -P10 NS - NS - NS NS NS NS	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 - 169.706 0 -10.475 -10.475	185 0 1.109 0 4.131 0 316 277	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	NS NS - NS - 26,25	00110	-54.459 -144.094 0 Parete P6- 0 -26.175 -56.976 -56.976 -49.456 -49.456	5.688 0 P8 0 322 294 781 752 2.044	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	18,43 - NS NS NS NS
S Piano P	P A P Terra A P A P A	00022	-49.846 -172.501 -172.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520 -46.520	966 521 Par 191 0 316 0 521	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053	NS NS NS -P10 NS NS NS NS NS	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 - 169.706 0 -10.475	430 185 0 1.109 0 4.131 0 316	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053	NS	00110	-54.459 - 144.094 0 Parete P6 - 0 -26.175 -56.976 -56.976 -49.456	5.688 0 P8 0 322 294 781 752	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053	18,43 - NS NS NS NS
S Piano	P A P Terra A P A P A P A P A	00022	-49.846 -172.501 -172.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520 -46.520 -165.199	966 521 Pat 191 0 316 0 521 518	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,05655	NS NS NS NS -P10 NS - NS - NS - NS - 92,99	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 -169.706 0 -10.475 -10.475	430 185 0 1.109 0 4.131 0 316 277	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655	NS NS - NS - 26,25 - NS NS	00110	-54.459 -144.094 0 Parete P6- 0 -26.175 -56.976 -56.976 -49.456 -49.456	5.688 0 P8 0 322 294 781 752 2.044 0	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	18,43 - NS NS NS NS 71,84
S Piano	P A P Terra A P A P A P	00022	-49.846 -172.501 -172.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520 -46.520 -165.199	966 521 Par 191 0 316 0 521 518	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	NS NS NS -P10 NS - NS - NS NS NS NS	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 - 169.706 0 -10.475 -10.475	185 0 1.109 0 4.131 0 316 277	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	NS NS - NS - 26,25 - NS NS	00110	-54.459 -144.094 0 Parete P6- 0 -26.175 -56.976 -56.976 -49.456 -49.456 0	5.688 0 P8 0 322 294 781 752 2.044	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	18,43 - NS NS NS NS 71,84
S Piano S P	P A P Terra A P A P A P A P	00022	-49.846 -172.501 -172.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520 -46.520 -165.199	966 521 Pai 191 0 316 0 521 518 1.159	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	NS NS NS NS -P10 NS - NS - NS - NS - NS - NS - NS - NS	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 -169.706 0 -10.475 -10.475	430 185 0 1.109 0 4.131 0 316 277	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655	NS NS - NS - 26,25 - NS NS	00110	-54.459 -144.094 0 Parete P6- 0 -26.175 -56.976 -56.976 -49.456 -49.456 0 - 138.682	5.688 0 P8 0 322 294 781 752 2.044 0 6.711	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053	18,43 - NS NS NS NS 71,84
S Piano P S P	P A P Terra A P A P A P A P Terra	00022	-49.846 -172.501 -172.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520 -46.520 -165.199	966 521 Pai 191 0 316 0 521 518 1.159 1.448	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,05655 0,05655 0,05655	NS NS NS NS -P10 NS - NS - NS - SS NS 92,99 74,43	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 -169.706 0 -10.475 -10.475 0 -32.530	430 185 0 1.109 0 4.131 0 316 277 0 135	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	NS	00110	-54.459 144.094 0 Parete P6 0 -26.175 -56.976 -56.976 -49.456 -49.456 0 - 138.682 Parete P8	5.688 0 P8 0 322 294 781 752 2.044 0 6.711	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	18,43 - NS NS NS NS 71,84
Piano S	P A P Terra A P A P A P A P A P A P A A P A A A P	00022	-49.846 -172.501 1.72.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520 -46.520 -165.199 165.199	966 521 Par 191 0 316 0 521 518 1.159 1.448 Par 182	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,05655 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053	NS NS NS -P10 NS - NS - NS - NS - NS - NS - NS - NS	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 -169.706 0 -10.475 -10.475 0 -32.530	430 185 0 1.109 0 4.131 0 316 277 0 135	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	NS NS - NS - 26,25 - NS NS	00110	-54.459 144.094 0 Parete P6- 0 -26.175 -56.976 -49.456 -49.456 0 138.682 Parete P8- 0	5.688 0 P8 0 322 294 781 752 2.044 0 6.711 P10 0	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,05655 0,05655	18,43 - NS NS NS NS 15,49
S Piano P S P	P A P Terra A P A P A P A P Terra	00022	-49.846 -172.501 -172.501 1.418 0 -9.219 0 -46.520 -46.520 -165.199	966 521 Pai 191 0 316 0 521 518 1.159 1.448	0,10053 0,05655 0,05655 ete P6-P8 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,05655 0,05655 0,05655	NS NS NS NS -P10 NS - NS - NS - SS NS 92,99 74,43	00023	-14.428 -35.018 0 -56.258 0 -169.706 0 -10.475 -10.475 0 -32.530	430 185 0 1.109 0 4.131 0 316 277 0 135	0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	NS	00110	-54.459 144.094 0 Parete P6 0 -26.175 -56.976 -56.976 -49.456 -49.456 0 - 138.682 Parete P8	5.688 0 P8 0 322 294 781 752 2.044 0 6.711	0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655 0,10053 0,10053 0,05655 0,05655	18,43 - NS NS NS NS 71,84

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											Pa	areti - Ve	rifiche pre	ssoflessi	one retta	allo SLI
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	00.27
	P	00460	0	0	0,05655	-	00406	0	0	0,05655	-	00407	-34.534	987	0,05655	90,27
Р	Α	00169	-37.858	196	0,10053	NS	00196	0	0	0,10053	-	00197	-49.486	408	0,10053	NS
	P	-	-37.858	274	0,10053	NS	-	-9.419	989	0,10053	NS	-	-49.486	1.013	0,10053	NS
S	Α		134.572	514	0,05655	NS		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
	P		134.572	358	0,05655	NS		-33.868	225	0,05655	NS		140.639	4.902	0,05655	21,28
Piano ⁻	Torra		137.372	Dar	ete P9-P1	1-D13							Parete P9	-D11		
P	A	00017	0	0	0,10053	-	00018	0	0	0,10053	-	00179	-17.195	251	0,10053	NS
•	P	00017	-1.000	378	0,10053	NS	00010	-48.732	302	0,10053	NS	00173	0	0	0,10053	-
S	A		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		-64.828	451	0,05655	NS
Ü			_		'			-		'						
	P		-63	449	0,05655	NS		114.037	916	0,05655	58,71		0	0	0,05655	-
Р	Α	00180	-24.003	341	0,10053	NS	00181	-16.248	337	0,10053	NS	00182	0	0	0,10053	-
	Р		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-		-29.335	10	0,10053	NS
S	Α		-55.690	152	0,05655	NS		-21.735	459	0,05655	NS		-98.976	203	0,05655	NS
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	Α	00195	0	0	0,10053	-	00199	-46.956	200	0,10053	NS					
	P		9.615	313	0,10053	NS		-46.956	87	0,10053	NS					
S	Α		0	0	0,05655	_		-	1.093	0,05655	49,05					
3			_		'			111.680			49,03					
	P		-22.345	311	0,05655	NS		0	0	0,05655	-					
Piano '	Terra				ete P9-P1	1-P13							Parete P1			
Р	Α	00001	0	0	0,10053	-	00004	-12.886	159	0,10053	NS	00017	0	0	0,10053	-
	P		-10.743	334	0,10053	NS		0	0	0,10053	-		-10.413	375	0,10053	NS
S	Α		0	0	0,05655	-		-15.019	125	0,05655	NS		0	0	0,05655	-
	P		-1.758	333	0,05655	NS		0	0	0,05655	-		-674	405	0,05655	NS
Р	Α	00018	0	0	0,10053	-	00126	-6.662	297	0,10053	NS	00127	-13.024	274	0,10053	NS
	P		-3.212	50	0,10053	NS		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
S	Α		0	0	0,05655	-		-17.857	75	0,05655	NS		-15.805	171	0,05655	NS
	P		-37.014	541	0,05655	89,64		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-
Р	Α	00128	-9.180	337	0,10053	NS	00129	-7.588	138	0,10053	NS					
	P	-	0	0	0,10053	-	-	0	0	0,10053	-	-				
S	A		-5.841	337	0,05655	NS		0	0	0,05655	- NC					
n'	P		0	0	0,05655	-		-22.752	53	0,05655	NS		D	0.040		
Piano '		00010	12.205		ete P10-P		00011	41.000	20	0.10053	F 12		Parete P1		0.10053	F 00
Р	A P	00010	12.285 0	334 0	0,10053 0,05655	4,98 -	00011	-41.650 -41.650	30 216	0,10053 0,05655	5,13 5,02	00019	-2.566 0	422 0	0,10053 0,05655	5,09
S	A	-	-21.899	329	-		-	0	0		- 5,02	-	1.106	466	-	
5	A		-21.099	329	0,10053	5,15		U	U	0,10053	-		1.106	400	0,10053	5,09
	P		0	0	0,05655	-		102.806	1.099	0,05655	4,98		0	0	0,05655	-
P	Α	00020	-43.215	279	0,10053	5,24	00134	0	0	0,10053	-	00135	0	0	0,10053	_
Г	P	00020	0	0	0,10055	J,ZT -	00134	-15.734	229	0,05655	4,89	00133	-24.284	340	0,05655	4,89
			-								7,05					7,03
S	Α		102.707	935	0,10053	5,87		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
	Р		0	0	0,05655	-		-61.044	459	0,05655	5,02		-54.987	141	0,05655	5,12
P	A	00136	0	0	0,10053	-	00137	0	0	0,10053	-		3 11307	II	0,03033	5,12
•	P		-15.353	326	0,05655	4,85	33137	-26.798	14	0,05655	5,03					
S	Α	1	0	0	0,10053	-	1	0	0	0,10053	-	1				
	P		-20.984	438	0,05655	4,83		-92.072	216	0,05655	5,28					
Piano '	Terra				ete P10-P								Parete P1	2-P14		
Р	Α	00002	-10.450	347	0,10053	5,10	00003	0	0	0,10053	-	00158	0	0	0,10053	-
	P		0	0	0,05655	-	J	-10.910	107	0,05655	4,91	J	-7.508	301	0,05655	4,82
S	Α		-2.224	350	0,10053	5,06		-11.963	24	0,10053	4,97		0	0	0,10053	-
	P		0	0	0,05655	-		-11.963	83	0,05655	4,93		-16.240	58	0,05655	4,96
Р	Α	00159	0	0	0,10053	-	00160	0	0	0,10053	-	00161	0	0	0,10053	-
	P		-12.413	264	0,05655	4,86		-9.660	326	0,05655	4,82		-7.125	125	0,05655	4,89
S	Α		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-		-20.025	76	0,10053	5,03
	P		-14.072	159	0,05655	4,91		-5.082	332	0,05655	4,80		0	0	0,05655	-
Р	Α	00204	-12.224	424	0,10053	5,14	00205	-3.273	28	0,10053	4,93					
	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-					
S	Α		480	424	0,10053	5,08		-32.867	520	0,10053	5,30					
5	P		0	0	0,05655	-		0	0	0,05655	-					

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Posizione [A] = anteriore - [P] = posteriore.

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza. Dir

Pos

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											Pa	reti - Ve	rifiche pr	essoflessi	one retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	
CS	Coe	fficiente di	sicurezza	([NS] = I	Non Signific	cativo se C	S ≥ 100;	[VNR]= V	erifica Non	Richiesta;	Informazio	ni aggiunt	ive sulla c	ondizione:	[V] = stati	ca; [E] =

eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare). Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} < 0: compressione).

 N_{Ed} , M_{Ed}

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

								pressoflession	
Nodo	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	$V_{Rsd,s}$	N _{Ed}	$V_{Rsd,p}$	V_{R1}	$V_{Rd,f}$	Ctg⊕
	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
Piano Terra	20.015		P1-P2	0	15.074	0		P1-P2	0.00
00005	39.815	4,03	160.614	0	15.874	0	0	0	0,00
00006	29.357	5,44	159.757	0	10.161	0	0		0,00
00007	11.162	14,18	158.233	0	-23.350	0	0	0	0,00
00008	16.722	9,46	158.233	0	-19.238	0	0	0	0,00
00055	14.762	10,84	160.068	0	12.233	0	0	0	0,00
00056	14.997	10,58	158.635	0	2.680	0	0	0	0,00
00057	1.769	89,45	158.233	0	-49.215	0	0	0	0,00
00058	1.906	83,02	158.233	0	-55.149	0	0	0	0,00
00101	17.917	8,83	158.233	0	-16.079	0	0	0	0,00
00102	20.761	7,62	158.233	0	-4.090	0	0	0	0,00
00103	19.790	8,00	158.233	0	-10.193	0	0	0	0,00
00104	12.807	12,36	158.233	0	-15.186	0	0	0	0,00
00105	10.110	15,65	158.233	0	-8.487	0	0	0	0,00
00106	3.877	40,81	158.233	0	-34.788	0	0	0	0,00
00107	9.451	16,74	158.233	0	-21.815	0	0	0	0,00
Piano Terra	21.254		P3-P4	0	C 0F2	0		P3-P4	0.00
00025	21.354	3,52	75.156	0	6.053	0	0	0	0,00
00026	10.216	7,27	74.248	0	-13.570	0	0	0	0,00
00027	29.331	2,58	75.610	0	9.083	0	0	0	0,00
00028	13.919	5,33	74.248	-	-16.485	0			0,00
00089	12.246	6,15	75.336	0	7.253	0	0	0	0,00
00090	12.147	6,14	74.643	0	2.630 -39.202	0	0	0	0,00
00091 00092	1.063 1.033	69,85	74.248 74.248	0	-35.422	0	0	0	0,00
00092	13.860	71,88	74.248	0		0	0	0	0,00
		5,36		0	-14.124			0	0,00
00188 00189	15.678 19.675	4,74	74.248 74.248	0	-10.084 -128	0	0	0	0,00
00189	11.543	3,77	74.248	0	-10.618	0	0	0	0,00
00190	10.129	6,43	74.248	0		0	0	0	0,00
00191	6.541	7,33 11,35	74.248	0	-6.637 -26.164	0	0	0	0,00
00192	7.099	10,46	74.248	0	-17.495	0	0	0	0,00
Piano Terra	7.099		P5-G1-G2-G3-I	_	-17.493	U	-	P5-G1	0,00
00013	28.268	9,83	278.008	0	22.961	0	0	0	0,00
00013	88.806	3,15	280.119	0	37.031	0	0	0	0,00
00010	20.715	13,25	274.564	0	-20.934	0	0	0	0,00
00045	79.295	3,46	274.564	0	-48.918	0	0	0	0,00
00108	46.422	5,91	274.564	0	-49.499	0	0	0	0,00
00108	100.894	2,73	275.700	0	7.574	0	0	0	0,00
Piano Terra	100.037		P5-G1-G2-G3-I		7.574	U		G1-G2	0,00
00041	8.917	31,07	277.070	0	16.703	0	0	0	0,00
00041	34.737	8,06	279.982	0	36.117	0	0	0	0,00
00042	34.970	7,90	276.157	0	10.616	0	0	0	0,00
00045	15.543	17,96	279.102	0	30.253	0	0	0	0,00
00051	22.456	12,28	275.759	0	7.965	0	0	0	0,00
00051	17.520	15,84	277.580	0	20.107	0	0	0	0,00
00093	24.075	11,63	280.030	0	36.437	0	0	0	0,00
00094	24.750	11,29	279.353	0	31.925	0	0	0	0,00
00095	22.820	12,17	277.606	0	20.278	0	0	0	0,00
00096	18.271	15,28	279.268	0	31.359	0	0	0	0,00
Piano Terra	10.1.7 1		P5-G1-G2-G3-I		32.333	, ,	-	G2-G3	3,00
00038	34.443	8,06	277.642	0	20.517	0	0	0	0,00
00039	12.514	21,95	274.630	0	437	0	0	0	0,00
00041	11.167	24,87	277.765	0	21.339	0	0	0	0,00
00042	36.345	7,78	282.663	0	53.994	0	0	0	0,00
00053	22.198	12,43	275.969	0	9.363	0	0	0	0,00
00054	17.560	16,19	284.358	0	65.293	0	0	0	0,00
	25.576	10,94	279.876		35.411	0	0	0	3,00

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



								pressoflession	
Nodo	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	$V_{Rsd,s}$	N _{Ed}	$V_{Rsd,p}$	V _{R1}	$V_{Rd,f}$	Ctg⊕
00000	[N]	11 51	[N]	[N] 0	[N] 43.480	[N] O	[N] 0	[N] 0	0,00
00098 00099	24.416 22.662	11,51	281.086 278.123	0	23.728	0	0	0	0,00
		12,27		0			0	0	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
00100	18.646	15,13	282.144		50.532	0			0,00
Piano Terra 00014	23.839		P5-G1-G2-G3-P 277.954	0	22.598	0	0	G3-P6	0.00
		11,66		0		-	0	-	0,00
00015	64.574	4,43	285.998		76.225	0		0	0,00
00038	42.633	6,44	274.564	0	-48.044	0	0	0	0,00
00039	80.999	3,40	275.583	0	6.791	0	0	0	0,00
00145	30.488	9,01	274.733	0	1.125	0	0	0	0,00
00146	74.776	3,77	281.966	0	49.345	0	0	0	0,00
Piano Terra			P7-P8		0.000			P7-P8	
00021	16.468	4,59	75.579	0	8.872	0	0	0	0,00
00022	16.277	4,64	75.447	0	7.994	0	0	0	0,00
00023	8.622	8,76	75.501	0	8.356	0	0	0	0,00
00024	9.353	8,10	75.760	0	10.083	0	0	0	0,00
00085	11.780	6,41	75.468	0	8.131	0	0	0	0,00
00086	10.885	6,87	74.830	0	3.881	0	0	0	0,00
00087	3.982	18,65	74.248	0	-6.726	0	0	0	0,00
00088	3.543	20,96	74.248	0	-5.936	0	0	0	0,00
00172	10.997	6,84	75.263	0	6.764	0	0	0	0,00
00173	12.695	5,89	74.748	0	3.336	0	0	0	0,00
00174	14.617	5,11	74.680	0	2.883	0	0	0	0,00
00175	9.172	8,25	75.697	0	9.660	0	0	0	0,00
00176	10.058	7,40	74.449	0	1.340	0	0	0	0,00
00177	5.681	13,07	74.248	0	-4.976	0	0	0	0,00
00178	7.830	9,48	74.248	0	-1.354	0	0	0	0,00
iano Terra			P9-G4-G5-G6-P	10		-	Parete	P9-G4	
00009	49.502	5,73	283.812	0	61.654	0	0	0	0,00
00012	69.070	4,07	281.062	0	43.316	0	0	0	0,00
00029	41.701	6,58	274.564	0	-126.438	0	0	0	0,00
00030	56.932	4,87	277.464	0	19.334	0	0	0	0,00
iano Terra	30.332		P9-G4-G5-G6-P		13.331			G4-G5	0,00
00029	34.207	8,06	275.845	0	8.538	0	0	0	0,00
00030	13.959	19,98	278.843	0	28.525	0	0	0	0,00
00032	8.940	30,99	277.047	0	16.554	0	0	0	0,00
00032	34.154	8,20	280.119	0	37.031	0	0	0	0,00
00061	21.333	12,93	275.768	0	8.023	0	0	0	0,00
00062	17.078	16,29	278.227	0	24.420	0	0	0	0,00
00002	23.540		279.927	0	35.753	0	0	0	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
		11,89						0	0,00
00117	24.594	11,35	279.224	0	31.063	0	0	-	0,00
00118	21.717	12,78	277.598	0	20.228	0	0	0	0,00
00119	17.875	15,63	279.475	0	32.737	0	0	0	0,00
iano Terra			P9-G4-G5-G6-P	-	24.422			G5-G6	
00032	10.107	27,48	277.744	0	21.198	0	0	0	0,00
00033	36.144	7,82	282.706	0	54.280	0	0	0	0,00
00035	33.177	8,36	277.397	0	18.883	0	0	0	0,00
00036	14.740	18,63	274.564	0	-325	0	0	0	0,00
00059	22.165	12,45	275.984	0	9.465	0	0	0	0,00
00060	17.892	15,89	284.388	0	65.490	0	0	0	0,00
00112	24.271	11,54	280.088	0	36.828	0	0	0	0,00
00113	23.780	11,82	281.187	0	44.151	0	0	0	0,00
00114	22.614	12,30	278.120	0	23.704	0	0	0	0,00
00115	18.859	14,97	282.276	0	51.413	0	0	0	0,00
iano Terra			P9-G4-G5-G6-P	10			Parete	G6-P10	
00010	26.902	10,35	278.428	0	25.758	0	0	0	0,00
00011	87.233	3,27	285.241	0	71.180	0	0	0	0,00
00035	18.719	14,67	274.564	0	-13.395	0	0	0	0,00
00036	77.173	3,56	274.564	0	-5.525	0	0	0	0,00
00124	44.578	6,16	274.564	0	-20.415	0	0	0	0,00
00125	99.000	2,89	285.683	0	74.128	0	0	0	0,00
iano Terra	JJ.000		P11-P12	U U	77.120	U		P11-P12	0,00
00017	23.682	3,18	75.372	0	7.494	0	0	0	0,00
00017	11.865	6,26	74.248	0	-10.967	0	0	0	0,00
00018	29.223		75.614	0			0	0	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
	13.818	2,59 5,37	75.614		9.107	0	0	0	0,00
	14 8 1 8	5 4/	/4 /48	0	-16.377	0	L)		. 0.00
00020 00077	12.657	5,94	75.246	0	6.650	0	0	0	0,00

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



								pressoflessione	
Nodo	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	NEd	V _{Rsd,p}	V _{R1}	V _{Rd,f}	Ctg⊛
00078	[N] 12.078	6,18	[N] 74.634	[N] 0	[N] 2.571	[N] 0	[N] 0	[N] 0	0,00
00079	1.009	73,59	74.248	0	-39.007	0	0	0	0,00
00075	1.314	56,51	74.248	0	-35.049	0	0	0	0,00
00138	13.790	5,38	74.248	0	-14.066	0	0	0	0,00
00138	15.599	4,76	74.248	0	-10.014	0	0	0	0,00
00139			74.248	0		0	0	0	
	16.245	4,57		0	-6.941	0	0	0	0,00
00141	10.146	7,32	74.248		-7.558			-	0,00
00142	10.835	6,85	74.248	0	-7.218	0	0	0	0,00
00143	6.094	12,18	74.248	0	-28.046	0	0	0	0,00
00144	7.086	10,48	74.248	0	-17.392	0	0	0	0,00
ano Terra	20 554		P13-P14	0	15.011	0		P13-P14	0.00
00001	39.554	4,06	160.604	0	15.811	0	0	0	0,00
00002	32.713	4,89	160.063	0	12.203	0	0	0	0,00
00003	12.921	12,25	158.233	0	-18.536	0	0	0	0,00
00004	16.572	9,55	158.233	0	-19.152	0	0	0	0,00
00081	14.657	10,92	160.058	0	12.169	0	00	0	0,00
00082	15.102	10,50	158.646	0	2.755	0	0	0	0,00
00083	1.793	88,25	158.233	0	-49.221	0	0	0	0,00
00084	1.968	80,40	158.233	0	-55.063	0	0	0	0,00
00147	14.670	10,79	158.233	0	-18.487	0	0	0	0,00
00148	16.462	9,61	158.233	0	-10.504	0	0	0	0,00
00149	19.648	8,05	158.233	0	-10.134	0	0	0	0,00
00150	12.699	12,46	158.233	0	-15.120	0	0	0	0,00
00151	10.073	15,71	158.233	0	-8.428	0	0	0	0,00
00152	3.879	40,79	158.233	0	-34.620	0	0	0	0,00
00153	9.585	16,51	158.233	0	-21.738	0	0	0	0,00
iano Terra	5.505		P1-P3-P5		21.730	· ·		P1-P3	0,00
00005	31.733	3,44	109.224	0	1.756	0	0	0	0,00
00008	15.382	7,22	111.007	0	13.639	0	0	0	0,00
00005	38.798		109.088	0	850	0	0	0	
		2,81							0,00
00026	23.171	4,94	114.455	0	36.627	0	0	0	0,00
00164	28.572	3,89	111.285	0	15.492	0	0	0	0,00
00165	29.363	3,80	111.652	0	17.940	0	0	0	0,00
00166	32.604	3,37	109.836	0	5.833	0	0	0	0,00
00167	20.124	5,58	112.236	0	21.835	0	0	0	0,00
iano Terra			P1-P3-P5					P3-P5	
00013	44.186	2,54	112.241	0	21.865	0	0	0	0,00
00016	29.763	4,22	125.517	0	110.375	0	0	0	0,00
00025	76.819	1,42	109.011	0	335	0	0	0	2,50
00026	64.654	1,95	125.840	0	112.529	0	0	0	0,00
00130	56.163	2,10	117.764	0	58.686	0	0	0	0,00
00131	49.157	2,39	117.697	0	58.242	0	0	0	0,00
00132	59.729	1,89	113.014	0	27.021	0	0	0	0,00
00133	50.186	2,46	123.516	0	97.035	0	0	0	0,00
iano Terra	23.200		P2-P4-P6			-		P2-P4	5,55
00006	27.787	3,93	109.271	0	2.065	0	0	0	0,00
00007	12.921	8,56	110.623	0	11.083	0	0	0	0,00
00027	35.889	3,04	108.961	0	-402	0	0	0	0,00
00027	21.735	5,25	114.006	0	33.636	0	0	0	0,00
00028	25.873	4,29	111.061	0	13.998	0	0	0	0,00
00183	26.818		111.384	0	16.156	0	0	0	
		4,15					0	0	0,00
00185	29.255	3,75	109.716	0	5.036	0			0,00
00186	18.020	6,21	111.867	0	19.377	0	0	0	0,00
ano Terra	44.455		P2-P4-P6		24.240	0		P4-P6	0.00
00014	44.465	2,52	112.144	0	21.219	0	0	0	0,00
00015	31.192	4,00	124.671	0	104.734	0	0	0	0,00
00154	56.036	2,09	117.358	0	55.980	0	0	0	0,00
00155	49.323	2,38	117.278	0	55.451	0	0	0	0,00
	59.306	1,90	112.843	0	25.879	0	0	0	0,00
00156	50.651	2,43	122.836	0	92.503	0	0	0	0,00
		1,44	109.017	0	372	0	0	0	2,50
00156	75.455	1,77							
00156 00157		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	125.083	0	107.484	0	0	0	0.00
00156 00157 00206 00207	75.455 64.397	1,94		0	107.484	0	-		0,00
00156 00157 00206 00207 iano Terra	64.397	1,94 Parete	125.083 • P5-P7-P9	0		0	-	0 P5-P7 0	
00156 00157 00206		1,94	125.083		107.484 12.872 191.800		Parete	P5-P7	0,00 0,00 0,00

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

						Pareti - Verific	he a taglio pe	pressoflession	e retta allo :
Nodo	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	$V_{Rsd,s}$	N _{Ed}	$V_{Rsd,p}$	V_{R1}	$V_{Rd,f}$	Ctg⊕
	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	
00171	20.669	9,05	187.021	0	191.921	0	0	0	0,00
00200	10.161	16,06	163.154	0	32.813	0	0	0	0,00
00203	9.186	19,87	182.540	0	162.047	0	0	0	0,00
Piano Terra		Parete	P5-P7-P9				Parete	P7-P9	
00021	9.655	16,54	159.652	0	9.464	0	0	0	0,00
00024	26.763	6,90	184.629	0	175.979	0	0	0	0,00
00162	6.657	25,05	166.775	0	56.951	0	0	0	0,00
00163	20.991	8,77	184.108	0	172.501	0	0	0	0,00
00194	12.718	12,91	164.221	0	39.924	0	0	0	0,00
00198	8.186	21,97	179.847	0	144.094	0	0	0	0,00
Piano Terra			P6-P8-P10				Parete	P6-P8	
00022	10.990	14,57	160.146	0	13.111	0	0	0	0,00
00023	27.613	6,75	186.257	0	187.189	0	0	0	0,00
00110	8.477	19,83	168.140	0	66.405	0	0	0	0,00
00111	21.894			0		0	0	0	
		8,50	186.050		185.806			-	0,00
00201	12.247	13,31	163.058	0	32.530	0	0	0	0,00
00202	10.550	17,21	181.597	0	156.117	0	0	0	0,00
Piano Terra	12.0=2		P6-P8-P10		24.000			P8-P10	
00022	12.972	12,59	163.343	0	34.069	0	0	0	0,00
00023	29.768	6,31	187.715	0	196.547	0	0	0	0,00
00168	9.090	17,98	163.413	0	34.534	0	0	0	0,00
00169	17.591	10,14	178.418	0	134.572	0	0	0	0,00
00196	10.984	14,94	164.067	0	38.898	0	0	0	0,00
00197	8.502	21,09	179.328	0	140.639	0	0	0	0,00
Piano Terra		Parete	P9-P11-P13				Parete	P9-P11	
00017	75.818	1,44	109.046	0	571	0	0	0	2,50
00018	64.711	1,99	129.085	0	134,160	0	0	0	0,00
00179	49.231	2,44	120.081	0	74.134	0	0	0	0,00
00180	55.962	2,12	118.656	0	64.637	0	0	0	0,00
00181	58.990	1,91	112.764	0	25.354	0	0	0	0,00
00182	50.002	2,53	126.605	0	117.628	0	0	0	0,00
	43.126		112.674	0		0	0	0	
00195		2,61		0	24.755		0		0,00
00199	31.002	4,16	128.840	0	132.529	0		0	0,00
Piano Terra	24 204		P9-P11-P13	0	2 200	0		P11-P13	0.00
00001	31.381	3,48	109.282	0	2.206	0	0	0	0,00
00004	15.501	7,20	111.551	0	17.335	0	0	0	0,00
00017	38.464	2,84	109.118	0	1.115	0	0	0	0,00
00018	23.240	4,97	115.552	0	44.003	0	0	0	0,00
00126	29.234	3,83	112.089	0	20.917	0	0	0	0,00
00127	28.439	3,93	111.633	0	17.877	0	0	0	0,00
00128	32.334	3,40	109.942	0	6.603	0	0	0	0,00
00129	20.159	5,60	112.936	0	26.566	0	0	0	0,00
Piano Terra		Parete	P10-P12-P14				Parete	P10-P12	
00010	44.465	2,34	104.065	0	24.739	0	0	0	0,00
00011	31.399	3,80	119.407	0	127.024	0	0	0	0,00
00011	75.759	1,32	100.354	0	-26	0	0	0	2,50
00020	63.517	1,88	119.670	0	128.776	0	0	0	0,00
00134	49.562	2,24	111.068	0	71.430	0	0	0	0,00
00134	55.906	1,96	109.630	0	61.841	0	0	0	0,00
00136	59.810	1,74	103.921	0	23.779	0	0	0	0,00
00137	49.487	2,37	117.329	0	113.170	0	0	0	0,00
Piano Terra	27.424		P10-P12-P14		2.562			P12-P14	0.00
00002	27.431	3,67	100.738	0	2.562	0	0	0	0,00
00003	12.983	7,90	102.557	0	14.690	0	0	0	0,00
00158	26.750	3,86	103.248	0	19.294	0	0	0	0,00
00159	25.768	3,99	102.839	0	16.568	0	0	0	0,00
00160	29.040	3,49	101.242	0	5.923	0	0	0	0,00
00161	18.111	5,74	103.959	0	24.037	0	0	0	0,00
00204	35.697	2,81	100.359	0	33	0	0	0	0,00
00205	21.930	4,86	106.483	0	40.863	0	0	0	0,00
		.,				-			- 0,00

LEGENDA:

 $\begin{matrix} V_{Ed,2} \\ CS \end{matrix}$ Taglio di progetto in direzione 2.

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] =

eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

 V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.

Resistenza a taglio trazione delle staffe. $V_{\text{Rsd,s}}$

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

						Pareti - Verific	che a taglio per	pressoflessione	retta allo SLD
Nodo	V _{Ed,2}	CS	V _{Rcd}	V _{Rsd,s}	N _{Ed}	$V_{Rsd,p}$	V _{R1}	$V_{Rd,f}$	Ctg⊛
	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	

VERIFICHE DELLE TENSIONI D'ESERCIZIO (Elevazione)

				Compress	ione calce	struzzo						ti - verifiche zione acciai			
Nodo/	Dir		Cor	mpressione			0					cciaio/FRP			
Tp _{rnf}	DIF	Id _{Cmb}	σ _{cc}	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	cs	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	cs	Verific ato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Piano Ter	ra			Parete P1								Parete P1-			
	P	RAR	0,211	18,43	54.948	1.566	87,32	SI	RAR	0,000	360,00	54.948	1.566	-	SI
00055		QPR	0,211	13,82	54.948	1.566	65,49	SI	-	-	-	-	-	-	-
00055	S	RAR	0,062	18,43	11.301	689	NS	SI	RAR	0,000	360,00	11.301	689	-	SI
		QPR	0,062	13,82	11.301	689	NS	SI	-	-	-	-		-	-
Piano Ter	ra	DAD	0.200	Parete P3		400	64 50	C.	DAD	0.000	250.00	Parete P3-			CT
	Р	RAR	0,299	18,43	29.926	-483	61,59	SI	RAR	0,000	360,00	29.926	-483	-	SI
00089		QPR	0,299	13,82	29.926	-483	46,19	SI	-	- 0.000	-		- 144	-	- CT
	S	RAR QPR	0,076	18,43	6.706 6.706	-144	NS NS	SI SI	RAR	0,000	360,00	6.706	-144	-	SI
Diana Tau		QPR	0,076	13,82		-144	INS	51	-	-	-	Davete DE	- 1		-
Piano Ter	га	DAD	0.102		6-G1-G2-G		05.65	SI	DAD	1 105	260.00	Parete P5-	16.689	NC	CI
	P	RAR QPR	0,193 0,193	18,43 13,82	40.939 40.939	16.689 16.689	95,65 71,74	SI	RAR	1,195	360,00	40.939	10.009	NS -	SI
00016		RAR	0,160	18,43	53.627	11.156	NS	SI	RAR	0,324	360,00	53.627	11.156	NS	SI
	S	QPR	0,160	13,82	53.627	11.156	86,15	SI	KAK -	0,324	-	33.027	-	-	- 31
Piano Ter	ra	QFK	0,100		5-G1-G2-G		00,13	- 31				Parete G1			_
riano i ei		RAR	0,000	18,43	-65.756	-500	-	SI	RAR	1,246	360,00	-65.756	-500	NS	SI
	P	QPR	0,000	13,82	-65.756	-500	_	SI	-	-	-	- 05.750	- 500	-	-
00052		RAR	0,057	18,43	43.429	-502	NS	SI	RAR	0,000	360,00	43.429	-502	-	SI
	S	QPR	0,057	13,82	43.429	-502	NS	SI	-	-	-	5	-	_	-
Piano Ter	ra	Q. I.	5,557		-G1-G2-G			- 01				Parete G2	-G3		
		RAR	0,000	18,43	-66.581	-453	-	SI	RAR	1,256	360,00	-66.581	-453	NS	SI
	P	QPR	0,000	13,82	-66.581	-453	-	SI	-	-,	-	-	-	-	-
00054		RAR	0,060	18,43	43.488	-850	NS	SI	RAR	0,000	360,00	43.488	-850	-	SI
	S	QPR	0,060	13,82	43.488	-850	NS	SI	-	-	-	-	- '	-	-
Piano Ter	ra			Parete P	-G1-G2-G	3-P6						Parete G3	-P6		
	Р	RAR	0,198	18,43	46.214	16.608	92,92	SI	RAR	1,091	360,00	46.214	16.608	NS	SI
00015	г	QPR	0,198	13,82	46.214	16.608	69,69	SI	-	-	-	-	-	-	-
00013	S	RAR	0,169	18,43	62.505	10.867	NS	SI	RAR	0,131	360,00	62.505	10.867	NS	SI
		QPR	0,169	13,82	62.505	10.867	81,96	SI	-	-	-	-	-	-	-
Piano Ter	ra			Parete P								Parete P7-			
	P	RAR	0,170	18,43	28.328	-3	NS	SI	RAR	0,000	360,00	28.328	-3	-	SI
00085		QPR	0,170	13,82	28.328	-3	81,10	SI		-	-	-	-	-	-
	S	RAR	0,046	18,43	7.621	-1	NS	SI	RAR	0,000	360,00	7.621	-1	-	SI
D' T		QPR	0,046	13,82	7.621	-1	NS	SI	-	-	-	- Dt D0	-	-	-
Piano Ter	ra	DAD	0.206		9-G4-G5-G		90.61	Cī	DAD	0.749	260.00	Parete P9-		NC	Cī
	P	RAR QPR	0,206 0,206	18,43 13,82	59.054 59.054	-15.659 -15.659	89,61 67,21	SI SI	RAR	0,748	360,00	59.054	-15.659	NS -	SI
00012		RAR	0,200	18,43	62.188	-11.665	NS	SI	RAR	0,229	360,00	62.188	-11.665	NS	SI
	S	QPR	0,175	13,82	62.188	-11.665	78,93	SI	- IVAIN		500,00	02.100	-11.005	-	- 31
Piano Ter	ra	Qiik	0,173		9-G4-G5-G		70,55	51				Parete G4	·G5		
riano i ei		RAR	0,000	18,43	-65.061	288	-	SI	RAR	1,209	360,00	-65.061	288	NS	SI
	P	QPR	0,000	13,82	-65.061	288	_	SI	-	-	-		-	-	-
00062	_	RAR	0,062	18,43	46.682	662	NS	SI	RAR	0,000	360,00	46.682	662	-	SI
	S	QPR	0,062	13,82	46.682	662	NS	SI	-	-	-			-	-
Piano Ter	ra				9-G4-G5-G							Parete G5	-G6		
		RAR	0,074	18,43	60.800	89	NS	SI	RAR	0,000	360,00	60.800	89	-	SI
00115	P	QPR	0,074	13,82	60.800	89	NS	SI	-	-	- '	-	-	-	-
00115	S	RAR	0,058	18,43	41.139	990	NS	SI	RAR	0,000	360,00	41.139	990	-	SI
	3	QPR	0,058	13,82	41.139	990	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
Piano Ter	ra			Parete PS	9-G4-G5-G	6-P10						Parete G6	P10		
	P	RAR	0,198	18,43	42.700	-17.089	92,97	SI	RAR	1,210	360,00	42.700	-17.089	NS	SI
	F	QPR	0,198	13,82	42.700	-17.089	69,72	SI	-	-	-	-	-	-	-
00011		_													
00011	S	RAR QPR	0,163 0,163	18,43 13,82	54.118 54.118	-11.378 -11.378	NS 84,83	SI SI	RAR -	0,341	360,00	54.118	-11.378 -	NS -	SI -

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



				Comme	ione sels	- h						ti - verifiche		ioni di	esercizio
Nodo/			Cou		sione calces e calcestruz		•					zione acciai acciaio/FRP			
Tp _{rnf}	Dir	Tal		-			cs	Verific	Tal .					CS	Verific
		Id _{Cmb}	σcc	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	ato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	ato
Piano Ter	ra		[N/mm ²]	[N/mm ²] Parete P	[N] 11-P12	[N·m]				[N/mm²]	[N/mm²]	Parete P11	[N·m] P12		
	P	RAR	0,295	18,43	29.236	484	62,40	SI	RAR	0,000	360,00	29.236	484	-	SI
00077		QPR	0,295	13,82	29.236	484	46,80	SI	-	- 0.000	-	- 6 100	- 154		- CT
	S	RAR QPR	0,075 0,075	18,43 13,82	6.190 6.190	154 154	NS NS	SI SI	RAR -	0,000	360,00	6.190	154	-	SI -
Piano Ter	ra	QIII	0,073	Parete P		131	113	31				Parete P13	3-P14		
	Р	RAR	0,211	18,43	54.881	-1.574	87,25	SI	RAR	0,000	360,00	54.881	-1.574	-	SI
00081	<u> </u>	QPR	0,211	13,82	54.881	-1.574	65,44	SI SI	- DAD	- 0.000	-	- 11 202	- CO1	-	- CT
	S	RAR QPR	0,062 0,062	18,43 13,82	11.303 11.303	-691 -691	NS NS	SI	RAR -	0,000	360,00 -	11.303	-691 -	-	SI -
Piano Ter	ra	Q	0,002	Parete P		771		- 01				Parete P1-	P3		
	Р	RAR	0,020	18,43	3.440	-38	NS	SI	RAR	0,000	360,00	3.440	-38	-	SI
00026		QPR	0,020	13,82	3.440	-38	NS 72.24	SI SI	- DAD	- 0.000	-	- 40 541	- 471	-	- CT
	S	RAR QPR	0,252 0,252	18,43 13,82	40.541 40.541	-471 -471	73,24 54,93	SI	RAR -	0,000	360,00	40.541	-471 -	-	SI -
Piano Ter	ra	QIII	0,232	Parete P		17 1	31,33	31				Parete P3-	P5		
	Р	RAR	0,266	18,43	51.775	-315	69,38	SI	RAR	0,000	360,00	51.775	-315	-	SI
00026	<u> </u>	QPR	0,266	13,82	51.775	-315	52,03	SI	- DAD	- 0.000	-	125.044	- -947	-	- CT
	S	RAR QPR	0,711 0,711	18,43 13,82	125.944 125.944	-947 -947	25,93 19,45	SI SI	RAR -	0,000	360,00	125.944	-947	-	SI
Piano Ter	ra	QLIC	0,711	Parete P		J 17	13,13	31				Parete P2-	P4		
	P	RAR	0,016	18,43	3.191	-13	NS	SI	RAR	0,000	360,00	3.191	-13	-	SI
00028		QPR	0,016	13,82	3.191	-13	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
	S	RAR QPR	0,234 0,234	18,43 13,82	36.780 36.780	467 467	78,85 59,14	SI SI	RAR	0,000	360,00	36.780	467	-	SI
Piano Ter	ra	QFK	0,257	Parete P		TU7	33,14	31	_	_	-	Parete P4-			_
	Р	RAR	0,249	18,43	49.859	253	73,92	SI	RAR	0,000	360,00	49.859	253	-	SI
00207	Г	QPR	0,249	13,82	49.859	253	55,44	SI	-	-	-	-	-	-	-
00207	S	RAR	0,678	18,43	119.162	934	27,19	SI SI	RAR	0,000	360,00	119.162	934	-	SI
Piano Ter	ra	QPR	0,678	13,82 Parete P	119.162 5- D7-D9	934	20,40	51	-	-	-	Parete P5-	- D7	-	_
i idilo i ci	P	RAR	0,201	18,43	62.012	-881	91,89	SI	RAR	0,000	360,00	62.012	-881	-	SI
00024	Ρ	QPR	0,201	13,82	62.012	-881	68,92	SI	-	-	<u>- '</u>	-	-	-	-
00021	S	RAR	0,675	18,43	183.541	-3.871	27,31	SI	RAR	0,000	360,00	183.541	-3.871	-	SI
Piano Ter	ra	QPR	0,675	13,82 Parete P	183.541 5- D7-D9	-3.871	20,48	SI	-	-	-	Parete P7-	- DQ	-	-
riano i ei		RAR	0,205	18,43	63.701	-879	89,94	SI	RAR	0,000	360,00	63.701	-879	-	SI
00024	Р	QPR	0,205	13,82	63.701	-879	67,45	SI	-	-	-	-	-	-	-
00021	S	RAR	0,679	18,43	184.439	-3.920	27,12	SI	RAR	0,000	360,00	184.439	-3.920	-	SI
Piano Ter	~~	QPR	0,679	13,82	184.439 6-P8-P10	-3.920	20,34	SI	-	-	-	Parete P6-	- DO	-	-
Piallo Tel	1	RAR	0,194	18,43	61.084	782	94,99	SI	RAR	0,000	360,00	61.084	782	-	SI
00023	Р	QPR	0,194	13,82	61.084	782	71,24	SI	-	-	-	-	-	-	-
00023	S	RAR	0,655	18,43	178.230	3.737	28,15	SI	RAR	0,000	360,00	178.230	3.737	-	SI
Diama Tan		QPR	0,655	13,82	178.230	3.737	21,11	SI	-	-	-	- Paveta DO	- D10	-	-
Piano Ter		RAR	0,256	18,43	6-P8-P10 71.967	1.568	72,01	SI	RAR	0,000	360,00	71.967	1.568	-	SI
00022	Р	QPR	0,256	13,82	71.967	1.568	54,01	SI	-	-	-	-	-	-	-
00023	S	RAR	0,781	18,43	206.110	4.870	23,59	SI	RAR	0,000	360,00	206.110	4.870	-	SI
		QPR	0,781	13,82	206.110	4.870	17,69	SI	-	-	-		-	-	-
Piano Ter		RAR	0,255	18,43	9-P11-P13 49.666	-305	72,22	SI	RAR	0,000	360,00	Parete P9 -49.666	P11 -305	-	SI
00010	P	QPR	0,255	13,82	49.666	-305	54,17	SI	- KAR	-	-	49.000	- 203	-	- 51
00018	S	RAR	0,690	18,43	122.017	-930	26,70	SI	RAR	0,000	360,00	122.017	-930	-	SI
		QPR	0,690	13,82	122.017	-930	20,02	SI	-	-	-	-	-	-	-
Piano Ter		RAR	0,021	18,43	9-P11-P13 3.467	-44	NS	SI	RAR	0,000	360,00	Parete P11 3.467	. -P13 -44	_	SI
	P	QPR	0,021	13,82	3.467	- 44 -44	NS	SI	KAK	-	-	3.40/		-	- 51
00018	S	RAR	0,252	18,43	40.289	-485	73,01	SI	RAR	0,000	360,00	40.289	-485	-	SI
		QPR	0,252	13,82	40.289	-485	54,76	SI	-	-	<u>- `</u>	-	-	-	-
Piano Ter	ra	DAD	0.250		10-P12-P14		71 22	CT	DAD	0.000	260.00	Parete P10			CT
	Р	RAR QPR	0,259 0,259	18,43 13,82	48.237 48.237	243 243	71,22 53,41	SI SI	RAR -	0,000	360,00 -	48.237	243	-	SI -
00020		RAR	0,662	18,43	115.506	904	27,85	SI	RAR	0,000	360,00	115.506	904	-	SI
	S	QPR	0,662	13,82	115.506	904	20,89	SI	_		-	-		-	-

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											Paret	i - verifiche	e delle tens	ioni di	esercizio
Nodo/	Dir		Co	Compress mpressione	ione calces calcestruz		•					zione accia cciaio/FRP			
Tp _{rnf}	Dir	Id _{Cmb}	σcc	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	cs	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	cs	Verific ato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Piano Ter	ra			Parete P	LO-P12-P14	ļ.						Parete P1	2-P14		
	D	RAR	0,016	18,43	3.352	-14	NS	SI	RAR	0,000	360,00	3.352	-14	-	SI
00205	r	QPR	0,016	13,82	3.352	-14	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
00205	_	RAR	0,234	18,43	36.647	467	78,91	SI	RAR	0,000	360,00	36.647	467	-	SI
	5	QPR	0,234	13,82	36.647	467	59,18	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Dir

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. Id_{Cmb}

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo. σ_{cc} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo. Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP. σcd,amm σ_{at} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo. **σ**td,amm

 N_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

 M_{Ed} CS

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

Verific [SI] = La verifica è soddisfatta ($\sigma_{cc} \le \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \le \sigma_{td,amm}$). [NO] = La verifica NON è soddisfatta ($\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$).

ato

Nota Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE (Elevazione)

Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ ct,f	σŧ	Esm	A _e	Δsm	W _d	W _{amm}	CS	Verifica
			[N]	[N·m]	[N/mm²]	[N/mm²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		0
Piano Terra			Parete P		[IV/IIIII]		= PCA	[ciii j	[iiiiii]	Parete Pi			
	mento NON	è fessurato.			nodo strut			riscontra la	maccima te			av (246)	
00058		FRQ	-2.276	-139	0,01	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400		SI
00030	Р	QPR	-2.276	-139	0,01	2,45	0 E+00	ő	ő	0,000	0,300	_	SI
		FRQ	-53.193	-383	0,16	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400		SI
	S	QPR	-53.193	-383	0,16	2,45	0 E+00	ŏ	0	0,000	0,300	_	SI
Piano Terra		Qiik	Parete P		0,10		= PCA	0	U	Parete P3	-,		- 51
	mento NON	l è fessurato.			nodo strut			riscontra la	maccima to			av a)	
00092		FRQ	-1.551	-47	0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	- Uct,r	SI
00032	Р	QPR	-1.551	-47	0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	_	SI
-		FRO	-36.715	-172	0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400		SI
	S	QPR	-36.715	-172	0,26	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300		SI
Piano Terra		QFK		5-G1-G2-G			= PCA	U	U	Parete P5			31
	monto NON	l è fessurato.						riccontro la	maccima to			\	
00016		FRQ	40.939	16.689	0,09	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	A Oct,f	SI
00010	Р	QPR	40.939	16.689	0,09	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-		FRQ	53.627	11.156	0,03	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300		SI
	S	OPR	53.627	11.156	0,03	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
Diama Taura		QPR		11.156 5-G1-G2-G			= PCA	U	U	Parete G:	.,		51
Piano Terra	manta NON	l è fessurato.						vices utus Is				\	
00052		FRQ	-65.756	-500	0,08	2,45	0 E+00	0	massima te 0	0,000	0,400	IX Oct,f	SI
00052	Р	QPR	-65.756	-500	0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-								-	-				
	S	FRQ OPR	43.429 43.429	-502 -502	-0,05 -0,05	2,45 2,45	0 E+00 0 E+00	0	0	0,000	0,400 0,300	-	SI SI
D' T		QPR				, -		U	U	.,			51
Piano Terra				5-G1-G2-G			= PCA			Parete G			
	mento NON	è fessurato.										ax σ _{ct,f})	
00054	Р	FRQ	-66.581	-453	0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-		QPR	-66.581	-453	0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	43.488	-850	-0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	43.488	-850	-0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra				5-G1-G2-G			= PCA			Parete G			
	mento NON	è fessurato.										ax σ _{ct,f})	
00038	Р	FRQ	42.609	-6.467	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	42.609	-6.467	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-67.009	-2.151	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-67.009	-2.151	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra			Parete P				= PCA			Parete P7			
		è fessurato.										ax σ _{ct,f})	
00088	Р	FRQ	-3.173	-1	0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

GREENENERGYSARDEGNA2

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217 Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



									Pareti - V	егитса апо	stato iimit	e ai res	surazion Verifica
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σt	€sm	Ae	Δ_{sm}	₩d	W _{amm}	CS	verifica
			[N]	[N·m]	[N/mm²]	[N/mm ²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
_		QPR	-3.173	-1	0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ QPR	-6.912 -6.912	-	0,04 0,04	2,45 2,45	0 E+00 0 E+00	0	0	0,000	0,400 0,300	-	SI SI
iano Terra		QFK		9-G4-G5-G	-,-		A= PCA	U	U	Parete P			31
	mento NON	è fessurato.						riscontra la	a massima te			X σ _{ct.f})	
00029	Р	FRQ	28.403	7.692	0,03	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	Р	QPR	28.403	7.692	0,03	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-104.358	5.289	0,17	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-104.358	5.289	0,17	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra	manta NON	à fosseruets		9-G4-G5-G			\= PCA	uiaaamtua lu		Parete G		\	
00062		FRQ	-65.061	si riporta i 288	0,08	2,45	0 E+00	o O	a massima te	0,000	0,400	iX σ _{ct,f})	SI
00002	Р	QPR	-65.061	288	0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
		FRQ	46.682	662	-0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	S	OPR	46.682	662	-0,05	2,45	0 E+00	0	o l	0,000	0,300	-	SI
iano Terra			Parete P	9-G4-G5-G	6-P10	AA	A= PCA			Parete G	5-G6		
	nento NON								a massima te		•	ax σ _{ct,f})	
00060	Р	FRQ	-66.252	495	0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
_	•	QPR	-66.252	495	0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ QPR	41.704 41.704	802 802	-0,04	2,45 2 <i>,</i> 45	0 E+00 0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI SI
Piano Terra		QPR		802 9-G4-G5- G	-0,04	, -	\= PCA	U	U	0,000 Parete G	0,300	-	51
	mento NON	è fessurato						riscontra la	a massima te			ax a= ()	
00011		FRQ	42.700	-17.089	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	Р	QPR	42.700	-17.089	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	54.118	-11.378	0,03	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	5	QPR	54.118	-11.378	0,03	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra			Parete P				A= PCA			Parete P			
	nento NON								a massima te			ax σ _{ct,f})	
08000	Р	FRQ	-1.323	44	0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-		QPR	-1.323 -36.394	179	0,02	2,45 2,45	0 E+00 0 E+00	0	0	0,000	0,300 0,400	-	SI SI
	S	FRQ QPR	-36.394	179	0,26 0,26	2,45	0 E+00 0 E+00	0	0	0,000	0,400		SI
Piano Terra		Qilk	Parete P		0,20		A= PCA	U	U	Parete P			- 51
	nento NON	è fessurato.		-	l nodo strut			riscontra la	a massima te		-	X σ _{ct.f})	
00084	Р	FRQ	-2.323	138	0,01	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	- 1	SI
	Р	QPR	-2.323	138	0,01	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	-53.028	381	0,16	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-53.028	381	0,16	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra	t. NON		Parete P				\= PCA			Parete P			
	nento NON	1		•				riscontra la	a massima te			ax σ _{ct,f})	CT
00025	Р	FRQ QPR	10.880 10.880	-373 -373	0,00	2,45 2,45	0 E+00 0 E+00	0	0	0,000	0,400 0,300		SI SI
		FRQ	1.127	-390	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400		SI
	S	QPR	1.127	-390	0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	_	SI
Piano Terra		· ···	Parete P		3,00		A= PCA			Parete P			
	nento NON	è fessurato.			l nodo strut			riscontra la	a massima te			ax σ _{ct,f})	
00013	Р	FRQ	-13.996	-281	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	'	QPR	-13.996	-281	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	22.809	-303	-0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	22.809	-303	-0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra	nonto NON	à fosserente	Parete P		l node et		N= PCA	riccontro l	a massima te	Parete P			
00027		e ressurato. FRQ	12.443	sı riporta i 387	0,00	turaie per 2,45	0 E+00	riscontra ia	a massima te 0	nsione ai t	0,400	TA Oct,f)	SI
00027	Р	QPR	12.443	387	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
		FRQ	-165	397	0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	S	QPR	-165	397	0,06	2,45	0 E+00	ő	o	0,000	0,300	-	SI
iano Terra			Parete P			AA	A= PCA			Parete P	4-P6		
	nento NON								a massima te		•	ax σ _{ct,f})	
00014	Р	FRQ	-11.351	362	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
_	<u>'</u>	QPR	-11.351	362	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	22.322	337	-0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
liana Tawa		QPR	22.322	337	-0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra	mente NON	à fossurate	Parete P		l nodo ctro-t		l= PCA	riccontro l	a massima te	Parete P		v ~ \	
00021		FRQ	-538	-134	0,01	2,45	0 E+00	0	0 nassima te	0,000	0,400	- Uct,f	SI
	Р						0 - 100	U	- 1	0,000	0,700		
00021	г	QPR	-538	-134	0,01	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

									Pareti - v	erifica allo	stato limit	te di fes	
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σt	8 _{sm}	A e	Δ_{sm}	₩d	W _{amm}	CS	Verifica o
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
		QPR	11.079	-336	-0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra			Parete P5				= PCA			Parete P			
	mento NON	è fessurato.			l nodo strut							$ax\ \sigma_{ct,f}$)	
00021	Р	FRQ	-458	-96	0,01	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	г	QPR	-458	-96	0,01	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	11.576	-239	-0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	5	QPR	11.576	-239	-0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra		•	Parete P6	-P8-P10		AA	= PCA			Parete Po	5-P8		
NOTA: L'ele	mento NON	è fessurato.	Di seguito s	i riporta i	l nodo strut	turale per	la quale si	riscontra la	massima te	nsione di t	razione(m	ax σ _{ct.f})	
00022		FRQ	439	108	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	- -	SI
	Р	OPR	439	108	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	_	SI
		FRQ	11.150	232	-0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400		SI
	S	OPR	11.150	232	-0,02	2,45	0 E+00	ő	0	0,000	0,300	_	SI
Piano Terra		Qiik	Parete P6		0,02	, -	= PCA	0	0	Parete Pa			
	monto NON	l è fessurato.			l nodo strut			riccontra la	maccima to			· · ·	
	illelito NON		12,004									ax Oct,f)	SI
00196	Р	FRQ OPR		-526 -526	-0,01	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-			12.004		-0,01	2,45	0 E+00	0	-	0,000	0,300		
	S	FRQ	35.209	-244	-0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	35.209	-244	-0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra			Parete P9				= PCA			Parete P			
	mento NON	è fessurato.									•	ax σ _{ct,f})	
00195	Р	FRQ	-7.875	-299	0,07	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-		QPR	-7.875	-299	0,07	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300		SI
	S	FRQ	23.577	-292	-0,07	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	23.577	-292	-0,07	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra			Parete P9	-P11-P13		AA	= PCA			Parete P	11-P13		
NOTA: L'elei	mento NON	l è fessurato.	Di seguito s	i riporta il	l nodo strut	turale per l	la quale si	riscontra la	massima te	nsione di t	razione(ma	$ax \sigma_{ct,f}$	
00017	Р	FRQ	10.839	-372	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	Р	QPR	10.839	-372	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	S	FRQ	826	-391	0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	5	QPR	826	-391	0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
Piano Terra			Parete P1	0-P12-P1	4	AA	= PCA			Parete P	10-P12		
NOTA: L'ele	mento NON	è fessurato.	Di seguito s	i riporta il	l nodo strut	turale per l	la quale și	riscontra la	massima te	nsione di t	razione(m	ax out)	
00010		FRQ	-11.036	288	0,09	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
00010	Р	QPR	-11.036	288	0,09	2,45	0 E+00	ő	ő	0,000	0,300	_	SI
		FRQ	23.305	287	-0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400		SI
	S	OPR	23.305	287	-0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	_	SI
Piano Terra		QF IX	Parete P1		-,		= PCA	U	U	Parete P:	.,		- 31
	monte NON	l è fessurato.						riccontro !-	macelma to			- ·	
	IIIEIILO NON	1									•	ax Oct,f)	
00204	Р	FRQ	12.645	385	0,00	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI SI
-		QPR	12.645	385	0,00	2,45	0 E+00	-	-	0,000	0,300	-	
	S	FRQ	-262	396	0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	-	OPR	-262	396	0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300		SI

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo". Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. AA

Id_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ₀ la σct,f sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].

ε_{sm} **A**e Δ_{sm} **W**d Deformazione unitaria media delle barre di armatura.

Area efficace del calcestruzzo teso. Distanza media tra le fessure.

Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

War Valore ammissibile di apertura delle fessure.

Coefficiente di Sicurezza (= W_d/W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle ($W_d = 0$). [SI] = $W_d \leq W_{amm}$; [NO] = $W_d > W_{amm}$ CS

Verificato

6.4.4. PLATEE

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



														Plat	ee - Ve	rifiche p	ressofle	ssione r	etta allo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	A _s	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS
ond	azione		[N]	[N·m]		[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
Р	S	00001	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00002	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00005	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		-111	3.164	0,100 53	0,100 53	37,5 5		-190	3.011	0,100 53	0,100 53	39,4 6		-137	3.165	0,100 53	0,100 53	37,54
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		105	1.341	0,100 53	0,100 53	88,5 7		-28	1.385	0,100 53	0,100 53	85,7 7		49	1.328	0,100 53	0,100 53	89,44
Р	S	00006	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00010	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00013	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		-194	3.001	0,100 53	0,100 53	39,5 9		39	1.985	0,100 53	0,100 53	59,8 4		-16	2.014	0,100 53	0,100 53	58,98
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		-29	1.367	0,100 53	0,100 53	86,8 9		14	5.711	0,100 53	0,100 53	20,8 0		2	5.862	0,100 53	0,100 53	20,26
Р	S	00014	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00017	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00021	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		71	1.084	0,100 53	0,100 53	NS		-748	1.620	0,100 53	0,100 53	73,3 9		149	2.993	0,100 53	0,100 53	39,68
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		-66	386	0,100 53	0,100 53	NS		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		27	5.514	0,100 53	0,100 53	21,5 4		-33	97	0,100 53	0,100 53	NS		-148	1.933	0,100 53	0,100 53	61,46
Р	S	00022	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00025	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00027	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		-80	2.831	0,100 53	0,100 53	41,9 6		229	1.616	0,100 53	0,100 53	73,4 8		129	1.663	0,100 53	0,100 53	71,41
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		89	448	0,100 53	0,100 53	NS		90	654	0,100 53	0,100 53	NS
	I		-157	1.685	0,100 53	0,100 53	70,5 1		69	46	0,100 53	0,100 53	NS		0	0	0,100 53	0,100 53	-
Р	S	00029	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00032	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00035	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		155	3.737	0,100 53	0,100 53	31,7 8		0	6.055	0,100 53	0,100 53	19,6 2		169	1.898	0,100 53	0,100 53	62,57
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		17	6.399	0,100 53	0,100 53	18,5 6		0	13.85 1	0,100 53	0,100 53	8,58		29	5.895	0,100 53	0,100 53	20,15
Р	S	00038	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00041	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00044	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		273	2.612	0,100 53	0,100 53	45,4 6		2	6.060	0,100 53	0,100 53	19,6 0		161	1.779	0,100 53	0,100 53	66,76
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		48	6.145	0,100 53	0,100 53	19,3 3		0	13.88 1	0,100 53	0,100 53	8,56		21	5.763	0,100 53	0,100 53	20,61
Р	S	00047	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00048	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00049	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		722	481	0,100 53	0,100 53	NS		-171	633	0,100 53	0,100 53	NS		39	589	0,100 53	0,100 53	NS
S	S		85	859	0,100 53	0,100 53	NS		60	614	0,100 53	0,100 53	NS		60	649	0,100 53	0,100 53	NS
	I		0	0	0,100 53	0,100 53	-		-102	124	0,100 53	0,100 53	NS		-93	107	0,100 53	0,100 53	NS
Р	S	00050	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00051	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00053	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		-28	479	0,100 53	0,100 53	NS		-12	3.537	0,100 53	0,100 53	33,5 8		-18	3.639	0,100 53	0,100 53	32,64
S	S		57	861	0,100 53	0,100 53	NS		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		0	0	0,100 53	0,100 53	-		-11	15.00 8	0,100 53	0,100 53	7,91		-16	15.84 9	0,100 53	0,100 53	7,49
Р	S	00055	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00056	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00059	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		9	1.048	0,100 53	0,100 53	NS		-8	838	0,100 53	0,100 53	NS		-11	3.658	0,100 53	0,100 53	32,47

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



																			etta allo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm ² /cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		61	4.576	0,100 53	0,100 53	25,9 6		-71	4.985	0,100 53	0,100 53	23,8 3		-9	15.81 5	0,100 53	0,100 53	7,51
Р	S	00061	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00063	60	2.082	0,100 53	0,100 53	57,0 5	00064	-14	1.164	0,100 53	0,100 53	NS
	I		-44	3.491	0,100 53	0,100 53	34,0 3		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	_		322	1.403	0,100 53	0,100 53	84,6 3		-78	946	0,100 53	0,100 53	NS
	I		-40	14.97 9	0,100 53	0,100 53	7,93		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
Р	S	00065	50	1.687	0,100 53	0,100 53	70,4 1	00066	-2.132	3.694	0,100	0,100	32,2 4	00067	0	0	0,100	0,100 53	-
	I		0	0	0,100	0,100	-		0	0	0,100	0,100	-		867	934	0,100	0,100	NS
S	S		-134	1.211	0,100 53	0,100 53	98,1 0		-418	2.524	0,100 53	0,100	47,0 8		0	0	0,100 53	0,100 53	-
P	I S	00068	0	0	0,100 53 0,100	0,100 53	-	00069	0	0	0,100	0,100 53	- 21 0		193	2.701	0,100 53 0,100	0,100 53	43,97
r	I	00000	0	0	53 0,100	0,100 53 0,100	-	00009	-1.711	3.733	0,100 53 0,100	0,100 53 0,100	31,8 8	00070	46	1.691	53 0,100	0,100 53 0,100	70,24
S	S		1.158	1.068	53 0,100	53 0,100	NS		0	0	53 0,100	53 0,100	46,5		0	0	53 0,100	53 0,100	-
5	I		0	0	53 0,100	53 0,100	41,6		-335	2.553	53 0,100	53 0,100	4		-143	1.212	53 0,100	53 0,100	98,02
P	S	00071	245	2.854	53	53	1	00072	0	0	53	53	57,2	00072	0	0	53	53	-
	I		-9 0	1.153	53 0,100	53 0,100	NS -		64 0	2.075	53 0,100	53 0,100	4	00073	3.207	3.563	53 0,100	53 0,100	33,21
S	S		-32	937	53 0,100	53 0,100	- NS		356	1.401	53 0,100	53 0,100	84,7		619	0 2.259	53 0,100	53 0,100	- 52,54
	I		-32	937	53 0,100	53 0,100	-		0	0	53 0,100	53 0,100	5 -		0	0	53 0,100	53 0,100	52,54
Р	S	00074	0	0	0,100	0,100	_	00075	0	0	0,100	0,100	_	00076	-2.078	3.706	0,100	0,100	32,13
	I		-2.933	903	53 0,100	53 0,100	NS		1.965	1.032	53 0,100	53 0,100	NS		0	0	53 0,100	53 0,100	
S	S		0	0	53 0,100 53	53 0,100 53	-		0	0	53 0,100 53	53 0,100 53	-		-406	2.409	53 0,100 53	53 0,100 53	49,33
	I		-471	2.634	0,100 53	0,100 53	45,1 2		440	2.851	0,100 53	0,100 53	41,6 4		0	0	0,100 53	0,100 53	-
Р	S	00077	145	5.828	0,100 53	0,100 53	20,3	00078	29	6.830	0,100 53	0,100 53	17,3 9	00081	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		9	1.052	0,100 53	0,100 53	NS
S	S		-114	9.736	0,100 53	0,100 53	12,2 0		-35	10.81 4	0,100 53	0,100 53	10,9 8		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	_		74	4.576	0,100 53	0,100 53	25,96
Р	S	00082	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00085	-105	5.080	0,100 53	0,100 53	23,3 8	00086	-54	5.212	0,100 53	0,100 53	22,79
	I		-8	828	0,100 53	0,100 53	NS		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		186	8.418	0,100 53	0,100 53	14,1 1		91	8.570	0,100 53	0,100 53	13,86
	I		-69	4.958	0,100 53	0,100 53	23,9		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
Р	S	00089	36	5.801	0,100	0,100	20,4 8	00090	48	6.847	0,100	0,100	17,3 5	00120	-11	6.604	0,100	0,100	17,99
	I		0	0	0,100	0,100	-		0	0	0,100	0,100	-		0	0	0,100	0,100	-
S	S		-32	9.711	0,100 53	0,100 53	12,2		-45	10.83 8	0,100 53	0,100 53	10,9		11	8.503	0,100 53	0,100 53	13,97
	I		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

														Plat	ee - Ve	rifiche p	ressofle	ssione r	etta allo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
P	S	00121	-10	6.596	0,100 53	0,100 53	18,0 1	00122	-3	6.573	0,100 53	0,100 53	18,0 7	00123	-14	6.591	0,100 53	0,100 53	18,02
	I		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
S	S		9	8.496	0,100 53	0,100 53	13,9 8		12	8.633	0,100 53	0,100 53	13,7 6		20	8.650	0,100 53	0,100 53	13,73
	I		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
Р	S	00194	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00195	758	363	0,100 53	0,100 53	NS	00196	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		-97	1.158	0,100 53	0,100 53	NS		758	177	0,100 53	0,100 53	NS		341	2.811	0,100 53	0,100 53	42,24
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		-95	1.309	0,100 53	0,100 53	90,7 5		187	5.289	0,100 53	0,100 53	22,4 5		82	2.112	0,100 53	0,100 53	56,24
Р	S	00200	0	0	0,100 53	0,100 53	-	00201	0	0	0,100 53	0,100 53	_	00204	0	0	0,100 53	0,100 53	-
	I		388	2.696	0,100 53	0,100 53	44,0 4		340	1.886	0,100 53	0,100 53	62,9 6		148	1.735	0,100 53	0,100 53	68,45
S	S		0	0	0,100 53	0,100 53	-		0	0	0,100 53	0,100 53	-		75	665	0,100 53	0,100 53	NS
	I		93	1.991	0,100 53	0,100 53	59,6 5		101	1.575	0,100 53	0,100 53	75,4 1		0	0	0,100 53	0,100 53	-

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore. Area delle armature esecutive per unità di lunghezza. Dir

Pos

Armatura disponibile per la flessione

A_{df} CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \ge 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare). Sollecitazioni di progetto.

 N_{Ed} , M_{Ed}

<u>VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI DANNO</u>

											Pi	atee - Ver	ifiche pre	essofiessi	one retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ²]			[N]	[N·m]	[cm ²]	
Fondaz	zione			Pla	tea 1											
Р	S	00001	0	0	0,10053	-	00002	0	0	0,10053	-	00005	0	0	0,10053	-
	I		-90	2.496	0,10053	56,08		-155	2.394	0,10053	58,48		-109	2.509	0,10053	55,79
S	S		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
	I		88	1.136	0,10053	NS		-9	1.185	0,10053	NS		54	1.124	0,10053	NS
Р	S	00006	0	0	0,10053	-	00010	0	0	0,10053	-	00013	0	0	0,10053	-
	I		-158	2.374	0,10053	58,97		29	1.750	0,10053	79,98		-13	1.780	0,10053	78,64
S	S		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
	I		-13	1.175	0,10053	NS		24	4.728	0,10053	29,60		14	4.867	0,10053	28,76
Р	S	00014	0	0	0,10053	-	00017	0	0	0,10053	-	00021	0	0	0,10053	-
	I		169	935	0,10053	NS		-470	1.465	0,10053	95,59		313	2.407	0,10053	58,13
S	S		0	0	0,10053	-		-16	418	0,10053	NS		0	0	0,10053	-
	I		53	4.546	0,10053	30,79		-16	204	0,10053	NS		-6	1.662	0,10053	84,22
Р	S	00022	0	0	0,10053	-	00025	0	0	0,10053	-	00027	0	0	0,10053	-
	I		41	2.285	0,10053	61,25		368	1.487	0,10053	94,09		103	1.507	0,10053	92,87
S	S		0	0	0,10053	-		106	487	0,10053	NS		76	610	0,10053	NS
	I		-60	1.494	0,10053	93,69		106	178	0,10053	NS		0	0	0,10053	-
Р	S	00029	0	0	0,10053	-	00032	0	0	0,10053	-	00035	0	0	0,10053	-
	I		270	3.003	0,10053	46,60		19	4.973	0,10053	28,15		342	1.659	0,10053	84,34
S	S		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
	I		77	5.244	0,10053	26,69		13	11.556	0,10053	12,11		99	4.988	0,10053	28,06
Р	S	00038	0	0	0,10053	-	00041	0	0	0,10053	-	00044	0	0	0,10053	-
	I		411	2.184	0,10053	64,06		23	4.974	0,10053	28,14		357	1.511	0,10053	92,60
S	S		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
	I		88	5.147	0,10053	27,19		16	11.573	0,10053	12,09		102	4.834	0,10053	28,95
Р	S	00047	0	0	0,10053	-	00048	0	0	0,10053	-	00049	0	0	0,10053	-
	I		639	464	0,10053	NS		28	600	0,10053	NS		7	523	0,10053	NS
S	S		-62	663	0,10053	NS		-122	378	0,10053	NS		-90	354	0,10053	NS
	I		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-		0	0	0,10053	-
Р	S	00050	0	0	0,10053	-	00051	0	0	0,10053	-	00053	0	0	0,10053	-

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

	one retta								N					N - 1		ъ:
CS	As	M _{Ed}	N _{Ed}	Nodo	CS	As	M _{Ed}	N _{Ed}	Nodo	CS	As	M _{Ed}	N _{Ed}	Nodo	Pos	Dir
46,44	[cm²] 0,10053	[N·m] 3.014	[N] 15		48,18	[cm ²] 0,10053	[N·m] 2.905	[N] 31		NS	[cm²/cm] 0,10053	[N·m] 453	[N] -86		I	
40,44	0,10053	0	0		40,10	0,10053	0	0		NS	0,10053	648	-103	-	S	S
10,68	0,10053	13.111	-2		11,46	0,10053	12.210	26		-	0,10053	046	0		I	3
10,00	0,10053	0	0	00059	-	0,10053	0	0	00056		0,10053	0	0	00055	S	P
46,09	0,10053	3.037	42	00059	NS	0,10053	762	-9	00056	NS	0,10053	888	12	00055	I	۲
40,09	0,10053	0	0		-	0,10053	0	0		-	0,10053	0	0	-	S	S
10,68	0,10053	13.108	27		36,20	0,10053	3.867	-51		39,90	0,10053	3.508	56		I	5
NS	0,10053	839	-8	00064		0,10053	1.727	53	00063	-	0,10053	0	0	00061	S	P
-	0,10053	0	0	00004	81,04 -	0,10053	0	0	00003	48,96	0,10053	2.859	15	00001	I	Р
NS	0,10053	769	-51		NS	0,10053	1.135	283		-	0,10053	0	0	-	S	S
-	0,10053	0	-31		-	0,10053	0	0		11,50	0,10053	12.172	2		I	3
	0,10053	0	0	00067	48,95	0,10053	2.865	-2.011	00066	NS	0,10053	1.374	41	00065	S	P
NS	0,10053	809	943	00007	-	0,10053	0	0	00000	-	0,10053	0	0	00003	I	г
-	0,10053	0	0		72,59	0,10053	1.929	-392		NS	0,10053	963	203	-	S	S
63,64	0,10053	2.199	162		72,59	0,10053	0	-392		-	0,10053	963	0		I	5
NS	0,10053	1.370	40	00070	49,01	0,10053	2.861	-1.703	00069	-	0,10053	0	0	00068	S	Р
-	0,10053	0	0	00070	49,01	0,10053	0	0	00009	NS	0,10053	918	1.271	00000	I	г
NS	0,10053	936	216		72.25	0,10053	1.938	-339		-	0,10053	0	0	-	S	S
-	0,10053	936	0		72,25 -	0,10053	0	-339		60,61	0,10053	2.309	229		I	5
	0,10053	2.745	2.766	00073		0,10053	1.730	55	00072	NS	0,10053	830	-1	00071	S	P
50,85		0	2.766	00073	80,90	0,10053	0	0	00072		0,10053	0	0	00071	I	Р
02.20	0,10053		-		- NC	-					_			-	S	
82,29	0,10053 0,10053	1.700 0	533 0		NS -	0,10053 0,10053	1.168 0	288 0		NS -	0,10053 0,10053	762 0	-17 0		I	S
	-		-	00076	-	-	0	0	00075	-	_	0	0	00074	S	P
49,45	0,10053 0,10053	2.836	-2.010 0	00076	- NS	0,10053 0,10053	878	1.934	00075	NS	0,10053 0,10053	775	-1.848	00074	I	Р
		1 705	-400		-		0	0		-		0	0			S
78,01	0,10053	1.795				0,10053		-			0,10053		-		S I	5
-	0,10053	0	0	00001	60,39	0,10053	2.317	366	00070	64,67	0,10053	2.165	-265	00077		P
NS	0,10053	0 892	0	00081	25,89	0,10053	5.405 0	70 0	00078	31,84	0,10053	4.395	111 0	00077	S I	Р
INS	0,10053		11		16.70	0,10053					0,10053	0 7 425				_
	0,10053	0	0 68		16,70	0,10053	8.379 0	18 0		18,83	0,10053	7.435 0	-42 0		S I	S
39,93	0,10053	3.505		00006		0,10053	4.064		00085	-	0,10053	0	0	00082	S	P
33,60	0,10053 0,10053	4.166 0	-14 0	00086	34,44	0,10053 0,10053	4.064 0	-22 0	00005	NS	0,10053 0,10053	755	-8	00062	I	Р
	-	6.691	141				6.568			-			0		S	_
20,92	0,10053 0,10053	0.691	0		21,31	0,10053 0,10053	0.568	185 0			0,10053 0,10053	0 3.849	-49		I	S
		5.230	7	00120		0,10053	5.426	69	00090	36,37	0,10053	4.372	97	00089	S	P
26,76	0,10053		0	00120	25,79 -			0	00090	32,01	.,		0	00069	I	Р
21.70	0,10053	0				0,10053	0 101	-4			0,10053	0 7 416				
21,78	0,10053	6.428	-9 0		16,66	0,10053	8.404	-4 0		18,87	0,10053	7.416	-1		S I	S
77.02	0,10053	0	-	00122	-	0,10053	0	-	00122		0,10053	0	0	00131		_
27,02	0,10053	5.180	12	00123	26,89	0,10053	5.205	20	00122	26,98	0,10053	5.188	9	00121	S	Р
-	0,10053	0	0		-	0,10053	0	0		-	0,10053	0	0		I	_
21,38	0,10053	6.547	-21		21,30	0,10053	6.573	-31		21,91	0,10053	6.387	-4		S	S
-	0,10053	0	0	20105	-	0,10053	0	0	00405	-	0,10053	0	0	00404	I	_
-	0,10053	0	0	00196	NS	0,10053	233	785	00195	-	0,10053	0	0	00194	S	Р
58,40	0,10053	2.396	328		NS	0,10053	47	785		NS	0,10053	963	1		I	
-	0,10053	0	0		-	0,10053	0	0		-	0,10053	0	0		S	S
85,92	0,10053	1.629	65	0055	32,41	0,10053	4.318	183	0077	NS	0,10053	1.089	-39	00000	I	_
-	0,10053	0	0	00204	-	0,10053	0	0	00201	-	0,10053	0	0	00200	S	Р
88,67	0,10053	1.578	298		88,67	0,10053	1.578	380		60,23	0,10053	2.323	402		I	
NS	0,10053	685	83		-	0,10053	0	0		<u>-</u>	0,10053	0	0		S	S
-	0,10053	0	0		NS	0,10053	1.299	67		90,71	0,10053	1.543	70		I	

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore. Dir

Pos

roszlone [3] = Superiore - [1] = Interiore.
Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.
Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).
Sollecitazioni di progetto. CS

N_{Ed}, M_{Ed}

VERIFICHE DELLE TENSIONI D'ESERCIZIO

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											Plate	e - verifiche	e delle tens	sioni di e	esercizio
Nodo/	Dir		Co	Compress mpressione	ione calces calcestruz		D					zione accia cciaio/FRP			
Tp _{rnf}	Dii	Id _{Cmb}	σcc	Осd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	cs	Verific ato	Id _{Cmb}	σ _{at}	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	cs	Verific ato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Fondazior	ne			Platea 1											
	D	RAR	0,118	18,43	16	-2.768	NS	SI	RAR	1,359	360,00	16	-2.768	NS	SI
00053	_ F	QPR	0,118	13,82	16	-2.768	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
00053	c	RAR	0,509	18,43	15	-11.986	36,21	SI	RAR	5,887	360,00	15	-11.986	61,15	SI
	3	QPR	0,509	13,82	15	-11.986	27,16	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Idc_{mb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

 $\begin{array}{ll} \sigma_{cc} & \text{Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.} \\ \sigma_{cd,amm} & \text{Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.} \\ \sigma_{at} & \text{Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.} \\ \sigma_{td,amm} & \text{Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo.} \end{array}$

N_{Ed}, Sollecitazioni di progetto.

 M_{Ed}

CS Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

 $\textbf{Verific} \hspace{0.5cm} [SI] = La \hspace{0.1cm} \text{verifica} \hspace{0.1cm} \text{è soddisfatta} \hspace{0.1cm} (\sigma_{cc} \leq \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.1cm} \sigma_{at} \leq \sigma_{td,amm}). \hspace{0.1cm} [NO] = La \hspace{0.1cm} \text{verifica} \hspace{0.1cm} \text{NON} \hspace{0.1cm} \text{è soddisfatta} \hspace{0.1cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.1cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.1cm} [NO] = La \hspace{0.1cm} \text{verifica} \hspace{0.1cm} \text{NON} \hspace{0.1cm} \text{è soddisfatta} \hspace{0.1cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.1cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.1cm} [NO] = La \hspace{0.1cm} \text{verifica} \hspace{0.1cm} \text{NON} \hspace{0.1cm} \text{è soddisfatta} \hspace{0.1cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.1cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.1cm} [NO] = La \hspace{0.1cm} \text{verifica} \hspace{0.1cm} \text{NON} \hspace{0.1cm} \text{è soddisfatta} \hspace{0.1cm} (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \hspace{0.1cm} \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}). \hspace{0.1cm} [NO] = La \hspace{0.1cm} \text{verifica} \hspace{0.1cm} \text{els} \hspace{0.1cm} \text{old} \hspace{0.1cm}$

ato

Nota Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

VERIFICHE ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Platee - v	verifica allo	stato limi	te di fes	surazione
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σct,f	σt	Esm	Ae	Δsm	₩d	W _{amm}	cs	Verificat o
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione			Platea 1			A/	A= PCA						
NOTA: L'ele	mento NON	è fessurato.	Di seguito	si riporta il	l nodo stru	tturale per	la quale si	riscontra I	a massima te	ensione di t	razione(m	ax σ _{ct,f})	
00053	D	FRQ	16	-2.768	0,12	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	Р	QPR	16	-2.768	0,12	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	_	FRQ	15	-11.986	0,51	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	3	QPR	15	-11.986	0,51	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

AA Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo".

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

σ_{ct,f} Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t la

sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].

Deformazione unitaria media delle barre di armatura.

Ae Area efficace del calcestruzzo teso. Δsm Distanza media tra le fessure.

W_d Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

W_{amm} Valore ammissibile di apertura delle fessure.

CS Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).

Verificato $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amm}$

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.5. SCARICATORE DI SOVRATENSIONI – FONDAZIONE N°07;

6.5.1. CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE

Trattasi di una piastra di base in c.a. a contatto con il terreno sulla quale viene impostato n.1 batolo per l'ancoraggio delle apparecchiature sovrastanti.

La piastra summenzionata ha dimensioni di 1,60x1,60x0,30m, mentre, il batolo ha dimensione 0,70x0,70x0,50m ed è provvisto di quattro tirafondi disposti a maglia quadrata, per l'installazione dell'apparecchiatura.

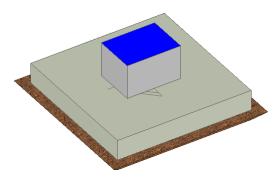


Fig. Vista assonometrica fondazione per scaricatore AT

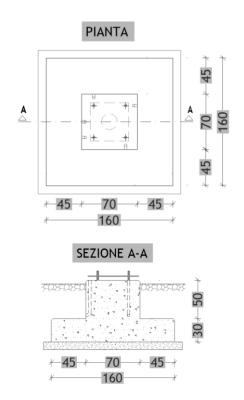


Fig. Pianta e sezione fondazione per scaricatore AT

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.5.2. CARICHI

Si riporta di seguito il riepilogo dei carichi determinati nelle verifiche della sovrastruttura (scarichi in fondazione).

	PESI		TIR	I CONDUT	TORI		GHIACCI	0		NEVE	
K =		daN	Fx=	0	daN	Fx=		daN	Fx=		daN
/=		daN	Fy=	0	daN	Fy=		daN	Fy=		daN
Z=	220	daN	Fz=		daN	Fz=	6	daN	Fz=	12	daN
1x=		daNm	Mx=	0	daNm	Mx=		daNm	Mx=		daNm
Л у=		daNm	Му=	0	daNm	Му=		daNm	My=		daNm
Λz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm
MA	NUTENZIO	NE X	MA	NUTENZIO	ONE Y		VENTO 2	<		VENTO Y	(
X=	100	daN	Fx=		daN	Fx=	64	daN	Fx=		daN
y=		daN	Fy=	100	daN	Fy=		daN	Fy=	78	daN
Z=	100	daN	Fz=	100	daN	Fz=		daN	Fz=		daN
Λx=		daNm	Mx=	335	daNm	Mx=		daNm	Mx=	237	daNm
Лy=	335	daNm	Му=		daNm	Му=	166	daNm	My=		daNm
Λz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm
	SISMA X			SISMA Y	′		C.C. 31,5	kA			
X=	61	daN	Fx=		daN	Fx=		daN			
y=		daN	Fy=	61	daN	Fy=	200	daN			
Z=		daN	Fz=		daN	Fz=		daN			
1x=		daNm	Mx=	260	daNm	Mx=	1030	daNm			
Лy=	260	daNm	Му=		daNm	Му=		daNm			
Λz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm			

I carichi permanenti strutturali e non strutturali derivanti dal peso proprio della fondazione e da quello del piazzale sono:

Carichi sugli eler	nenti
elemento	carico
Peso proprio batolo	613 [daN]
Peso proprio platea	1.920 [daN]
Peso piazzale di riporto su platea	800 [daN/mq]

6.5.3. BATOLO

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

											Batoli	(CA) -	· Verif	iche į	oresso	ofles	sion	e dev	/iata a	allo S	LU
	N.	м.	м.	CS	м.	м.	N _{Ed.max}	N _R		р.	1	.	1		Lato	1			Lato	2	
	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	INEd,max	INR	α	R _f	ФVе	φvi	φw	L	n _{reg}	n	ф	L	n _{reg}	nf	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[mm]	[mm]	[mm]	[cm]				[cm]			
Batolo1																					
	10.405	26.865	-	6,63	178.035	178.035	8.905	5.070.193	1,00	NO	12	-	10	70	1	2	12	70	1	2	12

LEGENDA:

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

Massimo sforzo di compressione. N_{Ed,max} Sforzo Normale resistente. N_{R}

Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

NEd, MEd,X, MEd,Y Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} > 0: compressione).

M_{Rd,X}, M_{Rd,Y} Momento Resistente intorno ad X e Y.

Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [фvi] = Significativo e valorizzato solo in caso φνe, φνi, φst

di sezione cava.

Per sezione del batolo rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e L, n_{reg}, n_f, ϕ 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti

l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

							E	Batoli (C	A) - Verif	iche a tag	glio per p	ressofles	ssione de	viata all	o SLU
	v	v		V	Rcd	V _R	sd,s	1	V fd	1	√ j	v			
	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	X	Y	X	Y	Х	Y	X	Y	V _{Rd,s}	Asw	SAsw	Kf
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm]	
Batolo1															
	926.518	926.518	1,00	1969399	1969399	926518	926518	0	0	0	0	-	0,5236	3	NO
LECENDA															

LEGENDA:

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3. V_{Ed,2} Taglio di progetto in direzione 2.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR] = Verifica Non Richiesta).

V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.
 V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe.

V_{fd} Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.
 V_j Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

V_{Rd,s} Resistenza a taglio per scorrimento.
 A_{sw} Area delle staffe per unità di lunghezza.
 S_{Asw} Passo massimo staffe da normativa.

 $\mathbf{R}_{\mathbf{f}}$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

										Ba	toli (C	(A) - V	erific	he pre	esso	flessi	one d	eviata	allo	SLD
	N.					M	N.							Late	o 1			Late	2	
	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	ΦVe	φvi	Φw	L	n _{reg}	nf	ф	L	n _{reg}	nf	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[mm]	[mm]	[mm]	[cm]			[mm]	[cm]			[mm]
Batolo1																				
	10.405	26.865	-	7,68	206.334	206.334	8.905	7.605.290	1,00	12	12	10	70	1	2	12	70	1	2	12

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

N_{Ed,max} Massimo sforzo di compressione.

 N_R Sforzo Normale resistente.

 α Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza. Ned, Med,x, Med,y Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).

 $\mathbf{M}_{Rd,X}$, $\mathbf{M}_{Rd,Y}$ Momento Resistente intorno ad X e Y.

φν_ε, φν_ι, φst Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ_{νι}] = Significativo e valorizzato solo in caso

di sezione cava

L, n_{reg}, n_f, φ Per sezione del batolo rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1

e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti

l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

						Bato	oli (CA) - Ve	rifiche a ta	glio per press	soflession	e deviata :	allo SLD
	V	V	cc	V	Rcd	Vı	Rsd,s		V_{fd}	v		
	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	X	Y	X	Y	X	Y	$V_{Rd,s}$	A _{SW}	S _{Asw}
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm]
Batolo1												
	5.670	2.460	NS	2954098	2954098	586692	586692	0	0	-	0,5236	3

LEGENDA:

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3. **V**_{Ed,2} Taglio di progetto in direzione 2.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

 $\mathbf{V}_{\mathbf{Rcd}}$ Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.

 VRsd,s
 Resistenza a taglio trazione delle staffe.

 Vrd
 Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.

 VRd,s
 Resistenza a taglio per scorrimento.

 Asw
 Area delle staffe per unità di lunghezza.

 Passo massimo staffe da normativa.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

<u>VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO</u>

										Batoli (CA	A) - Veri	fiche pres	soflession	e deviata	allo SLE
		Traz	zione calco	estruzzo			Compre	essione ca	lcestruzzo)		Tra	azione acc	iaio	
Tprnf		Trazione	calcestru	ızzo rinfor	zo	C	ompressio	ne calcest	ruzzo rinf	orzo		Trazione	acciaio/FF	RP rinforzo)
	Id _{Cmb}	σct	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	Id _{Cmb}	σα	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	Id _{Cmb}	σat	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}
		[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]
Batolo1															
				AA= PCA											
CA=FRQ	ε _{sm} =0E	+00		A _e =0,0 ci	m²		S _m =0 mr	n		W _k =0,00) mm		$\sigma_{ct,f}=0.00$	N/mm ²	
CA=QPR	ε _{sm} =0E	+00		A _e =0,0 ci	m²		S _m =0 mr	n		W _k =0,00) mm		σ _{ct,f} =0,00	N/mm ²	
	RAR	0,334	10.995	-17.910	3.850	RAR	-0,377	10.995	-17.910	3.850	RAR	4,461	10.995	-17.910	3.850

LEGENDA:

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. **Id**_{Cmb}

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo. σ_{ct}

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. σ_{ct,f}

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. Lv

Indica il tipo di rinforzo presente nella sezione di verifica: [Cls] = rinforzo in Calcestruzzo; [FRP] = rinforzo in FRP. Tprnt AΑ

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente:[PCA]=Poco aggressivo-[MDA]=Moderatamente aggressivo-[MLA]=Molto aggressivo

Deformazione media nel calcestruzzo. 8sm Area efficace del calcestruzzo teso. Distanza media tra le fessure. Apertura massima delle fessure.

 N_{Ed} , $M_{Ed,3}$, $M_{Ed,2}$ Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).

6.5.4. PLATEE

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

											Pla	tee - Veri	fiche pre	essoflessi	ione retta	allo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	
Fonda	zione					Platea1										
P	S	00003	0	2.091	0,04524	23,52	00004	0	1.565	0,04524	31,42	00005	0	0	0,04524	-
	I		0	2.499	0,04524	19,68		0	3.362	0,04524	14,63		0	6.617	0,04524	7,43
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	28	0,04524	NS
	I		0	3.965	0,04524	12,40		0	3.620	0,04524	13,58		0	2.151	0,04524	22,86
P	S	00006	0	0	0,04524	-	00007	0	0	0,04524	-	00008	0	445	0,04524	NS
	I		0	6.038	0,04524	8,14		0	4.567	0,04524	10,77		0	2.749	0,04524	17,89
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	2.598	0,04524	18,93		0	3.751	0,04524	13,11		0	3.064	0,04524	16,05
P	S	00009	0	0	0,04524	-										
	I		0	5.302	0,04524	9,27										
S	S		0	0	0,04524	-										
	I		0	5.493	0,04524	8,95										

LEGENDA:

 $\begin{aligned} & \text{Direzione } [P] = \text{principale - } [S] = \text{secondaria.} \\ & \text{Posizione } [S] = \text{superiore - } [I] = \text{inferiore.} \end{aligned}$ Dir Pos Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo per valori di CS >= 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta).

 N_{Ed} , M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

											Pla	tee - Veri	fiche pre	essoflessi	one retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ²]			[N]	[N·m]	[cm ²]	
Fonda	zione					Platea1										
P	S	00003	0	0	0,04524	-	00004	0	0	0,04524	-	00005	0	0	0,04524	-
	I		0	1.463	0,04524	39,45		0	1.463	0,04524	39,45		0	1.463	0,04524	39,45
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	1.204	0,04524	47,94		0	1.204	0,04524	47,94		0	1.143	0,04524	50,50
Р	S	00006	0	0	0,04524	-	00007	0	0	0,04524	-	00008	0	0	0,04524	-
	I		0	1.463	0,04524	39,45		0	2.515	0,04524	22,95		0	1.951	0,04524	29,58
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	1.143	0,04524	50,50		0	2.070	0,04524	27,88		0	2.189	0,04524	26,37
Р	S	00009	0	0	0,04524	-										
	I		0	1.951	0,04524	29,58										
S	S		0	0	0,04524	-						1				
	I		0	2.189	0,04524	26,37										

LEGENDA:

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											Pla	atee - Verif	iche pre	essoflessi	one retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N_{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ²]			[N]	[N·m]	[cm ²]	
Dir		Direzio	ne [P] =	orincipale	-[S] = sec	ondaria.										
Pos		Posizio	ne [S] = s	superiore -	· [I] = infer	riore.										
A_s		Area de	Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore. Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.													
CS		Coeffic	iente di si	curezza ([NS] = Nor	Significa	tivo per val	ori di CS	>= 100; [\	/NR]= Veri	fica Non	Richiesta).				
N _{Ed} , M _I	Ed	Sollecit	tazioni di _l	orogetto.	-	5	·		, ,	-		,				

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO

<u> </u>	110112	7 7 1200	OI LLOOP	<u> </u>	. , ,, , , ,,		ITO LINII	<u> </u>	<u> </u>	<u>,,,</u>						
											Pla	tee - Vei		essofless	ione retta	allo SLE
Dir	Nodo	σ _{ct}	σ _{cc}	σ_{at}	Nodo	σ_{ct}	σ_{cc}	σ_{at}	Nodo	σ_{ct}	σ_{cc}	σat	Nodo	σ_{ct}	σ_{cc}	σ_{at}
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]
Plate		A= PCA														
	•		A _e =0,0 cm	12 S _m =0 n	nm W _k =	0,00 mm	$\sigma_{ct,f}=0,00$	0 N/mm²		CA:	=QPR ε _{sm}	=0E+00	$A_{e} = 0.0 c$	$m^2 S_m = 0$	mm W _k =	0,00
	,- ,	0 N/mm	2													
	lazione					Platea1										
			1-00009]					-								
	-		A _e =0,0 cm	2 S _m =0 n	nm W _k =	0,00 mm	$\sigma_{ct,f}=0.00$	0 N/mm ²		CA:	=QPR ε _{sm}	=0E+00	$A_{e}=0.0$ C	$m^2 S_m = 0$	mm W _k =	0,00
	,- ,	0 N/mm														
	-			AA= P				_						_		
			A _e =0,0 cm	2 S _m =0 n	nm W _k =	0,00 mm	$\sigma_{ct,f}=0,00$	0 N/mm²		CA:	=QPR ε _{sm}	=0E+00	$A_e=0,0$	$m^2 S_m = 0$	mm W _k =	0,00
	,. ,	0 N/mm														
	-			AA= P				_						_		
	•		A _e =0,0 cm	² S _m =0 n	nm W _k =	0,00 mm	$\sigma_{ct,f}=0.00$	0 N/mm ²		CA:	=QPR ε _{sm}	=0E+00	$A_e=0,0$ c	$m^2 S_m = 0$	mm W _k =	:0,00
		0 N/mm														
			3-00006]													
			A _e =0,0 cm	2 S _m =0 n	nm W _k =	0,00 mm	$\sigma_{ct,f}=0.00$	0 N/mm²		CA:	=QPR ε _{sm}	=0E+00	$A_{e}=0.0$ C	$m^2 S_m = 0$	mm W _k =	0,00
		0 N/mm														
	-		3-00006]	AA= P				_						_		
			A _e =0,0 cm	² S _m =0 n	nm W _k =	0,00 mm	$\sigma_{ct,f}=0,00$	0 N/mm ²		CA:	=QPR ε _{sm}	=0E+00	$A_e=0,0$ c	$m^2 S_m = 0$	mm W _k =	:0,00
	,. ,	0 N/mm														
				AA= P										_		
	•		A _e =0,0 cm	² S _m =0 n	nm W _k =	0,00 mm	$\sigma_{ct,f}=0.00$	0 N/mm ²		CA:	=QPR ε _{sm}	=0E+00	$A_e=0,0$ c	$m^2 S_m = 0$	mm W _k =	:0,00
		0 N/mm														
				_ AA= P(
			A _e =0,0 cm	' S _m =0 n	nm W _k =	0,00 mm	$\sigma_{ct,f}=0,00$	D N/mm ²		CA:	=QPR ε _{sm}	=0E+00	$A_e = 0.0 c$	$m^2 S_m = 0$	mm W _k =	0,00
		0 N/mm														
P	00003	0,117	-0,117	1,464	00004	0,129	-0,129	1,611	00005	0,284	-0,284	3,556	00006	0,240	-0,240	2,994
S		0,178	-0,178	2,231		0,153	-0,153	1,913		0,101	-0,101	1,260		0,108	-0,108	1,347
Р	00007	0,213	-0,213	2,658	80000	0,126	-0,126	1,573	00009	0,236	-0,236	2,946				
S		0,175	-0,175	2,183		0,139	-0,139	1,741		0,242	-0,242	3,023				
LEC	ENDA.															

LEGENDA:

Dir	Direzione [P] = principale - [S] = secondaria.
σct	Tensione massima di trazione nel calcestruzzo.
σ_{cc}	Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.
σ_{at}	Tensione massima di trazione nell'acciaio.
Shell	Shell in cui risulta suddiviso l'elemento.
FRC	Spostamento massimo (freccia) dell'elemento.
AA	Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Poco aggressivo - [MDA] = Moderatamente aggressivo - [MLA] = Molto aggressivo.
Id_{Cmb}	Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.
8 _{sm}	Deformazione media nel calcestruzzo.
Ae	Area efficace del calcestruzzo teso.
Sm	Distanza media tra le fessure.
Wk	Apertura massima delle fessure.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.6. TRASFORMATORE DI CORRENTE – FONDAZIONE N°05;

6.6.1. CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE

Trattasi di una piastra di base in c.a. a contatto con il terreno sulla quale viene impostato n.1 batolo per l'ancoraggio delle apparecchiature sovrastanti. La piastra summenzionata ha dimensioni di 1,90x1,90x0,30m, mentre, il batolo ha dimensione 0,70x0,70x0,50m ed è provvisto di quattro tirafondi disposti a maglia quadrata, per l'installazione dell'apparecchiatura.

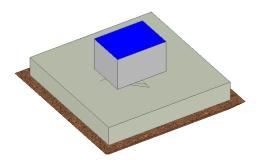


Fig. Vista assonometrica fondazione per trasformatore di corrente

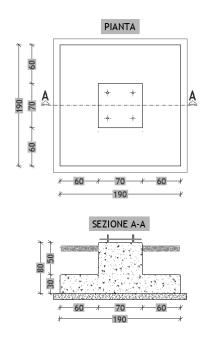


Fig. Pianta e sezione fondazione per trasformatore di corrente

6.6.2. CARICHI

Si riporta di seguito il riepilogo dei carichi agenti, determinati nelle verifiche della sovrastruttura (scarichi in fondazione). Sostegno TA 150 kV:

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Carichi sulla fondazione di n°1 sostegno TA	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ	$M=(MX^2+MY^2)^{1/2}$
riferiti al piede della colonna	(N)	(N)	(N)	(Nmm)	(Nmm)	(Nmm)	(Nmm)
Node 3504: 10: SLU_1x [Combination 1]	883	1641	-11909	-5050151	2756319	0	5753374
Node 3504: 11: SLU_1y [Combination 2]	0	2524	-11909	-7806469	0	0	7806469
Node 3504: 12: SLU_2x [Combination 3]	883	1763	-11909	-5673506	2756319	0	6307612
Node 3504: 13: SLU_2y [Combination 4]	0	2645	-11909	-8429825	0	0	8429825
Node 3504: 14: SLU_3x [Combination 5]	1472	1641	-11909	-5050151	4593864	0	6826977
Node 3504: 15: SLU_3y [Combination 6]	0	3113	-11909	-9644015	0	0	9644015
Node 3504: 16: SLU_4x [Combination 7]	1472	1763	-11909	-5673506	4593864	0	7300155
Node 3504: 17: SLU_4y [Combination 8]	0	3234	-11909	-10267371	0	0	10267371
Node 3504: 24: Sismica_1 [Combination 15]	-3801	-276	-9864	-7374507	-15264508	-1	16952538
Node 3504: 25: Sismica_2 [Combination 16]	-1141	-2915	-9864	-18055904	-4579538	-1	18627610
Node 3504: 26: Sismica_3 [Combination 17]	-1140	-255	-12332	-7370793	-4579395	0	8677525
Node 3504: 27: Sismica_4 [Combination 18]	-3801	-195	-9864	-7790078	-15264508	-1	17137401
Node 3504: 28: Sismica_5 [Combination 19]	-1141	-2834	-9864	-18471475	-4579538	-1	19030700
Node 3504: 29: Sismica_6 [Combination 20]	-1140	-174	-12332	-7786363	-4579395	0	9033178
Node 3504: 30: EccezionalePTS [Combination 21]	0	800	-8807	-2307600	0	0	2307600
Node 3504: 31: EccezionalePTC [Combination 22]	0	800	-8807	-2307600	0	0	2307600
Node 3504: 32: EccezionaleCC [Combination 23]	2080	10819	-4720	-53710082	10671440	0	54759954

I carichi permanenti strutturali e non strutturali derivanti dal peso proprio della fondazione e da quello del piazzale sono:

	Carichi sugli elementi
elemento	carico
	[daN]
Peso proprio batolo	613 [daN]
Peso proprio platea	2.708 [daN]
Peso piazzale di riporto su platea	900 [daN/mq]

6.6.3. BATOLI

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

											Batoli	(CA)	- Verif	iche	presso	ofles	sion	e dev	/iata a	allo S	SLU
			M	CC			N.								Lato	1			Lato	2	
	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	Rf	ФVе	φvi	φw	L	n _{reg}	nf	ф	L	n _{reg}	nf	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			mm	mm	mm	cm				cm			
Bato	o: Batolo	1																			
	10.845	-11.711	-59.119	7.40[V]	178.180	178.180	0	7.905.892	1,86	NO	12	-	10	70	1	2	12	70	1	2	12

LEGENDA:

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] =

statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed,max} Massimo sforzo di compressione.

 N_R Sforzo Normale resistente.

α Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

R_f [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

 N_{Ed} , M_{Ed} , M_{Ed} , M_{Ed} , M_{Ed} Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).

M_{Rd,X}, M_{Rd,Y} Momento Resistente intorno ad X e Y.

φν_e, φν_i, φst

Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ_{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso

di sezione cava.

L, n_{reg}, n_f, \$\phi\$ Per sezione del batolo rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti

l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

							В	atoli (C	A) - Verifi	che a tag	jlio per p	ressofles	ssione dev	viata alle	o SLU
	v .	v .	CC	Vi	Rcd	V _R	Rsd,s	,	V fd	,	V j	v .			ъ.
	V _{Ed,3}	VEd,2	CS	X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	V _{Rd,s}	Asw	SASW	Rf
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm]	
Batolo: Batolo 1															
	3.801	10.819	58.94	1357797	1357797	637709	637709	0	0	0	0	-	0.1091	14	NO

LEGENDA:

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3.

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

									Batoli (CA	A) - Verif	iche a ta	glio per p	ressofles	ssione de	viata allo	SLU
1	v		ν.	CS	1	V _{Rcd}	,	V _{Rsd,s}	1	V fd		V_j	v .			р.
	VE	d,3	VEd,2	CS	X	Y	Х	Y	X	Y	X	Y	V Rd,s	Asw	SASW	Rf
	1]	N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm]	

 $V_{Ed,2}$ Taglio di progetto in direzione 2.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. V_{Rcd}

 $V_{Rsd,s}$ Resistenza a taglio trazione delle staffe. Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP. V_{fd}

Vi Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

Resistenza a taglio per scorrimento. V_{Rd,s} Area delle staffe per unità di lunghezza. Sasw Passo massimo staffe da normativa.

[SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo. Rf

VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO

												Batoli	 verifich 	ne delle t	ensioni	di esercizio
Tp _{rnf}				npression essione ca			zo				Trazi	Trazio ione acci	ne acciai aio/FRP	-		
	Id _{Cmb}	σcc	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ_{at}	σ _{td,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
		N/mm²	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
Batolo:	Batolo 1	L														
	RAR	1,179	19,92	10.845	11.711	59.119	16.90	SI	RAR	15,255	360,00	10.845	11.711	59.119	23.60	SI
	QPR	0,012	14,94	6.125	-	-	NS	SI		·						

LEGENDA:

Id_{Cmb}

Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica. Rinf.

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo. σα

σ_{cd,amn} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

Ned, Med,3, Med,2 Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio. **Otd,amm**

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd,amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td,amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [Si] = $\sigma_{cc} \leq \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \leq \sigma_{td,amm}$. [NO] = $\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$. CS

Verificato

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Batoli -	verifica all	o stato lim	ite di f	essurazione
	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σt	8 _{sm}	Ae	Δ_{sm}	₩d	Wamm	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Batolo: Batolo	1												
				AA= PCA									
-	FRQ	7.541	3.513	17.736	0,33	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	6.125		-	-0,01	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

AΑ Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] =

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. \boldsymbol{Id}_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è Oct.f

maggiore di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni

forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM σ_t

2018].

Deformazione media nel calcestruzzo. Ae Area efficace del calcestruzzo teso. Distanza media tra le fessure. Δ_{sm}

Wd Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. Valore ammissibile di apertura delle fessure. Wa

Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0). CS

 $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amm}$ Verificato

6.6.4. PLATEA

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

															Plate	e - Verif	iche presso	flessione re	ta allo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
Fond	azione																		
P	S	00002	0	0	0,04524	0,04524	-	00003	0	2.408	0,04524	0,04524	20,42	00004	0	850	0,04524	0,04524	57,85
	I		0	7.446	0,04524	0,04524	6,60		0	4.700	0,04524	0,04524	10,46		0	3.894	0,04524	0,04524	12,63
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

															Plate	e - Veri	fiche presso	flessione re	tta allo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
	I		0	7.424	0,04524	0,04524	6,62		0	8.858	0,04524	0,04524	5,55		0	6.985	0,04524	0,04524	7,04
P	S	00005	0	0	0,04524	0,04524	-	00006	0	0	0,04524	0,04524	-						
	I		0	9.611	0,04524	0,04524	5,12		0	8.031	0,04524	0,04524	6,12						
S	S		0	1.855	0,04524	0,04524	26,51		0	0	0,04524	0,04524	-						
	I		0	5.100	0,04524	0,04524	9,64		0	3.955	0,04524	0,04524	12,43						

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza. \mathbf{A}_{s}

 A_{df} Armatura disponibile per la flessione

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

NEd, MEd Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE DELLE TENSIONI ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO

											Plate	e - verifich	ne delle te	nsioni (di esercizio
Nodo/	Dir		Co	Compres compression	ssione cal ne calcesti		rzo					azione acc acciaio/FR		,	
Tp _{rnf}		Id_{Cmb}	σcc	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Fondazione	е			Platea 1											
	D	RAR	0,530	19,92	0	-8.704	37,56	SI	RAR	6,629	360,00	0	-8.704	54,31	SI
00005	_ F	QPR	0,184	14,94	0	-3.023	81,12	SI	-	-	-	-	-	-	-
00005	c	RAR	0,255	19,92	0	-4.183	78,16	SI	RAR	3,186	360,00	0	-4.183	NS	SI
)	QPR	0,186	14,94	0	-3.057	80,22	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Dir

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo. **Id**_{Cmb}

σcc Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo. σ_{cd,amn} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP. σ_{at} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo. σtd,a

Sollecitazioni di progetto. Ned, Med

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). CS

[SI] = La verifica è soddisfatta ($\sigma_{cc} \le \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \le \sigma_{td,amm}$). [NO] = La verifica NON è soddisfatta ($\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$). Verificato Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo. Nota

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Platee - v	erifica allo	stato limi	te di fe	essurazione
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σct,f	σt	Esm	A _e	Δsm	W_d	W _{amm}	CS	Verificato
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione	•		Platea 1			AA	= PCA						
NOTA: L'elem	nento NON è f	essurato. Di se	eguito si ripo	rta il nodo si	trutturale pe	er la quale si	riscontra la	massima ter	nsione di trazio	one(max σ _{ct,}	f)		
00005	D.	FRQ	-	-4.728	0,29	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	Р	QPR	-	-3.023	0,18	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	c	FRQ	-	-3.394	0,21	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	3	QPR	-	-3.057	0,19	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto AΑ

aggressive.

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t σct,f la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo

valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2018]. σ_t

Deformazione media nel calcestruzzo. ε_{sm} **A**e Area efficace del calcestruzzo teso. Distanza media tra le fessure.

 \mathbf{W}_{d} Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. Wamm Valore ammissibile di apertura delle fessure.

Coefficiente di Sicurezza (= W_d/W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle ($W_d = 0$). CS

Verificato $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amm}$

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.7. INTERRUTTORE – FONDAZIONE N°11;

6.7.1. CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE

Trattasi di una piastra di base in c.a. a contatto con il terreno avente dimensioni di 2,00x6,20x0,50m è provvista di tre gruppi da quattro tirafondi disposti a maglia quadrata, per l'installazione dell'apparecchiatura.

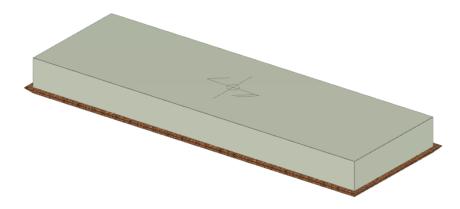


Fig. Vista assonometrica fondazione per interruttore tripolare

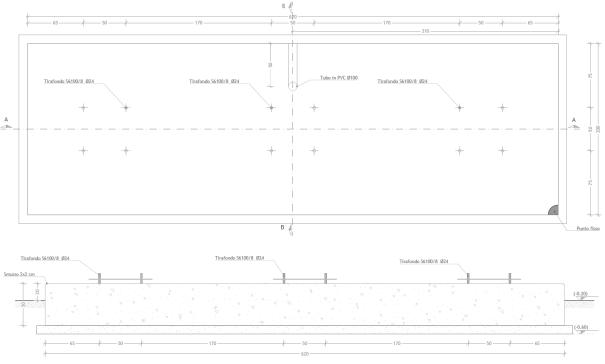


Fig. Pianta e sezione fondazione per interruttore tripolare

6.7.2. CARICHI

Si riporta di seguito il riepilogo dei carichi determinati nelle verifiche della sovrastruttura (scarichi in fondazione).

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

APPO	OGGIO UNIPOL	ARE												
	PESI			TIRI CONDUTT	ORI		VENTO X			VENTO Y	/	1		
Fx=		daN	Fx=	0	daN	Fx=	200	daN	Fx=		daN			
Fy=		daN	Fy=	0	daN	Fy=		daN	Fy=	302	daN			
Fz=	854	daN	Fz=		daN	Fz=		daN	Fz=		daN			
Mx=		daNm	Mx=	0	daNm	Mx=		daNm	Mx	1110	daNm			
Му=		daNm	My=	0	daNm	My=	645	daNm	Му	=	daNm			
Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz		daNm			
	MANUTENZIO	NE X		MANUTENZIO	NE Y		C.C. 31,5	kA		Dinamico (tra	zione)	Dina	amico (comp	ressione)
Fx=	100	daN	Fx=		daN	Fx=	0	daN	Fx=		daN	Fx=		daN
Fy=		daN	Fy=	100	daN	Fy=	200	daN	Fy=	150	daN	Fy=	400	daN
Fz=	100	daN	Fz=	100	daN	Fz=		daN	Fz=	-1500	daN	Fz=	2000	daN
Mx=		daNm	Mx=	278	daNm	Mx=	1040	daNm	Mx	390	daNm	Mx=	1040	daNm
Му=	278	daNm	My=		daNm	My=		daNm	Му		daNm	My=		daNm
Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz	•	daNm	Mz=		daNm

I carichi permanenti strutturali e non strutturali derivanti dal peso proprio della fondazione e da quello del piazzale sono:

Carichi sugli eler	nenti
elemento	carico
Peso proprio platea	15.500 [daN]
Peso piazzale di riporto su platea	0 [daN/mq]

6.7.3. PLATEE

VEDICIOLE DECCOEL COCIONE E	RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO
VERIEU HE PRESSUELESSIUNE E	3F A A S A

					<u> </u>								P	latee - \	Verific	he pres	soflession	ne retta al	lo SLU
Dir	Pos	Nodo		M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	Adf	CS
_			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
-	dazio		_	2.607	Platea		24.25	00000	_	000	0.04504	0.04504	04.74	00005	•	2.040	0.04504	0.04504	27.02
Р	S	00001	0	2.697	0,04524	0,04524	31,25	00003	0	890	0,04524	0,04524	94,71	00005	0	3.018	0,04524	0,04524	27,93
_	I		0	14.648	0,04524	0,04524	5,75		0	10.198	0,04524	0,04524	8,27		0	12.460	0,04524	0,04524	6,77
S	S		0	1.165	0,04524	0,04524	72,36		0	1.200	0,04524	0,04524	70,24		0	1.173	0,04524	0,04524	71,86
_	I	00007	0	18.974	0,04524	0,04524	4,44	00000	0	14.731	0,04524	0,04524	5,72	00000	0	18.948	0,04524	0,04524	4,45
Р	S	00007	0	314	0,04524	0,04524	NS	80000	0	310	0,04524	0,04524	NS	00009	0	0	0,04524	0,04524	-
_	I		0	120	0,04524	0,04524	NS		0	224	0,04524	0,04524	NS		14	148	0,04524	0,04524	NS
S	S I		0	0 223	0,04524	0,04524	- NS		0	0 221	0,04524	0,04524	- NS		0	77	0,04524	0,04524	NS NS
P		00010		_	0,04524	0,04524	_	00011			0,04524	0,04524		00013		154	0,04524	0,04524	
Р	S	00010	0	0 241	0,04524	0,04524	- NS	00011	0 0	421 1.802	0,04524	0,04524	NS 46.70	00012	0	774	0,04524 0,04524	0,04524	NS
S	I S		0	79	0,04524	0,04524	NS NS		0	51	0,04524	0,04524	46,78 NS		0	5.106 283	0,04524	0,04524	16,51 NS
3	э т		0	154	0,04524	0,04524	NS		0	919	0,04524	0,04524	91,72		0	1.199	0,04524	0,04524	70,30
P	S	00013	1	1.521	0,04524	0,04524	55,42	00014	0	1.094	0,04524	0,04524	77,05	00015	0	1.679	0,04524	0,04524	
Р	I	00013	0	4.062	0,04524	0,04524	20,75	00014	0	2.886	0,04524	0,04524	29,21	00015	0	1.745	0,04524	0,04524	50,20 48,31
S	S		0	13	0,04524	0,04524	NS NS		0	2.880	0,04524	0,04524	NS		0	0	0,04524	0,04524	40,31
3	I		0	1.467	0,04524	0,04524	57,46		0	826	0,04524	0,04524	NS		0	1.534	0,04524	0,04524	54,95
Р	S	00016	0	932	0,04524	0,04524	90,44	00017	0	375	0,04524	0,04524	NS	00018	0	1.743	0,04524	0,04524	48,36
г	I	00010	-1	1.015	0,04524	0,04524	83,05	00017	0	1.740	0,04524	0,04524	48,44	00016	0	1.576	0,04524	0,04524	53,49
S	S		0	385	0,04524	0,04524	NS		-2	186	0,04524	0,04524	NS		0	0	0,04524	0,04524	בד,כנ
3	ī		0	779	0,04524	0,04524	NS		0	756	0,04524	0,04524	NS		0	1.636	0,04524	0,04524	51,52
Р	S	00019	0	2.726	0,04524	0,04524	30,92	00020	0	4.084	0,04524	0,04524	20,64	00021	0	2.661	0,04524	0,04524	31,68
г	I	00019	0	1.664	0,04524	0,04524	50,66	00020	-1	1.530	0,04524	0,04524	55,09	00021	17	2.399	0,04524	0,04524	35,14
S	S		0	239	0,04524	0,04524	NS		0	0	0,04524	0,04524	-		0	581	0,04524	0,04524	NS
5	Ī		0	821	0,04524	0,04524	NS		0	1.465	0,04524	0,04524	57,54		0	669	0,04524	0,04524	NS
Р	S	00022	0	391	0,04524	0,04524	NS	00023	0	0	0,04524	0,04524	-	00024	0	933	0,04524	0,04524	90,35
•	Ī	00022	0	1.584	0,04524	0,04524	53,22	00023	0	967	0,04524	0,04524	87,17	00021	26	153	0,04524	0,04524	NS
S	S		8	64	0,04524	0,04524	NS		0	1.214	0,04524	0,04524	69,43		0	1.820	0,04524	0,04524	46,32
٥	Ī		0	899	0,04524	0,04524	93,76		0	1.551	0,04524	0,04524	54,35		Ö	4.994	0,04524	0,04524	16,88
Р	S	00025	0	0	0,04524	0,04524	-	00026	0	1.342	0,04524	0,04524	62,81	00027	0	0	0,04524	0,04524	-
•	Ĭ	30023	0	642	0,04524	0,04524	NS		0	0	0,04524	0,04524	-	3002/	0	3.824	0,04524	0,04524	22,04
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-		0	81	0,04524	0,04524	NS
-	Ī		Õ	7.080	0,04524	0,04524	11,91		0	4.932	0,04524	0,04524	17,09		Õ	401	0,04524	0,04524	NS
Р	S	00028	0	1.786	0,04524	0,04524	47,20	00029	0	3.651	0,04524	0,04524	23,09	00030	0	6.391	0,04524	0,04524	13,19
	Ī		0	4.613	0,04524	0,04524	18,27		-2	2.034	0,04524	0,04524	41,44		0	248	0,04524	0,04524	NS

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

				2.0													_	ne retta al	
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed} [N·m]	A _s [cm²/cm]	A _{df} [cm²/cm]	CS
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	1.657	0,04524	0,04524	50,87		0	0	0,04524	0,04524	-
_	I		Ō	2.069	0,04524	0,04524	40,74		0	93	0,04524	0,04524	NS		Ö	1.931	0,04524	0,04524	43,65
Р	S	00031	0	3.063	0,04524	0,04524	27,52	00032	30	90	0,04524	0,04524	NS	00033	0	280	0,04524	0,04524	ŃS
	I		1	321	0,04524	0,04524	NS		0	2.861	0,04524	0,04524	29,46		0	2.710	0,04524	0,04524	31,10
S	S		0	1.412	0,04524	0,04524	59,70		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	0,04524	-		0	2.165	0,04524	0,04524	38,93		0	2.275	0,04524	0,04524	37,05
Р	S	00034	0	3.004	0,04524	0,04524	28,06	00035	0	5.442	0,04524	0,04524	15,49	00036	2	1.092	0,04524	0,04524	77,19
_	I		-1	355	0,04524	0,04524	NS		0	2.227	0,04524	0,04524	37,85		0	4.183	0,04524	0,04524	20,15
S	S		0	1.407	0,04524	0,04524	59,91		0	0	0,04524	0,04524	-		0	1.610	0,04524	0,04524	52,36
_	I	00027	0	0	0,04524	0,04524	- NC	00000	0	1.943	0,04524	0,04524	43,38	00000	0	90	0,04524	0,04524	NS
Р	S	00037	12 0	41	0,04524	0,04524	NS 13,76	00038	0	0	0,04524	0,04524	21.20	00039	0	1.384 0	0,04524	0,04524	60,91
S	S		0	6.127 15	0,04524	0,04524	NS		0	3.958	0,04524	0,04524	21,30		0	0	0,04524	0,04524	-
5	I		0	1.643	0,04524	0,04524	51,30		0	646	0,04524	0,04524	NS		0	4.790	0,04524 0,04524	0,04524	17,60
Р	S	00040	0	0	0,04524	0,04524	51,50	00041	0	780	0,04524	0,04524	NS	00042	0	42	0,04524	0,04524	NS
г	I	00070	0	649	0,04524	0,04524	NS	00041	0	158	0,04524	0,04524	NS	00042	0	928	0,04524	0,04524	90,83
S	S		0	516	0,04524	0,04524	NS		0	2.512	0,04524	0,04524	33,56		0	1.345	0,04524	0,04524	62,67
•	I		ő	6.693	0,04524	0,04524	12,59		0	3.029	0,04524	0,04524	27,83		24	1.172	0,04524	0,04524	71,92
Р	S	00043	0	157	0,04524	0,04524	NS	00044	0	0	0,04524	0,04524	-	00045	0	0	0,04524	0,04524	-
	I		Ō	815	0,04524	0,04524	NS		0	1.194	0,04524	0,04524	70,60		Ö	1.230	0,04524	0,04524	68,53
S	S		0	331	0,04524	0,04524	NS		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	911	0,04524	0,04524	92,53		0	2.619	0,04524	0,04524	32,19		0	2.618	0,04524	0,04524	32,20
Р	S	00046	0	170	0,04524	0,04524	NS	00047	0	445	0,04524	0,04524	NS	00048	0	4.105	0,04524	0,04524	20,53
	I		0	837	0,04524	0,04524	NS		0	10.552	0,04524	0,04524	7,99		0	3.795	0,04524	0,04524	22,21
S	S		0	422	0,04524	0,04524	NS		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	542	0,04524	0,04524	NS		0	12.700	0,04524	0,04524	6,64		0	7.393	0,04524	0,04524	11,40
Р	S	00049	0	5.597	0,04524	0,04524	15,06	00050	0	0	0,04524	0,04524	-	00051	0	5.724	0,04524	0,04524	14,73
	I		0	254	0,04524	0,04524	NS		0	14.330	0,04524	0,04524	5,88		0	211	0,04524	0,04524	NS
S	Ş		0	0	0,04524	0,04524	12.01		-1 0	93	0,04524	0,04524	NS		0	0 5.917	0,04524	0,04524	14.25
Р	I S	00052	0	6.061	0,04524	0,04524	13,91	00053	0	13.068	0,04524	0,04524	6,45	00054	0	0 0	0,04524	0,04524	14,25
Р	I	00052	36	6.590 1.565	0,04524 0,04524	0,04524 0,04524	12,79 53,86	00053	0	11.024	0,04524 0,04524	0,04524 0,04524	7,65	00054	0	3.420	0,04524 0,04524	0,04524 0,04524	24,65
S	S		0	0	0,04524	0,04524	33,60		0	0	0,04524	0,04524			0	5.211	0,04524	0,04524	16,18
3	I		0	7.125	0,04524	0,04524	11,83		0	12.465	0,04524	0,04524	6,76		109	2.705	0,04524	0,04524	31,15
Р	S	00055	0	1.806	0,04524	0,04524	46,67	00056	0	2.081	0,04524	0,04524	40,51	00057	0	3.634	0,04524	0,04524	23,20
•	I	00055	ő	8.666	0,04524	0,04524	9,73	00030	ő	3.079	0,04524	0,04524	27,38	00037	22	1.943	0,04524	0,04524	43,38
S	S		0	6.828	0,04524	0,04524	12,35		0	876	0,04524	0,04524	96,23		0	4.752	0,04524	0,04524	17,74
_	Ī		252	3.204	0,04524	0,04524	26,29		ō	2.345	0,04524	0,04524	35,95		198	2.431	0,04524	0,04524	34,66
Р	S	00058	0	1.082	0,04524	0,04524	77,91	00059	0	4.191	0,04524	0,04524	20,11	00060	0	6.478	0,04524	0,04524	13,01
	Ī		Ō	3.705	0,04524	0,04524	22,75		0	2.020	0,04524	0,04524	41,73		49	4.125	0,04524	0,04524	20,43
S	S		0	4.516	0,04524	0,04524	18,67		0	901	0,04524	0,04524	93,56		0	6.760	0,04524	0,04524	12,47
	I		168	2.436	0,04524	0,04524	34,59		0	2.172	0,04524	0,04524	38,81		254	3.207	0,04524	0,04524	26,27
Р	S	00061	0	0	0,04524	0,04524	-												
	I		0	3.545	0,04524	0,04524	23,78												
S	S		0	4.964	0,04524	0,04524	16,98												
	I		0	3.528	0,04524	0,04524	23,89												

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore. Pos

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

Armatura disponibile per la flessione

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \ge 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare). CS

 N_{Ed} , Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

											Pl	atee - Ver	ifiche p	ressofles	sione retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ²]			[N]	[N·m]	[cm ²]	
Fonda	zione			Pla	itea 1											
P	S	00001	0	0	0,04524	-	00003	0	0	0,04524	-	00005	0	0	0,04524	-
	I		46	8.044	0,04524	12,23		0	5.520	0,04524	17,83		46	8.045	0,04524	12,23
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		36	8.132	0,04524	12,10		-2	6.781	0,04524	14,51		36	8.122	0,04524	12,12
P	S	00007	0	0	0,04524	-	00008	0	0	0,04524	-	00009	0	0	0,04524	-
	I		-5	95	0,04524	NS		5	97	0,04524	NS		18	149	0,04524	NS

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											PI	atee - Ver	ifiche p	ressofles	sione retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
S	S		[N] 0	[N·m] 0	[cm²/cm] 0,04524	-		[N]	[N·m]	[cm ²]	-		[N]	[N·m]	[cm ²]	-
	I		3	118	0,04524	NS		-3	121	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
Р	S	00010	0 18	0 149	0,04524 0,04524	- NS	00011	0 48	0 891	0,04524 0,04524	- NS	00012	0 72	0 1.733	0,04524 0,04524	- 56,78
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	0	0,04524	-		11	124	0,04524	NS		38	546	0,04524	NS
Р	S	00013	5 5	650 658	0,04524 0,04524	NS NS	00014	-1 -1	583 174	0,04524 0,04524	NS NS	00015	9	606 0	0,04524 0,04524	NS -
S	S		0	0	0,04524	-	-	0	113	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
	I	22212	-2	992	0,04524	99,21	2001=	0	0	0,04524	-		-3	985	0,04524	99,91
Р	S I	00016	0 -3	0 716	0,04524 0,04524	- NS	00017	0 -1	0 781	0,04524 0,04524	- NS	00018	7 0	539 0	0,04524 0,04524	NS -
S	S		0	0	0,04524	-		-3	71	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
	I	00010	6	581	0,04524	NS	00000	0	0	0,04524	- NC	00021	4	1.045	0,04524	94,17
Р	S	00019	1 1	568 198	0,04524 0,04524	NS NS	00020	-5 -5	643 661	0,04524 0,04524	NS NS	00021	0 73	0 1.715	0,04524 0,04524	- 57,37
S	S		0	111	0,04524	NS		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I	00022	0	0	0,04524	-	00022	2	985	0,04524	99,91	00024	37	550	0,04524	NS
Р	S I	00022	0 47	0 880	0,04524 0,04524	- NS	00023	0 79	0 189	0,04524 0,04524	- NS	00024	34 34	36 68	0,04524 0,04524	NS NS
S	S		0	0	0,04524	-	1	0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
P	I S	00025	11 0	126 0	0,04524	NS -	00026	30	916 314	0,04524 0,04524	NS NS	00027	11 0	1.816 0	0,04524 0,04524	54,19 -
г	I	00023	47	308	0,04524	NS	00020	0	0	0,04524	-	00027	-4	926	0,04524	NS
S	S		0	0	0,04524			0	0	0,04524			0	0	0,04524	
P	I S	00028	47 0	2.068	0,04524 0,04524	47,58 -	00029	- <u>2</u>	1.040 226	0,04524 0,04524	94,63 NS	00030	17 25	318 1.140	0,04524 0,04524	NS 86,32
	I	00020	50	1.520	0,04524	64,74	00023	8	1.130	0,04524	87,09	00050	0	0	0,04524	-
S	S		0	0	0,04524	-		12	160	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
P	I S	00031	34 4	817 287	0,04524	NS NS	00032	0	0	0,04524	-	00033	14 0	958 0	0,04524 0,04524	NS -
	I	00031	4	77	0,04524	NS	00032	39	475	0,04524	NS	00055	39	496	0,04524	NS
S	S		1	116	0,04524	NS		0	0	0,04524	- NC		0	0	0,04524	- NC
P	I S	00034	0 -4	0 251	0,04524	- NS	00035	13 26	810 1.123	0,04524	NS 87,63	00036	13 8	806 202	0,04524 0,04524	NS NS
	I		-4	111	0,04524	NS		0	0	0,04524	-	00000	8	1.157	0,04524	85,06
S	S		-1 0	118 0	0,04524 0,04524	NS -		0 15	0 968	0,04524 0,04524	- NS		12 0	165 0	0,04524 0,04524	NS -
P	S	00037	0	0	0,04524	-	00038	0	0	0,04524	-	00039	-4	313	0,04524	NS
	I		51	1.533	0,04524	64,19		4	931	0,04524	NS		0	0	0,04524	-
S	S		0 34	0 824	0,04524 0,04524	- NS		0 17	0 321	0,04524 0,04524	- NS		0 2	0 1.037	0,04524 0,04524	- 94,90
Р	S	00040	0	0	0,04524	-	00041	36	41	0,04524	NS	00042	0	0	0,04524	-
	I		47	307	0,04524	NS		36	62	0,04524	NS		78	193	0,04524	NS
S	S		0 47	0 2.062	0,04524 0,04524	- 47,72		0 12	0 1.816	0,04524 0,04524	- 54,19		0 31	0 915	0,04524 0,04524	- NS
Р	S	00043	0	0	0,04524	-	00044	0	0	0,04524	-	00045	0	0	0,04524	-
	I		31	431	0,04524	NS		12	480	0,04524	NS		13	480	0,04524	NS
S	S		0 9	0 522	0,04524 0,04524	- NS		0	0 577	0,04524 0,04524	- NS		0 -4	0 576	0,04524 0,04524	- NS
Р	S	00046	0	0	0,04524	-	00047	0	0	0,04524	-	00048	154	1.120	0,04524	87,84
S	S		30 0	433	0,04524	NS -	-	291	2.574	0,04524 0,04524	38,21		154 0	808	0,04524	NS -
5	I		9	524	0,04524	NS		192	2.338	0,04524	42,07		203	1.866	0,04524 0,04524	52,71
Р	S	00049	78	972	0,04524	NS	00050	0	0	0,04524	-	00051	78	1.021	0,04524	96,37
S	I S		0	0	0,04524 0,04524	-	-	0	2.334	0,04524 0,04524	42,16		0	0	0,04524 0,04524	-
3	I		140	1.636	0,04524	60,13		-1	2.072	0,04524	47,50		140	1.610	0,04524	61,11
Р	S	00052	154	1.127	0,04524	87,29	00053	0	0	0,04524	-	00054	0	0	0,04524	-
S	I S		154 0	792 0	0,04524	NS -	-	292	2.567	0,04524	38,31		186 0	1.292	0,04524 0,04524	76,14 -
	I		202	1.835	0,04524	53,61		190	2.323	0,04524	42,35		141	2.289	0,04524	42,98
Р	S	00055	0	0	0,04524	- 27 16	00056	10	1.219	0,04524	80,73	00057	93	241	0,04524	NS 96.61
S	I S		216 0	2.647	0,04524	37,16	-	0	0	0,04524 0,04524	-		93	1.136 0	0,04524 0,04524	86,61 -
_	I		328	2.310	0,04524	42,57		9	1.388	0,04524	70,90		258	1.938	0,04524	50,75
P	S	00058	81	149	0,04524	NS	00059	10	1.201	0,04524	81,94	00060	0	0	0,04524	

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											P	latee - Ver	ifiche p	ressofles	sione retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ²]			[N]	[N·m]	[cm ²]	
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		218	1.883	0,04524	52,24		9	1.327	0,04524	74,16		330	2.310	0,04524	42,57
Р	S	00061	0	0	0,04524	-										
	I		185	1.293	0,04524	76,08										
S	S		0	0	0,04524	-										
	I		142	2.302	0,04524	42,74										

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO

											Platee	- verifich	e delle te	ensioni (di esercizio
Nodo/ Tp _{rnf}	Dir		Co	Compre mpressio		alcestru: struzzo i					Trazi Trazione ac	one accia ciaio/FRP			
I Prnf		Id _{Cmb}	σα	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Fondazion	ie			Platea	1										
	D	RAR	0,218	18,43	0	-9.657	84,52	SI	RAR	2,878	360,00	0	-9.657	NS	SI
00050	P	QPR	0,038	13,82	0	-1.666	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
00050	_	RAR	0,201	18,43	0	-8.887	91,84	SI	RAR	2,648	360,00	0	-8.887	NS	SI
	3	QPR	0,032	13,82	0	-1.438	NS	SI	-	-	- '	-	-	-	-

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo. σα Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo. σcd,amm Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP. σ_{at} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo. Otd,am

NEd, MEd Sollecitazioni di progetto.

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

[SI] = La verifica è soddisfatta ($\sigma_{cc} \le \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \le \sigma_{td,amm}$). [NO] = La verifica NON è soddisfatta ($\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$). Verificato Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo. Nota

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Diat	oo - vorific	a allo etato	limito c	di fessurazion
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σt	€sm	Ae	Δ _{sm}	W _d	W _{amm}	CS	Verificato
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione			Platea 1			AA	= PCA						
NOTA: L'eler	nento NO	N è fessura	to. Di segu	iito si ripor	ta il nodo st	trutturale p	er la quale	si riscon	tra la ma	assima ten	sione di tra	zione(n	ıax σ _{ct,f})
00001	ь	FRQ		-5.802	0,13	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	- `	SI
	Р	QPR	-	-4.575	0,10	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
		FRQ	-	-7.405	0,17	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	5	OPR	-	-5.527	0,12	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Dir

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo". Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. AA \boldsymbol{Id}_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σct,f σt la sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018]. σ_t

Deformazione unitaria media delle barre di armatura.

Ae Area efficace del calcestruzzo teso.

Distanza media tra le fessure. Δ_{sm}

Wd Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. Valore ammissibile di apertura delle fessure. Wamm

CS Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).

Verificato $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amm}$

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.8. TRASFORMATORE DI TENSIONE – FONDAZIONE N°03

6.8.1. CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE

Trattasi di una piastra di base in c.a. a contatto con il terreno sulla quale viene impostato n.1 batolo per l'ancoraggio delle apparecchiature. La piastra summenzionata ha dimensioni di 1,60x1,60x0,30m, mentre, il batolo ha dimensione 0,70x0,70x0,50m ed è provvisto di quattro tirafondi disposti a maglia quadrata, per l'installazione dell'apparecchiatura.

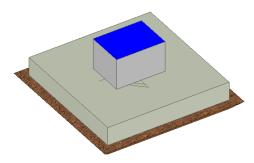


Fig. Vista assonometrica fondazione per trasformatore di tensione capacitivo

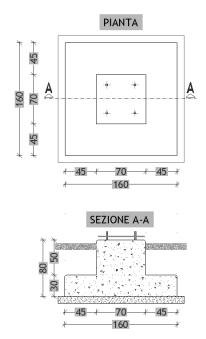


Fig. Pianta e sezione fondazione per trasformatore di tensione capacitivo

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.8.2. CARICHI

Si riporta di seguito il riepilogo dei carichi agenti, determinati nelle verifiche della sovrastruttura (scarichi in fondazione). Sostegno TVC-TVI 150 kV:

Carichi sulla fondazione di n°1 sostegno TV	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ	$M = (MX^2 + MY^2)^{1/2}$
riferiti al piede della colonna	(N)	(N)	(N)	(Nmm)	(Nmm)	(Nmm)	(Nmm)
Node 3504: 10: SLU_1x [Combination 1]	1410	2102	-15351	-8389582	5643063	0	10110848
Node 3504: 11: SLU_1y [Combination 2]	0	3512	-15351	-14032645	0	0	14032645
Node 3504: 12: SLU_2x [Combination 3]	1410	2625	-15351	-11925563	5643063	0	13193302
Node 3504: 13: SLU_2y [Combination 4]	0	4035	-15351	-17568626	0	0	17568626
Node 3504: 14: SLU_3x [Combination 5]	2351	2102	-15351	-8389582	9405105	0	12603218
Node 3504: 15: SLU_3y [Combination 6]	0	4452	-15351	-17794687	0	0	17794687
Node 3504: 16: SLU_4x [Combination 7]	2351	2625	-15351	-11925563	9405105	0	15187991
Node 3504: 17: SLU_4y [Combination 8]	0	4976	-15351	-21330668	0	0	21330668
Node 3504: 24: Sismica_1 [Combination 15]	-4956	-286	-12919	-12541369	-25083194	0	28043761
Node 3504: 25: Sismica_2 [Combination 16]	-1487	-3756	-12919	-30099420	-7524967	0	31025799
Node 3504: 26: Sismica_3 [Combination17]	-1487	-286	-16337	-12541189	-7524960	0	14625541
Node 3504: 27: Sismica_4 [Combination18]	-4956	63	-12919	-14898690	-25083194	0	29174262
Node 3504: 28: Sismica_5 [Combination 19]	-1487	-3407	-12919	-32456741	-7524967	0	33317640
Node 3504: 29: Sismica_6 [Combination 20]	-1487	63	-16337	-14898510	-7524960	0	16691034
Node 3504: 30: EccezionalePTS [Combination 21]	0	800	-11454	-2307600	0	0	2307600
Node 3504: 31: EccezionalePTC [Combination 22]	0	800	-11454	-2307600	0	0	2307600
Node 3504: 32: EccezionaleCC [Combination23]	460	5643	-9479	-35019645	3107070	0	35157210

I carichi permanenti strutturali e non strutturali derivanti dal peso proprio della fondazione e da quello del piazzale sono:

	Carichi sugli elementi
elemento	carico
	[daN]
Peso proprio batolo	613 [daN]
Peso proprio platea	1.920 [daN]
Peso piazzale di riporto su platea	900 daN/mq]

6.8.3. BATOLO

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

											Batoli	(CA)	- Veri	fiche	press	ofles	ssior	ie dev	∕iata a	allo S	SLU
	N.	M	M	CC	M	M	NI.	N		ь.					Lato	1			Lato	2	
	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	Kf	ФVе	φvi	φw	L	n _{reg}	n _f	ф	L	n _{reg}	n _f	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[mm]	[mm]	[mm]	[cm]				[cm]			
Bato	lo: Batolo	1																			
	15.604	-3.337	-37.841	17.81[V]	179.671	179.671	0	7.905.892	1,86	NO	12	-	10	70	1	2	12	70	1	2	12

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] =

statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Ned,maxMassimo sforzo di compressione.NRSforzo Normale resistente.

α Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

R_f [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

 N_{Ed} , $M_{Ed,X}$, $M_{Ed,Y}$ Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).

M_{Rd,X}, M_{Rd,Y} Momento Resistente intorno ad X e Y.

φν_e, φν_i, φst

Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ_{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di

sezione cava.

L, n_{reg}, n_f, φ Per sezione del batolo rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti

l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

							E	Batoli (CA) -	Verif	iche a ta	aglio per _l	pressofle	ssione de	viata allo	o SLU
	v .	ν.	CS	Vı	Rcd	V _R	sd,s		V_{fd}			V _j	V _{Rd.s}			В.
	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	X	Y	X	Y	Х		Υ	X	Y	¥ Rd,s	Asw	SAsw	Kf
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm]	
Batolo: Batolo 1																
	4.956	5.643	NS	1357797	1357797	637709	637709	0		0	0	0	-	0,1091	14	NO

LEGENDA:

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3.V_{Ed,2} Taglio di progetto in direzione 2.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

 $f V_{Rcd}$ Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. $f V_{Rsd,s}$ Resistenza a taglio trazione delle staffe.

V_{fd} Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.

V_j Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

 VRd,s
 Resistenza a taglio per scorrimento.

 Asw
 Area delle staffe per unità di lunghezza.

 SASW
 Passo massimo staffe da normativa.

 $\mathbf{R_f}$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE DELLE TENSIONI ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO

												Batoli	- verifich	e delle te	nsioni di	esercizio
Tpm			Con		ione calcestr						Tra		ne acciaio iaio/FRP ri	nforzo		
f	Id _{Cm}	σα	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	cs	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verifica to
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
Bato	lo: Bat	olo 1														
	RAR	0,732	19,92	19.044	-27.561	14.930	27.23	SI	RAR	8,783	360,00	19.044	-27.561	14.930	40.99	SI
	QPR	0,012	14,94	6.125	-	-	NS	SI								

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

 σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

 $\sigma_{cd,amm}$ Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

 N_{Ed} , $M_{Ed,3}$, $M_{Ed,2}$ Sollecitazioni di progetto.

 σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

 $\sigma_{td,amm}$ Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio.

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd,amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td,amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

 $\text{Verificato} \hspace{1cm} [Si] = \sigma_{cc} \leq \sigma_{cd,amm}; \ \sigma_{at} \leq \sigma_{td,amm}. \ [NO] = \sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \ \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}.$

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Batoli - v	erifica all	o stato lim	ite di f	essurazione
	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σ _{ct,f}	σt	8 _{sm}	Ae	$\Delta_{\rm sm}$	Wd	Wamm	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Batolo: Batolo	1												
				AA= PCA									
-	FRQ	10.001	-8.268	4.479	0,19	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	6.125	-	-	-0,01	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

σct,f

AA Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] =

Molto aggressive.

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è

 $maggiore \; di \; \sigma_t \; la \; sezione \; \grave{e} \; soggetta \; a \; fessurazione. \; N.B. \; I \; valori \; negativi \; indicano \; una \; sezione \; interamente \; compressa. \; In \; tal \; caso \; le \; sollecitazioni \; la \; valori \; negativi \; indicano \; una \; sezione \; negativi \; la \; valori \; negativi \; indicano \; una \; sezione \; negativi \; la \; valori \; negativi \;$

forniscono il minimo valore di compressione.

σt Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure

 ϵ_{sm} Deformazione media nel calcestruzzo. A_e Area efficace del calcestruzzo teso. Δ_{sm} Distanza media tra le fessure.

W_d Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.
 W_{amm} Valore ammissibile di apertura delle fessure.

CS Coefficiente di Sicurezza (= W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).

Verificato $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amm}$

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

<u>VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO</u>

															Plat	ee - Verif	iche presso	flessione re	tta allo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
Fond	lazione	e			Platea	a 1													
P	S	00002	0	0	0,04524	0,04524	-	00003	0	3.200	0,04524	0,04524	15,37	00004	0	2.452	0,04524	0,04524	20,06
	I		0	7.029	0,04524	0,04524	7,00		0	3.412	0,04524	0,04524	14,41		0	2.488	0,04524	0,04524	19,77
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	5.959	0,04524	0,04524	8,25		0	4.691	0,04524	0,04524	10,48		0	4.791	0,04524	0,04524	10,26
Р	S	00005	0	0	0,04524	0,04524	-	00006	0	0	0,04524	0,04524	-	00007	0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	7.946	0,04524	0,04524	6,19		0	7.362	0,04524	0,04524	6,68		0	11.861	0,04524	0,04524	4,15
S	S		0	482	0,04524	0,04524	NS		0	393	0,04524	0,04524	NS		0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	3.101	0,04524	0,04524	15,86		0	2.147	0,04524	0,04524	22,90		0	11.818	0,04524	0,04524	4,16
Р	S	00008	0	5.270	0,04524	0,04524	9,33												
	I		0	4.392	0,04524	0,04524	11,20												
S	S		0	3.410	0,04524	0,04524	14,42												
	I		0	4.961	0,04524	0,04524	9,91												

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza. As

 \mathbf{A}_{df} Armatura disponibile per la flessione

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE DELLE TENSIONI ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO

		_									Plate	e - verifich	ie delle te	nsioni (di esercizio
Nodo/	Dir			Compressio	essione calc ne calcestri		0					razione accia acciaio/FR			
Tp _{rnf}		Id_{Cmb}	σcc	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Fondazion	е			Platea 1											
	D	RAR	0,684	19,92	0	-11.232	29,11	SI	RAR	8,554	360,00	0	-11.232	42,09	SI
00007	P	QPR	0,128	14,94	0	-2.096	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
00007		RAR	0,679	19,92	0	-11.137	29,36	SI	RAR	8,481	360,00	0	-11.137	42,45	SI
	3	OPR	0.138	14,94	0	-2.269	NS	SI	-	-	- '	-	-	_	-

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. **Id**_{Cmb}

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo. σсс Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo. σcd,amm Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP. σat Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo. Otd.a

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). CS

[SI] = La verifica è soddisfatta ($\sigma_{cc} \le \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \le \sigma_{td,amm}$). [NO] = La verifica NON è soddisfatta ($\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$). Verificato Nota

Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Platee -	verifica all	o stato lin	nite di f	fessurazione		
Nodo	[N] [N-m] [N/mm²] [Cm²] [mm] [mm] [mm]														
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]				
Fondazione	1		Platea 1			A/	A= PCA								
NOTA: L'elem	TA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione(max σεμή)														
00007		FRQ	-	-4.837	0,29	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI		
	Р	QPR	-	-2.096	0,13	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI		
	c	FRQ	-	-4.930	0,30	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI		
	5	QPR	-	-2.269	0,14	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI		

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Id. 'aggressività ambiente: [PCA]=Ordinarie (Poco aggressivo)-[MDA]=Aggressive (Moderatamente aggressivo)-[MLA]=Molto aggressive. ΔΔ

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

NEd, MEd Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_{ct,f} ot la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo

valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure σt

Deformazione media nel calcestruzzo. Esm Area efficace del calcestruzzo teso.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

									Platee -	verifica al	lo stato lii	nite di	fessurazione		
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σt	8 _{sm}	Ae	$\Delta_{\rm sm}$	₩d	Wamm	CS	Verificato		
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]				
Δ_{sm}	Distanza	media tra le fe	ssure.												
\mathbf{W}_{d}	Valore di	calcolo di apei	tura mass	ima delle fe	ssure.										
W _{amm}	Valore ar	alore di calcolo di apertura massima delle fessure. alore ammissibile di apertura delle fessure.													
CS	Coefficier	nte di Sicurezza	a (=Wd/V	/amm), [NS]	= Non Sign	ificativo (C	S ≥ 100), [-]	l = Fessura	azioni nulle (\	$N_{\rm d} = 0$).					

6.9. SEZIONATORE - FONDAZIONE N°06;

6.9.1. CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE

Trattasi di una piastra di base in c.a. a contatto con il terreno avente dimensioni di 1,40x4,80x0,50m ed è provvista di dodici tirafondi disposti a maglia quadrata, per l'installazione dell'apparecchiatura.

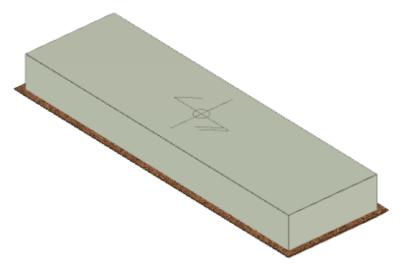
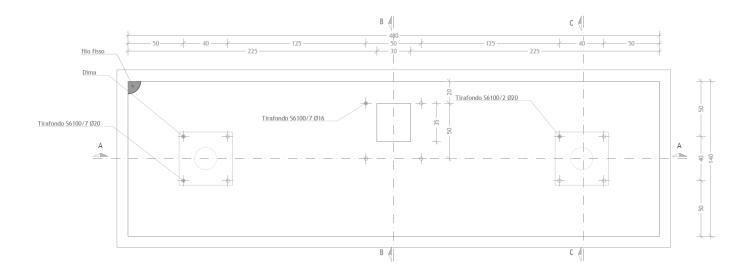


Fig. Vista assonometrica fondazione per sezionatore tripolare orizzontale



Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

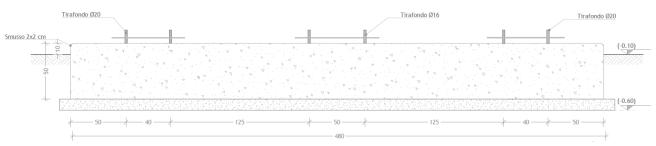


Fig. Pianta e sezione fondazione per sezionatore tripolare orizzontale

6.9.2. CARICHI

Si riporta di seguito il riepilogo dei carichi determinati nelle verifiche della sovrastruttura (scarichi in fondazione).

	PESI		TIRI	CONDUT	TORI		VENTO X			VENTO Y	,
Fx=		daN	Fx=	0	daN	Fx=	121	daN	Fx=		daN
Fy=		daN	Fy=		daN	Fy=		daN	Fy=	141	daN
Fz=	804	daN	Fz=		daN	Fz=		daN	Fz=	127	daN
Mx=		daNm	Mx=		daNm	Mx=		daN m	Mx=	249	daNm
My=		daNm	My=	0	daNm	My=	336	daN m	My=		daNm
Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm
M	ANUTENZIO	NE X	MAI	NUTENZIO	NE Y		C.C. 31,5	kA			
Fx=	100	daN	Fx=		daN	Fx=		daN			
Fy=		daN	Fy=	100	daN	Fy=	200	daN			
Fz=	100	daN	Fz=	100	daN	Fz=		daN			
Mx=		daNm	Mx=	272	daNm	Mx=	904	daNm			
Му=	272	daNm	My=		daNm	My=		daNm			
Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm			

I carichi permanenti strutturali e non strutturali derivanti dal peso proprio della fondazione e da quello del piazzale sono:

Carichi sugli eler	nenti
elemento	carico
Peso proprio platea	8.400 [daN]
Peso piazzale di riporto su platea	0 [daN/mq]

6.9.3. BATOLO

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

											Bat	oli (C	A) - V	erific	he pre	esso	flessi	one de	eviata	allo	SLU
1.4	N _{Ed} M _{Ed,X} M _{Ed,Y} CS M _{Rd,X} M _{Rd,Y} N _{Ed,max} N _R O									ъ.		1.	1		Lato	1			Lato	2	
Lv	INEd	IMEd,X	IMEd,Y	LS	IMRd,X	IMRd,Y	INEd,max	INR	α	Rf	ФVе	φvi	φw	L	n _{reg}	nf	ф	L	nreg	nf	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[mm]	[mm]	[mm]	[cm]			[mm]	[cm]			[mm]
Batolo 1																					
	11.650	28.331	-	5.19[V]	147.038	147.038	10.150	3.445.662	1,00	NO	12	-	12	60	1	2	12	60	1	2	12

LEGENDA:

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. Lν

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed,i} Massimo sforzo di compressione.

 N_{R} Sforzo Normale resistente.

Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza. α

Rf [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo. Sollecitazioni di progetto (N_{Ed} > 0: compressione).

N_{Ed},

 $M_{Ed,X}$ $M_{\text{Ed,Y}}$

Momento Resistente intorno ad X e Y.

M_{Rd,X}, $M_{Rd,Y}$

Pag. 93 di 112

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											Bat	oli (C	A) - V	erific	he pre	sso	flessio	ne de	eviata	allo	SLU
Lv	N	М	М	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed.max}	N _R	α	Rf	d v	φvi	۸	Lato 1				Lato	2		
LV	INEd	I⁴I _{Ed,X}	MEd,Y	CS	I*IRd,X	I*IRd,Y	I¶Ed,max	INR	u	IN _f	ФVе	ψνι	φw	L	n _{reg}	nf	ф	L	n _{reg}	nf	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[mm]	[mm]	[mm]	[cm]			[mm]	[cm]			[mm]

φν_{εγ} φν_{εγ} φν_{εγ} Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ_{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione bst cava.

L, **n**_{reg},
<u>VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO</u>

									Ba	atoli (CA)	- Veri	fiche a	a tagli	o per	pressofles	ssione dev	riata allo	o SLU
1	V .	v .	CS	V	Rcd	V _R	sd,s	,	V _{Rd,f}			١	Rd,j		v .	A	sw		ъ.
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	X	Y	X	Y	Х		Υ		X	Y	7	V _{Rd,s}	X	Y	SAsw	Kf
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]		[N]		[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm ² /cm]	[cm]	
Batolo 1																			
	6.525	3.210	NS	1275392	1275392	1439184	1439184	0		0		0	0)	-	0,75398	0,75398	6	NO

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3.V_{Ed,2} Taglio di progetto in direzione 2.

V_{Ed,2}
 CS
 Taglio di progetto in direzione 2.
 Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.

V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe. V_{Rd,f} Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.

V_{Rd,j} Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

V_{Rd,s} Resistenza a taglio per scorrimento.
Asw Area delle staffe per unità di lunghezza.
Sasw Passo massimo staffe da normativa.

 $\mathbf{R_f}$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

										Bat	oli (C	(A) - V	erific	he pre	esso	flessi	one de	eviata	allo	SLD
1.,	N.	M	M	CC	M	M	NI.	N.			1.			Late	1			Late	2	
LV	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	ΦVe	φvi	Φw	L	n _{reg}	n _f	ф	L	n _{reg}	n _f	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[mm]	[mm]	[mm]	[cm]			[mm]	[cm]			[mm]
Batolo 1																				
	11.650	28.331	-	6.08[S]	172.360	172.360	10.150	5.168.493	1,00	12	12	12	60	1	2	12	60	1	2	12

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \ge 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed,max} Massimo sforzo di compressione.
 N_R Sforzo Normale resistente.

 α Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza. N_{Ed} , Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).

 $M_{Ed,X}$, $M_{Ed,Y}$

 $\mathbf{M}_{\mathbf{Rd},\mathbf{X_f}}$ Momento Resistente intorno ad X e Y.

M_{Rd,Y}

φν_e, φν_i, Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φ_{Vi}] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione

st cava

L, n_{reg}, per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono

riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

								В	atoli (CA) - Verií	iche a	a taglio	per press	oflessione	e deviata a	llo SLD
•	.,	.,		V	Rcd	V _R	tsd,s		$V_{Rd,f}$		V_{Rd}	l,j		A	sw	
LV	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	X	Υ	Х	Υ	X	Y)		Υ	$V_{Rd,s}$	X	Υ	SAsw
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[1]]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm]
Batolo 1																
	6.525	3.210	NS	1913088	1913088	689611	689611	0	0	()	0	-	0,75398	0,75398	6

LEGENDA:

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3.V_{Ed,2} Taglio di progetto in direzione 2.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Batoli (CA)	- Verifiche a t	aglio per pres	soflessione d	leviata allo SLD

1	v .	V .	CC	1	V _{Rcd}	V	tsd,s	V	Rd,f	V	Rd,j	v .	A	sw	
LV	VEd,3	VEd,2	CS	X	Y	X	Y	X	Y	X	Y	V Rd,s	X	Υ	SAsw
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm]

Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo. V_{Rcd} Resistenza a taglio trazione delle staffe.

V_{Rsd.s} Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP. $V_{Rd,f}$

Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio. $V_{Rd,j}$

Resistenza a taglio per scorrimento. $V_{Rd,s}$ Area delle staffe per unità di lunghezza. Passo massimo staffe da normativa.

VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO

												Batoli -	verifiche	delle t	ensioni	di esercizio
Lv					ne calces alcestruz		20				Trazi		ne acciaio aio/FRP r			
Tp _{rnf}	Id _{Cmb}	σα	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	σtd,amm	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
Batolo 1	1															
	RAR	0,595	18,43	12.150	-18.887	2.950	30.97	SI	RAR	6,331	360,00	12.150	-18.887	2.950	56.85	SI
	QPR	0,027	13,82	10.150	-	-	NS	SI			,					

LEGENDA:

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo. σα

Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo. Ocd.amm

Sollecitazioni di progetto. N_{Ed}, M_{Ed,3},

MEd.2

Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP. **G**at

Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio. Otd.a

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd,amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td,amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). CS

Verificato $[Si] = \sigma_{cc} \leq \sigma_{cd,amm}; \ \sigma_{at} \leq \sigma_{td,amm}. \ [NO] = \sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}; \ \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}.$

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Batoli - v	verifica allo	stato limi	te di fe	ssurazione
Lv	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σct,f	σt	Esm	Ae	Δ_{sm}	₩d	Wamm	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Batolo 1													
				AA= PCA									
-	FRQ	6.100	-3.126	-	0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	6.100	-	-	-0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Lv

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato. Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo". Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. ΔΔ **Id**_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed,3}, Sollecitazioni di progetto.

M_{Ed,2} σ_{ct,f}

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore

di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018].

 σ_t Deformazione unitaria media delle barre di armatura. 8sm

Area efficace del calcestruzzo teso. Distanza media tra le fessure.

Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. Wamm Valore ammissibile di apertura delle fessure.

Coefficiente di Sicurezza (= W_d/W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle ($W_d = 0$).

Verificato $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amm}$

6.9.4. PLATEE

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

													P	latee - V	erific/	he pres	soflessio	ne retta a	llo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm ² /cm]	
Fon	dazion	e			Plate	a 1													

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Distan - Varificha proceeflacciona rotta alla SI D

													PI	atee - V	erific/	he pres	soflessio	ne retta a	llo SLU
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm ² /cm]	
P	S	00003	0	0	0,04524	0,04524	-	00004	0	2.091	0,04524	0,04524	49,03	00005	0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	5.643	0,04524	0,04524	18,17		0	3.931	0,04524	0,04524	26,08		0	7.012	0,04524	0,04524	14,62
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	4.797	0,04524	0,04524	21,37		0	4.288	0,04524	0,04524	23,91		0	3.092	0,04524	0,04524	33,15
Р	S	00006	0	2.551	0,04524	0,04524	40,18	00007	0	0	0,04524	0,04524	-	00008	0	962	0,04524	0,04524	NS
	I		0	2.749	0,04524	0,04524	37,29		0	7.530	0,04524	0,04524	13,61		0	3.365	0,04524	0,04524	30,46
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	121	0,04524	0,04524	NS		0	48	0,04524	0,04524	NS
	I		0	4.527	0,04524	0,04524	22,64		0	2.407	0,04524	0,04524	42,59		0	3.974	0,04524	0,04524	25,80
Р	S	00009	0	0	0,04524	0,04524	-												
	I		0	7.040	0,04524	0,04524	14,56												
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-												
	I		0	7.311	0,04524	0,04524	14,02												

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore. Pos

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza. As

A_{df} Armatura disponibile per la flessione

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

											Fiai	ee - veiii	iche pres	201162210	ne retta a	IIU SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ²]			[N]	[N·m]	[cm ²]	
Fondaz	ione			Pla	itea 1											
P	S	00003	0	0	0,04524	-	00004	0	0	0,04524	-	00005	0	0	0,04524	-
	I		0	4.376	0,04524	27,17		0	2.272	0,04524	52,32		0	2.272	0,04524	52,32
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	3.666	0,04524	32,43		0	1.966	0,04524	60,47		0	1.966	0,04524	60,47
P	S	00006	0	0	0,04524	-	00007	0	0	0,04524	-	80000	0	0	0,04524	-
	I		0	2.272	0,04524	52,32		0	2.272	0,04524	52,32		0	2.831	0,04524	41,99
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	1.966	0,04524	60,47		0	1.966	0,04524	60,47		0	3.201	0,04524	37,14
Р	S	00009	0	0	0,04524	-										
	I		0	2.831	0,04524	41,99										
S	S		0	0	0,04524	-										
	I		0	3.201	0,04524	37,14										

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Dir

Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore. Pos

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] ĊS

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Sollecitazioni di progetto. N_{Ed}, M_{Ed}

VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO

											Pla	tee - verifi	che delle t	ensioni	di esercizio
Nodo/ Tp _{rnf}	Dir		Co	Compre ompression		alcestruzz struzzo rii						azione acc acciaio/FR	iaio RP rinforzo		
I Prnf		Id _{Cmb}	σα	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Fondazior	ne 💮			Platea 1											
	D	RAR	0,084	18,43	0	-5.302	NS	SI	RAR	1,093	360,00	0	-5.302	NS	SI
00007	r	QPR	0,034	13,82	0	-2.115	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
00007	_	RAR	0,012	18,43	0	-785	NS	SI	RAR	0,162	360,00	0	-785	NS	SI
	5	QPR	0,029	13,82	0	-1.852	NS	SI	-	-	- '	-	-	-	-

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. **Id**_{Cmb}

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo. σα Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo. Oct amm Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP. σ_{at} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo. σtd.a

Sollecitazioni di progetto. N_{Ed} , M_{Ed}

CS Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

Pag. 96 di 112

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)

Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											Pla	atee - verifi	che delle t	ensioni	di esercizio			
Nodo/ Tp _{rnf}	Dir		Co	Compres		calcestruz estruzzo ri			Trazione acciaio Trazione acciaio/FRP rinforzo									
I p _{rnf}		Id _{Cmb}	σα	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato			
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]					

 $\textbf{Verificato} \quad [SI] = La \ \text{verifica} \ \text{è soddisfatta} \ (\sigma_{\text{cc}} \leq \sigma_{\text{cd,amm}}; \ \sigma_{\text{at}} \leq \sigma_{\text{td,amm}}). \ [NO] = La \ \text{verifica} \ \text{NON} \ \text{è soddisfatta} \ (\sigma_{\text{cc}} > \sigma_{\text{cd,amm}}; \ \sigma_{\text{at}} > \sigma_{\text{td,amm}}).$

Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo.

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Platee - v	erifica allo	stato limi	te di fe	ssurazione
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σt	E _{sm}	Ae	Δ_{sm}	\mathbf{W}_{d}	Wamm	CS	Verificato
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione	•		Platea 1			A/	= PCA						
NOTA: L'ele	DTA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione(max σ _{ct.f})												
00003	D.	FRQ	-	-3.977	0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	P	QPR	-	-3.877	0,06	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	c	FRQ	-	-3.381	0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
		QPR	-	-3.295	0,05	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo". Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. AA **Id**_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σ_t σct,f

la sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018]. σ_t

Deformazione unitaria media delle barre di armatura. ε_{sm} **A**e

Area efficace del calcestruzzo teso.

Distanza media tra le fessure.

Wd Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

War Valore ammissibile di apertura delle fessure.

Coefficiente di Sicurezza (= W_d/W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0). [SI] = $W_d \leq W_{amm}$; [NO] = $W_d > W_{amm}$ CS

Verificato

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.10. ISOLATORE - FONDAZIONE N°02

6.10.1. CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE

Trattasi di una piastra di base in c.a. a contatto con il terreno sulla quale viene impostato n.1 batolo per l'ancoraggio delle apparecchiature sovrastanti.

La piastra summenzionata ha dimensioni di 1,60x1,60x0,60m, mentre, il batolo ha dimensione 0,60x0,60x0,45m ed è provvisto di quattro tirafondi disposti a maglia quadrata, per l'installazione dell'apparecchiatura.

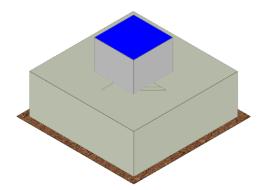
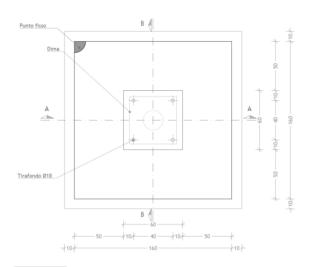


Fig. Vista assonometrica fondazione per sostegno tripolare



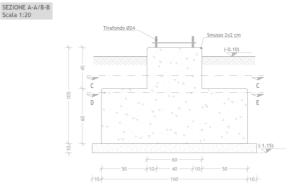


Fig. Pianta e sezione fondazione per sostegno tripolare

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

6.10.2. CARICHI

Si riporta di seguito il riepilogo dei carichi determinati nelle verifiche della sovrastruttura (scarichi in fondazione).

	PESI		TIR	I CONDUT	TORI		VENTO X			VENTO \	1
Fx=		daN	Fx=	0	daN	Fx=	392	daN	Fx=		daN
Fy=	28	daN	Fy=		daN	Fy=		daN	Fy=	545	daN
Fz=	435	daN	Fz=		daN	Fz=		daN	Fz=	1220	daN
Mx=	55	daNm	Mx=		daNm	Mx=		daNm	Mx=	1510	daNm
My=		daNm	Му=	0	daNm	My=	1653	daNm	My=		daNm
Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm	Mz=		daNm
	MANUTENZIO	ONE X	MA	NUTENZIO	ONE Y		C.C. 31,5	5 kA			
Fx=	65	daN	Fx=		daN	Fx=		daN			
Fy=	40	daN	Fy=	50	daN	Fy=	115	daN			
Fz=	252	daN	Fz=	120	daN	Fz=	140	daN			
Mx=		daNm	Mx=	254	daNm	Mx=	341	daNm			
My=	335	daNm	My=		daNm	My=	0	daNm			
Mz=	151	daNm	Mz=		daNm	Mz=	0	daNm			

I carichi permanenti strutturali e non strutturali derivanti dal peso proprio della fondazione e da quello del piazzale sono:

Carichi sugli eler	menti
elemento	carico
Peso proprio batolo	405 [daN]
Peso proprio platea	3.840 [daN]
Peso piazzale di riporto su platea	900 [daN/mq]

6.10.3. BATOLO

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

											Batoli	(CA)	- Ver	ifiche	pres	sofle	essioı	ne de	viata	allo	SLU
1		M	M		M		N.			_					Late	1			Late	2	
LV	INEd	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	R _f	ФVе	φvi	φw	L	n _{reg}	n _f	ф	L	n _{reg}	n _f	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[mm]	[mm]	[mm]	[cm]			[mm]	[cm]			[mm]
Batolo 1																					
	33.750	36.366	-	4.19[V]	152.571	152.571	11.550	3.445.662	1,00	NO	12	-	12	60	1	2	12	60	1	2	12

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed,max} Massimo sforzo di compressione.

N_R Sforzo Normale resistente.

Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

 $\mathbf{R_f}$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).

N_{Ed}, M_{Ed,X},

α

 $\mathbf{M}_{\mathbf{Ed},\mathbf{Y}}$ $\mathbf{M}_{\mathbf{Rd},\mathbf{X_y}}$ Momento Resistente intorno ad X e Y.

M_{Rd,Y} ¢ve, ¢vi,

n_f, φ

Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φvi] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione

þst cava **L, n**_{reg}, Per

Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFI ESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE LILTIMO

VET III TOTTE	/ I/IGER		1200	JOI LLO	JIOIVE D	<u> </u>	/ ILLO O	17110	<u> </u>	CLINI						
								В	atoli (C/	1) - Verif	iche a tagl	lio per pr	essoflessi	one devi	ata allo	SLU
	V .	V .	CE	Vı	Rcd	V _R	sd,s		V _{Rd,f}		$V_{Rd,j}$		As			р.
Lv	V _{Ed,3}	V _{Ed,2}	CS	X	Y	X	Y	Х	Y	Х	Y	V _{Rd,s}	Х	Y	SASW	Kf
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	[cm]	
Batolo 1																
	11.250	6.855	NS	1275676	1275676	1439184	1439184	0	0	0	0	-	0,75398	0,75398	6	NO

LEGENDA

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

								Bat	toli (CA)	- Verificl	he a tagl	io per pr	essofless	ione devi	ata allo	SLU
1.,,	. v	. v	CC	V	Rcd	V _R	sd,s	V	Rd,f	V	Rd,j	V .	A	sw		В.
LV	V Ed,3	V Ed,2	CS	X	Υ	X	Y	X	Y	X	Y	V Rd,s	X	Y	SAsw	Kf
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	[cm]	

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3.

V_{Ed,2} Taglio di progetto in direzione 2.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare). Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.

 $oldsymbol{V_{Rcd}}$ Resistenza a taglio compressione del calce $oldsymbol{V_{Rsd,s}}$ Resistenza a taglio trazione delle staffe. $oldsymbol{V_{Rd,f}}$ Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.

V_{Rd,j} Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

V_{Rd,s} Resistenza a taglio per scorrimento.
Asw Area delle staffe per unità di lunghezza.
Sasw Passo massimo staffe da normativa.

 $\mathbf{R_f}$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

VERIFICHE A PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

											Batol	i (CA)) - Ve i	rifiche	e pres	ssof	lessio	ne de	viata	allo	SLD
			M												Late	o 1			Late	2	
	Lv	N _{Ed}	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	ΦVe	φvi	φw	L	n _{reg}	nf	ф	L	n _{reg}	n _f	ф
		[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]		[mm]	[mm]	[mm]	[cm]			[mm]	[cm]			[mm]
Ba	tolo 1																				
		33.750	36.366	-	4.89[S]	177.981	177.981	11.550	5.168.493	1,00	12	12	12	60	1	2	12	60	1	2	12

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed,max} Massimo sforzo di compressione.
 N_R Sforzo Normale resistente.

Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

 N_{Ed} , Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).

 $M_{Ed,X}$, $M_{Ed,Y}$

 $M_{Rd,X_{f}}$ Momento Resistente intorno ad X e Y.

M_{Rd,Y}

φνε, φνί, Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φνί] = Significativo e valorizzato solo in caso di sezione

t cava.

L, n_{reg}, Per sezione del pilastro rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2 della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti l'armatura sono

riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

								Batol	li (CA) - \	/erifiche	a taglio p	er press	oflessione	deviata	allo SLI
1.,,	V _{Ed,3} V _{Ed,2} CS			V	Rcd	V _R	sd,s	V _R	ld,f	V	Rd,j	v .	A	sw	
Lv	V Ed,3	V Ed,2	CS	X	Y	X	Υ	Х	Υ	X	Y	$V_{Rd,s}$	X	Υ	SASW
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm²/cm]	[cm]
Batolo 1															
	11.250	6.855	61,30	1913514	1913514	689611	689611	0	0	0	0	-	0,75398	0,75398	6

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale.

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3.

 $V_{Ed,2}$ Taglio di progetto in direzione 2.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.

V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe.

V_{Rd,f} Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.

V_{Rd,j} Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

V_{Rd,s} Resistenza a taglio per scorrimento.
Asw Area delle staffe per unità di lunghezza.
S_{Asw} Passo massimo staffe da normativa.

VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

												Batoli	- verificl	ne delle t	ensioni (di esercizio
Lv					one calce calcestru	estruzzo zzo rinfo	rzo				Tra	Trazio	ne accia iaio/FRF			
Tp _{rnf}	Id _{Cmb}	σα	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
Batolo 1																
	RAR	0,799	18,43	28.870	-24.424	3.642	23.05	SI	RAR	8,327	360,00	16.670	-6.872	21.936	43.23	SI
	QPR	0,030	13,82	11.550	-	-	NS	SI		Ĺ	·					

LEGENDA:

Lv Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato.

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Id_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

σα Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo. σcd,amn

N_{Ed}, M_{Ed,3}, Sollecitazioni di progetto.

M_{Ed,2} σ_{at}

Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio. σtd,a

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd,amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td,amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

Verificato [Si] = $\sigma_{cc} \le \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \le \sigma_{td,amm}$. [NO] = $\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$.

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Batoli - v	erifica allo	stato limi	te di fe	essurazione
Lv	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σct,f	σt	Esm	Ae	$\Delta_{\rm sm}$	Wd	Wamm	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Batolo 1													
				AA= PCA									
-	FRQ	7.500	-	3.306	0,07	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	7,500	-	_	-0,02	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Livello o piano di appartenenza dell'elemento strutturale. L'eventuale lettera tra parentesi distingue i diversi tratti del pilastro al livello considerato. Lν

Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo". AA Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. **Id**_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed,3}, Sollecitazioni di progetto.

M_{Ed.2} σct,f

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore

di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure [relazione (4.1.13) del § 4.1.2.2.4 del DM 2018]. σt

Deformazione unitaria media delle barre di armatura. ε_{sm} **A**e

Area efficace del calcestruzzo teso. Distanza media tra le fessure. Δ_{sm}

Wa Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. Wamm Valore ammissibile di apertura delle fessure

 $\label{eq:coefficiented} \mbox{Coefficiente di Sicurezza (=W_d/W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle ($W_d = 0$).}$ CS

Verificato $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amn}$

6.10.4. PLATEE

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

														Plate	- Ve	rifiche	pressofle	ssione re	tta allo SLU
Dir	Pos	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm²/cm]	[cm²/cm]	
Fond	dazio	ne			Plate	ea 1													
Р	S	00003	0	364	0,04524	0,04524	NS	00004	0	0	0,04524	0,04524	-	00005	0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	4.040	0,04524	0,04524	25,37		0	6.783	0,04524	0,04524	15,11		0	8.649	0,04524	0,04524	11,85
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-		0	733	0,04524	0,04524	NS
	I		0	8.172	0,04524	0,04524	12,54		0	7.432	0,04524	0,04524	13,79		0	4.006	0,04524	0,04524	25,59
Р	S	00006	0	0	0,04524	0,04524	-	00007	0	0	0,04524	0,04524	-						
	I		0	8.092	0,04524	0,04524	12,67		0	11.862	0,04524	0,04524	8,64						
S	S	1	0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-						
	I		0	7.248	0,04524	0.04524	14,14		0	11.784	0.04524	0.04524	8,70						

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

Pos

Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore. Area delle armature esecutive per unità di lunghezza. A_s

Armatura disponibile per la flessione Adf

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS \geq 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare). CS

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

	Platee - Verifiche pressoflessione retta allo SLU																		
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	A_{df}	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
N _{Ed} ,	Ed. Sollecitazioni di progetto.																		

 M_{Ed}

VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE DI DANNO

											Plat	tee - Veri	fiche pre	ssoflessi	one retta	allo SLD
Dir	Pos	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	CS
			[N]	[N·m]	[cm²/cm]			[N]	[N·m]	[cm ²]			[N]	[N·m]	[cm ²]	
Fondaz	zione			Pla	tea 1											
P	S	00003	0	0	0,04524	-	00004	0	0	0,04524	-	00005	0	0	0,04524	-
	I		0	3.184	0,04524	37,34		0	3.187	0,04524	37,30		0	3.188	0,04524	37,29
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-
	I		0	3.173	0,04524	37,47		0	3.179	0,04524	37,40		0	3.184	0,04524	37,34
Р	S	00006	0	0	0,04524	-	00007	0	0	0,04524	-					
	I		0	3.187	0,04524	37,30		0	5.361	0,04524	22,18					
S	S		0	0	0,04524	-		0	0	0,04524	-					
	I		0	3.180	0,04524	37,38		0	5.278	0,04524	22,52					

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Dir

Pos Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza.

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \ge 100$; [VNR] = Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E]

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

NEd, MEd Sollecitazioni di progetto.

VERIFICHE DELLE TENSIONI DI ESERCIZIO

		_									Plate	e - verifich	ie delle tei	ısioni (di esercizio
Nodo/ Tp _{rnf}	Dir		Co	Compres mpression	ssione calo ne calcestr		rzo		Trazione acciaio Trazione acciaio/FRP rinforzo						
i Prnf		Id _{Cmb}	σcc	Ocd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Fondazione				Platea 1											
	D	RAR	0,136	18,43	0	-8.590	NS	SI	RAR	1,771	360,00	0	-8.590	NS	SI
00007	Г	QPR	0,081	13,82	0	-5.121	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-
00007	RAR	0,135	18,43	0	-8.534	NS	SI	RAR	1,759	360,00	0	-8.534	NS	SI	
	3	QPR	0,081	13,82	0	-5.087	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica. Rinf.

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Dir

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. **Id**_{Cmb}

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo. σ_{cd,amm} Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP. σ_{at} Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo. σ_{td,ar}

Ned, Med Sollecitazioni di progetto.

Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

Verificato [SI] = La verifica è soddisfatta ($\sigma_{cc} \le \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \le \sigma_{td,amm}$). [NO] = La verifica NON è soddisfatta ($\sigma_{cc} < \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$). Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo. Nota

VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Platee - v	erifica allo	stato limi	te di fe	ssurazione
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σct,f	σt	Esm	Ae	Δ_{sm}	W_d	W _{amm}	CS	Verificato
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Fondazione	1		Platea 1			A/	A= PCA						
NOTA: L'ele	NOTA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione(max σ _{ct.f})												
00007	В	FRQ	-	-5.610	0,09	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	Р	QPR	-	-5.121	0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI
	C	FRQ	-	-5.572	0,09	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
	5	QPR	-	-5.087	0,08	2,45	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

Dir

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Identificativo dell'aggressività dell'ambiente: [PCA] = "Ordinario"; [MDA] = "Aggressivo"; [MLA] = "Molto aggressivo". Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. ΔΔ

Id_{Cmb}

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σι la sezione è soggetta a fessurazione.

N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il minimo valore di compressione.

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

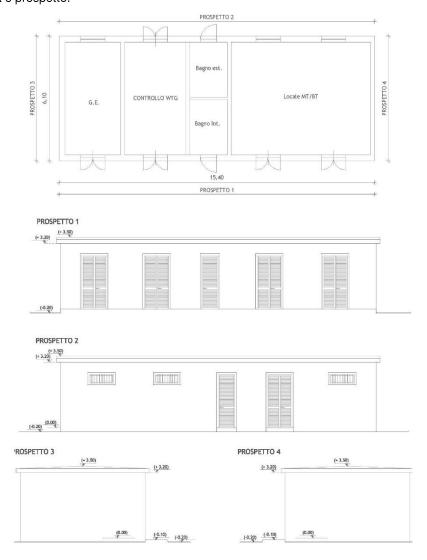
									Platee -	verifica all	o stato lim	ite di fe	essurazione
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σt	€sm	Ae	Δ_{sm}	Wd	Wamm	CS	Verificato
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
σt	Tensione m	nassima di trazi	one nel calo	cestruzzo re	ativa allo sta	ato limite di	formazione	delle fessure	e [relazione (4.1.13) del	§ 4.1.2.2.4 c	lel DM 2	2018].
Esm	Deformazio	ne unitaria me	dia delle ba	rre di armat	ura.								
A e	Area efficad	ce del calcestru	izzo teso.										
Δ_{sm}	Distanza m	edia tra le fess	ure.										
W_d	Valore di ca	alcolo di apertu	ra massima	delle fessu	e.								
W_{amm}	Valore amn	nissibile di aper	tura delle f	essure.									
CS	Coefficiente	e di Sicurezza (=W _d / W _{amm}	$_{1}$). [NS] = 1	Non Significa	ativo (CS ≥ 1	100). [-] =	Fessurazioni	nulle ($W_d =$	0).			
Verificato	$[SI] = W_d \le$	Wamm; [NO]	$= W_d > W_{am}$	ım	-	•			•	•			

6.11. EDIFICIO QUADRI

6.11.1. DESCRIZIONE

L'edificio quadri sarà del tipo prefabbricato in cemento armato vibrato o messe in opera con pannelli prefabbricati, comprensive di vasca di fondazione prefabbricata in c.a.v., 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.

Si riporta di seguito pianta e prospetto:



Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

Si rimanda per ulteriori approfondimenti al documento "214701_D_D_0222 Stazione elettrica di utenza - disegni architettonici edificio quadri".

6.11.2. ANALISI DEI CARICHI

Un'accurata valutazione dei carichi è un requisito imprescindibile di una corretta progettazione, in particolare per le costruzioni realizzate in zona sismica. Essa, infatti, è fondamentale ai fini della determinazione delle forze sismiche, in quanto incide sulla valutazione delle masse e dei periodi propri della struttura dai quali dipendono i valori delle accelerazioni (ordinate degli spettri di progetto).

La valutazione dei carichi e dei sovraccarichi è stata effettuata in accordo con le disposizioni del D.M. Infrastrutture Trasporti 17/01/2018 (G.U. 20/02/2018 n. 42 - Suppl. Ord. n. 8) "Aggiornamento delle Norme tecniche per le Costruzioni".

6.11.3. CONDIZIONI DI CARICO ELEMENTARE

Le condizioni di carico utilizzate per il calcolo risultano le seguenti:

						Ti	pologie di carico
Nid	Descrizione	F+E	+/- F	CDC	Ψο	Ψ1	Ψ2
0001	Carico Permanente	SI	NO NO	Permanente	1,00	1,00	1,00
0002 0003	Permanenti NON Strutturali Magazzini	SI SI	NO NO	Permanente Lunga	1,00 1,00	1,00 0,90	1,00 0,80
0004 0005	Coperture Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.	SI SI	NO NO	Media Breve	0,00 0,50	0,00 0,20	0,00 0,00
0006 0007	Sisma X Sisma Y	-		- -		-	-
0008 0009	Sisma Z Sisma Ecc.X	-		- -		-	-
0010	Sisma Ecc.Y	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Nid Numero identificativo della Tipologia di Carico.

F+E Indica se la tipologia di carico considerata è AGENTE con il sisma.

+/- F Indica se la tipologia di carico è ALTERNATA (cioè considerata due volte con segno opposto) o meno.

CDC Indica la classe di durata del carico.

NOTA: dato significativo solo per elementi in materiale legnoso.

ψ₀ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLU e SLE (carichi rari).

ψ₁ Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti).

. V2 Coefficiente riduttivo dei carichi allo SLE (carichi frequenti e quasi permanenti).

6.11.4. COMBINAZIONI DELLE AZIONI

6.11.4.1. STATI LIMITE ULTIMI

Le combinazioni delle azioni assunte per le verifiche agli stati limite ultimi (SLV) delle fondazioni, in accordo a quanto previsto dall'attuale normativa, sono elencate nei paragrafi che seguono.

6.11.4.1.1. COMBINAZIONE FONDAMENTALE

Vengono riportate, di seguito, le combinazioni fondamentali con i vari coefficienti

$$\gamma_{G1} \cdot G_1 + \gamma_{G2} \cdot G_2 + \gamma_P \cdot P + \gamma_{Q1} \cdot Q_{K1} + \gamma_{Q2} \cdot \Psi_{02} \cdot Q_{k2} + \gamma_{Q3} \cdot \Psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

con:

 γ_{G1} = coefficiente parziale per i carichi permanenti;

G₁ = carichi permanenti;

 γ_{G2} = coefficiente parziale per i carichi permanenti non strutturali;

G₂ = carichi permanenti non strutturali;

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

 γ_P = coefficiente parziale per pretensione e precompressione;

P = pretensione e precompressione;

 γ_{Q1} = coefficiente parziale per l'azione variabile dominante;

Q_{K1} = azione variabile dominante;

γ_{Qj} = coefficienti parziali per le azioni variabili;

 Ψ_{0j} = coefficienti di combinazione;

Q_{Kj} = azioni variabili.

sono state costruite considerando le azioni elementari, i coefficienti di combinazione relativi alle relative azioni variabili ed i coefficienti parziali delle azioni contemplati per i diversi carichi, rispettivamente per gli:

- stati limite ultimi di resistenza della struttura (STR);
- stati limite ultimi di resistenza del terreno (GEO).

Il peso della fondazione, del terreno sovrastante e della sovra-struttura sono stati considerati carichi permanenti.

6.11.4.1.2. COMBINAZIONI DI AZIONI IN ASSENZA DI SISMA – SLU

Le combinazioni delle azioni in assenza di sisma allo SLU utilizzate per il calcolo risultano le seguenti:

			SLU: Non S	ismica - Strutturale se	enza azioni geotecniche
	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
Id Comb	Carico Permanente	Permanenti NON	Magazzini	Coperture	Carico da Neve <=
		Strutturali			1000 m s.l.m.
01	1,00	0,00	0,00	0,00	0,00
02	1,00	0,00	0,00	0,00	0,75
03	1,00	0,00	1,50	0,00	0,00
04	1,00	0,00	1,50	0,00	0,75
05	1,00	1,50	0,00	0,00	0,00
06	1,00	1,50	0,00	0,00	0,75
07	1,00	1,50	1,50	0,00	0,00
08	1,00	1,50	1,50	0,00	0,75
09	1,00	0,00	0,00	1,50	0,00
10	1,00	0,00	0,00	1,50	0,75
11	1,00	0,00	1,50	1,50	0,00
12	1,00	0,00	1,50	1,50	0,75
13	1,00	1,50	0,00	1,50	0,00
14	1,00	1,50	0,00	1,50	0,75
15	1,00	1,50	1,50	1,50	0,00
16	1,00	1,50	1,50	1,50	0,75
17	1,00	0,00	0,00	0,00	1,50
18	1,00	0,00	1,50	0,00	1,50
19	1,00	1,50	0,00	0,00	1,50
20	1,00	1,50	1,50	0,00	1,50
21	1,30	0,00	0,00	0,00	0,00
22	1,30	0,00	0,00	0,00	0,75
23	1,30	0,00	1,50	0,00	0,00
24	1,30	0,00	1,50	0,00	0,75
25	1,30	1,50	0,00	0,00	0,00
26	1,30	1,50	0,00	0,00	0,75
27	1,30	1,50	1,50	0,00	0,00
28	1,30	1,50	1,50	0,00	0,75
29	1,30	0,00	0,00	1,50	0,00
30	1,30	0,00	0,00	1,50	0,75
31	1,30	0,00	1,50	1,50	0,00
32	1,30	0,00	1,50	1,50	0,75
33	1,30	1,50	0,00	1,50	0,00
34	1,30	1,50	0,00	1,50	0,75

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

			SLU: Non S	ismica - Strutturale s	enza azioni geotecniche
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Magazzini	CC 04 Coperture	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
35	1,30	1,50	1,50	1,50	0,00
36	1,30	1,50	1,50	1,50	0,75
37	1,30	0,00	0,00	0,00	1,50
38	1,30	0,00	1,50	0,00	1,50
39	1,30	1,50	0,00	0,00	1,50
40	1,30	1,50	1,50	0,00	1,50

LEGENDA:

Id_{Comb}

Numero identificativo della Combinazione di Carico.

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

CC 02= Permanenti NON Strutturali

CC 03= Magazzini

CC 04= Coperture

CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

6.11.4.1.3. COMBINAZIONI DI AZIONI IN PRESENZA DI SISMA – SLU

Le combinazioni delle azioni in presenza di sisma allo SLU utilizzate per il calcolo risultano le seguenti:

			SLU: Si	ismica - Strutturale se	enza azioni geotecniche
	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
Id _{Comb}	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Magazzini	Coperture	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,80	0,00	0,00

LEGENDA:

 $\boldsymbol{Id}_{\mathsf{Comb}}$

Numero identificativo della Combinazione di Carico.

Identificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

CC 02= Permanenti NON Strutturali

CC 03= Magazzini CC 04= Coperture

CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

6.11.4.2. STATI LIMITE DI ESERCIZIO

Le combinazioni delle azioni assunte per le verifiche agli stati limite di esercizio della fondazione, in accordo a quanto previsto dall'attuale normativa D.M. 2018 al §2.5.3, sono quelle relative alle combinazioni di carico menzionate in precedenza.

Combinazione caratteristica (rara), generalmente impiegata per gli stati limite di esercizio(SLE) irreversibili

$$G_1 + G_2 + P + Q_{k1} + \psi_{02} \cdot Q_{k2} + \psi_{03} \cdot Q_{k3} + \dots$$

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

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{11} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

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

$$G_1 + G_2 + P + \psi_{21} \cdot Q_{k1} + \psi_{22} \cdot Q_{k2} + \psi_{23} \cdot Q_{k3} + \dots$$

dove:

G_{kj} valore caratteristico della j-esima azione permanente;

P_{kh} valore caratteristico della h-esima deformazione impressa;

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

- Qkl valore caratteristico dell'azione variabile di base di ogni combinazione;
- Qki valore caratteristico della i-esima azione variabile;
- ψ_{0i} coefficiente atto a definire i valori delle azioni ammissibili di durata breve ma ancora significativi nei riguardi della possibile concomitanza con altre azioni variabili;
- ψ1i coefficiente atto a definire i valori delle azioni ammissibili ai frattili di ordine 0,95 delle distribuzioni dei valori istantanei;
- ψ_{2i} coefficiente atto a definire i valori quasi permanenti delle azioni ammissibili ai valori medi delle distribuzioni dei valori istantanei.

6.11.4.2.1. COMBINAZIONI DI AZIONI QUASI PERMANENTE – SLE

Le combinazioni delle azioni quasi permanenti allo SLE utilizzate per il calcolo risultano le seguenti:

				SERVIZIO(SLE): Quasi permanente
	CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
Id _{Comb}	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Magazzini	Coperture	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,80	0,00	0,00
LEGENDA:					
Id _{Comb}		dentificativo della Combinazion			
CC		tivo della tipologia di carico nel	ia relativa tabella.		
		arico Permanente			
		ermanenti NON Strutturali			
	CC 03= M	lagazzini			
	CC 04= C	operture			
	CC 05= C	arico da Neve <= 1000 m s.l.n	n.		

6.11.4.2.2. COMBINAZIONI DI AZIONI FREQUENTE – SLE

Le combinazioni delle azioni frequenti allo SLE utilizzate per il calcolo risultano le seguenti:

				SEI	RVIZIO(SLE): Frequente
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Magazzini	CC 04 Coperture	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	0,80	0,00	0,00
02 03	1,00 1,00	1,00 1,00	0,90 0,80	0,00 0,00	0,00 0,20

LEGENDA:

IdcombNumero identificativo della Combinazione di Carico.CCIdentificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

CC 02= Permanenti NON Strutturali

CC 03= Magazzini

CC 04= Coperture

CC 05= Carico da Neve \leftarrow 1000 m s.l.m.

6.11.4.2.3. COMBINAZIONI DI AZIONI RARA – SLE

Le combinazioni delle azioni rara allo SLE utilizzate per il calcolo risultano le seguenti:

				SERVIZIO(SLI	E): Caratteristica(RARA)
Id _{Comb}	CC 01 Carico Permanente	CC 02 Permanenti NON Strutturali	CC 03 Magazzini	CC 04 Coperture	CC 05 Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
01	1,00	1,00	1,00	0,00	0,50
02 03	1,00 1,00	1,00 1,00	1,00 1,00	1,00 0,00	0,50 1,00

LEGENDA:

IdcombNumero identificativo della Combinazione di Carico.CCIdentificativo della tipologia di carico nella relativa tabella.

CC 01= Carico Permanente

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

					SERVIZIO(SLI	E): Caratteristica(RARA)
		CC 01	CC 02	CC 03	CC 04	CC 05
]	[d _{Comb}	Carico Permanente	Permanenti NON Strutturali	Magazzini	Coperture	Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.
		CC 02	Dames and HON Charles and P			

CC 02= Permanenti NON Strutturali

CC 03= Magazzini

CC 04= Coperture

CC 05= Carico da Neve <= 1000 m s.l.m.

6.11.5. VERIFICA FONDAZIONE

Le verifiche preliminare risultano soddisfatte.

7. DIMENSIONAMENTO OPERE DI RETE PER LA CONNESSIONE

7.1. FONDAZIONE APPARECCHIATURE ELETTRICHE

Nel presente elaborato verranno analizzate le fondazioni relative al reparto 150 Kv all'interno della Stazione Terna di seguito riportati:

TERMINALE ARIA-CAVO;

7.2. CALCOLO DI VERIFICA DELLA FONDAZIONE TERMINALE CAVO AT

7.2.1. CARATTERISTICHE DELLA FONDAZIONE

Trattasi di una piastra di base in c.a. a contatto con il terreno sulla quale viene impostato n.1 batolo per l'ancoraggio delle apparecchiature. La piastra summenzionata ha dimensioni di 1,60x1,60x0,30m, mentre, il batolo ha dimensione 0,70x0,70x0,50m ed è provvisto di quattro tirafondi disposti a maglia quadrata, per l'installazione dell'apparecchiatura.

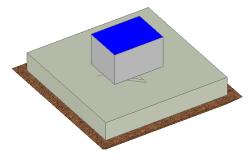


Fig. Vista assonometrica fondazione per terminale cavo AT

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

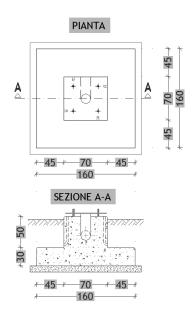


Fig. Pianta e sezione fondazione per terminale cavo AT

7.2.2. CARICHI

Si riporta di seguito il riepilogo dei carichi agenti, determinati nelle verifiche della sovrastruttura (scarichi in fondazione). Sostegno sostegno terminale cavo lato utente 150 kV:

Carichi sulla fondazione	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ	$M = (MX^2 + MY^2)^{1/2}$
riferiti al piede della colonna	(N)	(N)	(N)	(Nmm)	(Nmm)	(Nmm)	(Nmm)
Node 3500: 10: SLU_1x [Combination 1]	1907	1500	-8521	-3841899	4943852	0	6261139
Node 3500: 11: SLU_1y [Combination 2]	0	2422	-8521	-6499809	0	0	6499809
Node 3500: 12: SLU_2x [Combination 3]	1907	1500	-9724	-3841899	4943852	0	6261139
Node 3500: 13: SLU_2y [Combination 4]	0	2422	-9724	-6499809	0	0	6499809
Node 3500: 14: SLU_3x [Combination 5]	3179	1500	-8521	-3841899	8239754	0	9091410
Node 3500: 15: SLU_3y [Combination 6]	0	3037	-8521	-8271749	0	0	8271749
Node 3500: 16: SLU_4x [Combination 7]	3179	1500	-9724	-3841899	8239754	0	9091410
Node 3500: 17: SLU_4y [Combination 8]	0	3037	-9724	-8271749	0	0	8271749
Node 3500: 24: Sismica_1 [Combination 15]	-2330	89	-6863	-4344438	-7083370	-290738	8309529
Node 3500: 25: Sismica_2 [Combination 16]	-699	-1475	-6954	-9237948	-2125045	-87223	9479214
Node 3500: 26: Sismica_3 [Combination 17]	-699	-8	-8313	-4541528	-2125022	-87223	5014100
Node 3500: 27: Sismica_4 [Combination 18]	-2330	89	-7665	-4344438	-7083370	-290738	8309529
Node 3500: 28: Sismica_5 [Combination 19]	-699	-1475	-7756	-9237948	-2125045	-87223	9479214
Node 3500: 29: Sismica_6 [Combination 20]	-699	-8	-9115	-4541528	-2125022	-87223	5014100
Node 3500: 30: EccezionalePTS [Combination 21]	0	974	-6201	-2947779	0	0	2947779
Node 3500: 31: EccezionalePTC [Combination 22]	0	964	-6602	-3143259	0	0	3143259
Node 3500: 32: EccezionaleCC [Combination 23]	3100	800	-875	-2162691	13987200	0	14153409

I carichi permanenti strutturali e non strutturali derivanti dal peso proprio della fondazione e da quello del piazzale sono:

Piazza del Grano 3, Bolzano, P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

	Carichi sugli elementi
elemento	carico
	[daN]
Peso proprio batolo	613 [daN]
Peso proprio platea	1.920 [daN]
Peso piazzale di riporto su platea	900 [daN/mq]

7.2.3. BATOLO

BATOLO- VERIFICHE PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

											Bato	li (CA)) - Vei	rifiche	pres	sofle	essio	ne de	eviata	allo	SLU
	NI .	м.	м.	CC	м.	м.	NI .	N.	_	ъ.					Lato	1			Late	2	
	NEd	M _{Ed,X}	M _{Ed,Y}	CS	M _{Rd,X}	M _{Rd,Y}	N _{Ed,max}	N _R	α	Rf	ФVе	φvi	φw	L	n _{reg}	nf	ф	L	n _{reg}	nf	ф
	[N]	[N·m]	[N·m]		[N·m]	[N·m]	[N]	[N]			[mm]	[mm]	[mm]	[cm]				[cm]			
Bato	lo: Batolo	1																			
	15.849	-	-9.790	18.36[V]	179.767	179.767	0	7.905.892	1,00	NO	12	-	10	70	1	2	12	70	1	2	12

LEGENDA:

CS Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS ≥ 100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] =

statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

N_{Ed,max} Massimo sforzo di compressione. N_R Sforzo Normale resistente.

α Esponente per la valutazione del coefficiente di sicurezza.

 $\mathbf{R}_{\mathbf{f}}$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

 $N_{Ed,}$ $M_{Ed,X}$, $M_{Ed,Y}$ Sollecitazioni di progetto ($N_{Ed} > 0$: compressione).

 $\mathbf{M}_{\mathbf{Rd},\mathbf{X}}$, $\mathbf{M}_{\mathbf{Rd},\mathbf{Y}}$ Momento Resistente intorno ad X e Y.

φν_ε, φν_ι, φst Diametri, rispettivamente, delle barre di acciaio nei vertici esterni e nei vertici interni e delle staffe; [φνi] = Significativo e valorizzato solo in caso

di sezione cava.

L, n_{reg}, n_f, φ Per sezione del batolo rettangolare e armata simmetricamente, lunghezza, numero di registri, numero di barre e relativo diametro per il lato 1 e 2

della sezione. Se la sezione considerata non è rettangolare e/o simmetricamente armata, tali colonne sono vuote e le informazioni riguardanti

l'armatura sono riportate per ciascun lato in apposita casella di testo.

BATOLO- VERIFICHE A TAGLIO PER PRESSOFLESSIONE DEVIATA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

								Batoli (C	:A) - Verifi	iche a tag	jlio per p	ressofle	ssione de	viata all	o SLU
														D.	
	▼ Ed,3	¥ Ed,2	CS	X	Y	X	Υ	X	Y	X	Υ	¥ Rd,s	Asw	SASW	R _f
	[N]	[N]		[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[N]	[cm ² /cm]	[cm]	
Batolo: Batolo 1															
	3.179	3.037	NS	1357797	1357797	637709	637709	0	0	0	0	-	0,1309	12	NO

LEGENDA:

V_{Ed,3} Taglio di progetto in direzione 3.

V_{Ed,2} Taglio di progetto in direzione 2.

CS Coefficiente sicurezza ([NS]= Non Significativo se CS ≥ 100; Info condizione: [V]=statica; [E]=eccezionale; [S]=sismica; [N]=sismica non lineare)

V_{Rcd} Resistenza a taglio compressione del calcestruzzo.

V_{Rsd,s} Resistenza a taglio trazione delle staffe.

V_{fd} Resistenza a taglio dovuta al rinforzo FRP.

V_i Contributo acciaio al Taglio ultimo dovuto all'incamiciatura in acciaio.

V_{Rd,s} Resistenza a taglio per scorrimento. A_{sw} Area delle staffe per unità di lunghezza. S_{Asw} Passo massimo staffe da normativa.

 $\mathbf{R_f}$ [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

BATOLO- VERIFICHE DELLE TENSIONI ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO

												Batoli	- verificl	ne delle	tensioni	i di esercizio
				•	ne calce								ne accia			
Tp _{rnf}			Compre	ssione (calcestru	zzo rinfo	orzo				Traz	ione acc	iaio/FRF	rinforz	0	
	Id _{Cmb}	σcc	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ_{at}	σtd,amm	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
Batolo: Ba	atolo 1															
	RAR	0,309	19,92	7.000	15.537	2.563	64.37	SI	RAR	3,774	360,00	7.000	15.537	2.563	95.39	SI
	OPR	0.012	14.94	6.125	-	-	NS	SI								

LEGENDA:

Rinf. Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica.

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

 σ_{cc} Tensione massima di compressione nel calcestruzzo.

 $\sigma_{\text{cd,amm}}$ Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo.

N_{Ed}, M_{Ed,3}, M_{Ed,2} Sollecitazioni di progetto.

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

												Batoli	- verific	he delle	tension	i di esercizio
			Con	npressi	ione calce	estruzzo)					Trazi	one accia	nio		
Tp _{rnf}			Compre	ssione	calcestru	zzo rinf	orzo				Trazi	one ac	ciaio/FRF	rinforz	0	
	Id _{Cmb}	σcc	σ _{cd,amm}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σ_{at}	O td,amm	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	CS	Verificato
		[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]	[N·m]		
		Tanaian		d: 4:		الملم منحنم	la Tuai ia /F	:	חח							

Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP.

Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio. σtd,

CS Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd,amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td,amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

Verificato [Si] = $\sigma_{cc} \le \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} \le \sigma_{td,amm}$. [NO] = $\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm}$; $\sigma_{at} > \sigma_{td,amm}$.

BATOLO- VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

									Batoli -	verifica all	o stato lim	iite di f	essurazione
	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed,3}	M _{Ed,2}	σct,f	σt	Esm	Ae	Δ_{sm}	Wd	Wamm	CS	Verificato
		[N]	[N·m]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm ²]	[mm]	[mm]	[mm]		
Batolo: Batolo	1												
				AA= PCA									
-	FRQ	263	4.196	649	0,08	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI
-	QPR	6.125	-	-	-0,01	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI

LEGENDA:

AA Aggressività 'ambiente: [PCA]=Ordinarie (Poco aggressivo)-[MDA]=Aggressive(Moderatamente aggressivo)-[MLA]=Molto aggressive

Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. **Id**_{Cmb}

Ned, Med,3, Med,2 Sollecitazioni di progetto.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore σct.f

di σ_t la sezione è soggetta a fessurazione. N.B. I valori negativi indicano una sezione interamente compressa. In tal caso le sollecitazioni forniscono il

minimo valore di compressione.

Tensione massima di trazione nel cls relativa allo stato limite di formazione delle fessure [(4.1.37) del § 4.1.2.2.4.1 del DM 2008].

Deformazione media nel calcestruzzo. Area efficace del calcestruzzo teso. Ae Distanza media tra le fessure. \mathbf{W}_{d}

Valore di calcolo di apertura massima delle fessure. Valore ammissibile di apertura delle fessure.

Coefficiente di Sicurezza (= W_d/W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100). [-] = Fessurazioni nulle ($W_d = 0$). CS

Verificato $[SI] = W_d \le W_{amm}$; $[NO] = W_d > W_{amm}$

7.2.4. PLATEE

PLATEA- VERIFICHE PRESSOFLESSIONE RETTA ALLO STATO LIMITE ULTIMO

															Plate	ee - Veri	fiche presso	flessione re	tta allo SLU
Dir	Pos	Nodo	NEd	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS	Nodo	N _{Ed}	M _{Ed}	As	Adf	CS
			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]			[N]	[N·m]	[cm ² /cm]	[cm ² /cm]	
Fond	lazione	е			Platea	a 1													
P	S	00002	0	0	0,04524	0,04524	-	00003	0	0	0,04524	0,04524	-	00004	0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	5.708	0,04524	0,04524	8,62		86	2.832	0,04524	0,04524	17,36		0	3.652	0,04524	0,04524	13,47
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-
	I		0	4.874	0,04524	0,04524	10,09		0	3.196	0,04524	0,04524	15,39		65	3.045	0,04524	0,04524	16,15
Р	S	00005	0	0	0,04524	0,04524	-	00006	0	0	0,04524	0,04524	-	00007	0	2.528	0,04524	0,04524	19,45
	I		0	4.302	0,04524	0,04524	11,43		-85	3.968	0,04524	0,04524	12,40		0	5.693	0,04524	0,04524	8,64
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-		0	0	0,04524	0,04524	-		0	1.726	0,04524	0,04524	28,49
	I		-65	2.515	0,04524	0,04524	19,56		0	2.847	0,04524	0,04524	17,27		0	6.104	0,04524	0,04524	8,06
Р	S	00008	0	0	0,04524	0,04524	-												
	I		0	7.415	0,04524	0,04524	6,63												
S	S		0	0	0,04524	0,04524	-]			
	I		0	7.173	0,04524	0,04524	6,86												

LEGENDA:

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Dir

Posizione [S] = superiore - [I] = inferiore.

Area delle armature esecutive per unità di lunghezza. Pos

As

 A_{df} Armatura disponibile per la flessione

Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se $CS \ge 100$; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] CS

= eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

Sollecitazioni di progetto. NEd, MEd

PLATEA- VERIFICHE DELLE TENSIONI ALLO STATO LIMITE DI ESERCIZIO

											Plate	e - verifich	e delle te	nsioni d	di esercizio
Nodo/	Dir				essione calc one calcestr		20					razione accia acciaio/FR			
Tp _{rnf}		Id _{Cmb}	σα	Ocd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
Fondazione				Platea 1											
	D	RAR	0,414	19,92	0	-6.790	48,15	SI	RAR	5,171	360,00	0	-6.790	69,62	SI
80000	P	QPR	0,127	14,94	0	-2.082	NS	SI	-	-	- '	-	-	-	-
	S	RAR	0,396	19,92	0	-6.492	50,36	SI	RAR	4,944	360,00	0	-6.492	72,81	SI

Piazza del Grano 3. Bolzano. P.IVA e Cod. Fisc. 02993950217

RELAZIONE SULLE STRUTTURE

Impianto per la produzione di energia elettrica da fonte eolica denominato "NURRADEI", avente potenza nominale pari a 50,4 MW, da realizzarsi nei Comuni di Samatzai (SU) e Guasila (SU) e relative opere connesse ed infrastrutture indispensabili nei Comuni di Segariu (SU), Pimentel (SU), Furtei (SU), Sanluri (SU) e Serrenti (SU)



Codifica Elaborato: 214701_D_R_0295 Rev. 00

											Plate	e - verificl	he delle te	nsioni (di esercizio
				Compre	essione calce	estruzzo					Т	razione acc	iaio		
	Nodo/ Tp _{rnf} Dir Compressione calcestruzzo rinforzo										Trazione	e acciaio/FR	RP rinforzo		
I Prnf		Id_{Cmb}	σcc	σcd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato	Id _{Cmb}	σat	Otd,amm	N _{Ed}	M _{Ed}	CS	Verificato
			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]				[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N]	[N·m]		
		QPR	0,138	14,94	0	-2.271	NS	SI	-	-	-	-	-	-	-

LEGENDA:

Indica la presenza del rinforzo sulla sezione di verifica. Rinf.

Dir

Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2). Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara. Id_{Cmb}

Tensione massima di compressione nel calcestruzzo della Trave/Rinforzo. σα σcd,amm Tensione ammissibile per la verifica a compressione del calcestruzzo σ_{at} Tensione massima di trazione nell'acciaio della Trave/Rinforzo o nel FRP. Tensione ammissibile per la verifica a trazione dell'acciaio/rinforzo. σtd,a

N_{Ed}, M_{Ed} Sollecitazioni di progetto.

CS Coefficiente di Sicurezza (= $\sigma_{cd, amm}/\sigma_{cc}$; $\sigma_{td, amm}/\sigma_{at}$). [NS] = Non Significativo (CS \geq 100).

Verificato $[SI] = La \ verifica \ \grave{e} \ soddisfatta \ (\sigma_{cc} \leq \sigma_{cd,amm} \ ; \ \sigma_{at} \leq \sigma_{td,amm}). \ [NO] = La \ verifica \ NON \ \grave{e} \ soddisfatta \ (\sigma_{cc} > \sigma_{cd,amm} \ ; \ \sigma_{at} > \sigma_{td,amm}).$ Nella tabella, per ogni elemento, viene riportato il nodo della shell che ha il coefficiente di sicurezza (CS) più piccolo. Nota

PLATEA- VERIFICA ALLO STATO LIMITE DI FESSURAZIONE

	OTA: L'elemento NON è fessurato. Di seguito si riporta il nodo strutturale per la quale si riscontra la massima tensione di trazione(max $\sigma_{ct,f}$) 00008 P FRQ - -3.495 0,21 2,58 0 E+00 0 0,000 0,400 - SI QPR - -2.082 0,13 2,58 0 E+00 0 0 0,000 0,300 - SI													
Nodo	Dir	Id _{Cmb}	N _{Ed}	M _{Ed}	σ _{ct,f}	σt	E _{sm}	Ae	Δ_{sm}	₩d	Wamm	CS	Verificato	
			[N]	[N·m]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[cm²]	[mm]	[mm]	[mm]			
Fondazione			Platea 1			AA	= PCA							
NOTA: L'eleme	ento NON è fe	ssurato. Di se	guito si ripo	rta il nodo s	trutturale p	er la quale si	i riscontra la	massima te	nsione di traz	ione(max σ _c	t,f)			
00008	ь	FRQ	-	-3.495	0,21	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	r	QPR	-	-2.082	0,13	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	
		FRQ	-	-3.537	0,22	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,400	-	SI	
	5	QPR	-	-2.271	0,14	2,58	0 E+00	0	0	0,000	0,300	-	SI	

LEGENDA:

Dir Direzione [P] = principale (asse locale 1) - [S] = secondaria (asse locale 2).

AA Aggressività 'ambiente: [PCA] = Ordinarie (Poco aggressivo) - [MDA] = Aggressive (Moderatamente aggressivo) - [MLA] = Molto aggressive.

 \boldsymbol{Id}_{Cmb} Identificativo della Combinazione di Azione: [QPR] = Quasi Permanente - [FRQ] = Frequente - [RAR] = Rara.

N_{Ed}, M_{Ed}

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo per la fessurazione, calcolata nell'ipotesi di calcestruzzo resistente a trazione. Se tale valore è maggiore di σct,f

 σ_t la sezione è soggetta a fessurazione.

Tensione massima di trazione nel calcestruzzo relativa allo stato limite di formazione delle fessure. σt

Deformazione media nel calcestruzzo. 8sm Ae Area efficace del calcestruzzo teso. Distanza media tra le fessure. Δ_{sm}

Wd Valore di calcolo di apertura massima delle fessure.

Valore ammissibile di apertura delle fessure. Wamn

CS Coefficiente di Sicurezza (=W_d / W_{amm}). [NS] = Non Significativo (CS ≥ 100). [-] = Fessurazioni nulle (W_d = 0).

Verificato [SI] = $W_d \le W_{amm}$; [NO] = $W_d > W_{amm}$