INTEGRALE RICOSTRUZIONE PARCO EOLICO "Foiano di Valfortore"

ADEGUAMENTO TECNICO IMPIANTO EOLICO MEDIANTE INTERVENTO DI REPOWERING DELLE TORRI ESISTENTI E RIDUZIONE NUMERICA DEGLI AEROGENERATORI







SOMMARIO

1.	PREMESSA	.Pag. (<u>)2</u>
2.	MODELLIZZAZIONE SISMICA DEL LOTTO INVESTIGATO	Pag.	<u>04</u>
3.	CONCLUSIONI	Pag. 1	19

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA



1. PREMESSA

Il sottoscritto:

Geologo Vincenzo CORTESE, nato a Mugnano di Napoli (NA) il 28/12/1983 (C.F.
 CRTVCN83T28F799C) e residente in Bojano (CB) alla Via Gino Di Biase n° 32, iscritto

all'Albo Professionale dell'Ordine dei Geologi della Regione Molise al nº 155 - sez. A

"Geologi Specialisti",

con STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA avente sede in BOJANO (CB) alla Via Barcellona nº

20, ha eseguito uno studio di carattere geologico - tecnico nel tenimento del Comune di FOIANO

DI VAL FORTORE (BN) a corredo del Progetto denominato "PROGETTO DI INTEGRALE

RICOSTRUZIONE DI N. 1 IMPIANTO EOLICO COMPOSTO DA 10

AEROGENERATORI DA 6,6 MW PER UNA POTENZA COMPLESSIVA DI 66,6 MW

NEL COMUNE DI FOIANO DI VALFORTORE E RELATIVE OPERE DI CONNESSIONE

ALLA LOCALITÀ "MONTE BARBATO - PIANO DEL CASINO" su incarico di GVC S.r.l.

E' stato effettuato un primo sopralluogo per constatare lo stato di fatto della zona di studio.

In seguito, sono stati compiuti ulteriori sopralluoghi, sia sull'area interessata dall'intervento che

nelle aree adiacenti, allo scopo di ottenere una visione globale del territorio in cui si trova la zona

interessata.

Il lavoro, nel rispetto delle N.T.C. 2018, ha avuto lo scopo di:

• definire le condizioni morfologiche, idrogeologiche e tettoniche dell'area;

• valutare l'assetto litostratigrafico dell'area;

• definire la categoria sismica del sottosuolo secondo le Norme del D.M. 17 Gennaio 2018.

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

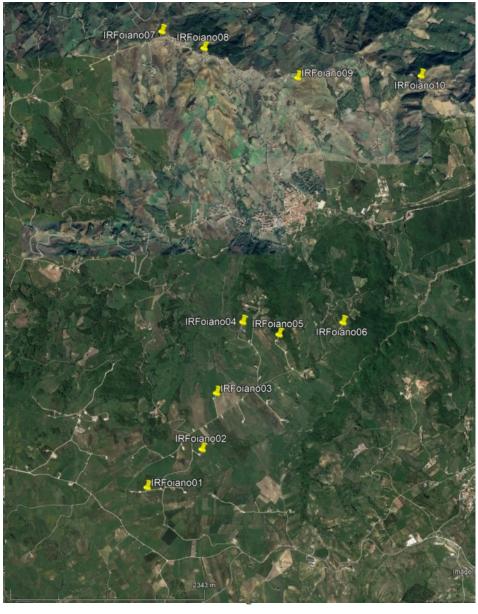
GEOLOGO VINCENZO CORTESE
INDIRIZZO: VIA BARCELLONA N° 20 - 86021 BOJANO (CB)
TELEFONO: 0874/783120 FAX: 0874/773186 MOBILE: 328,6429991



Il lavoro stesso è altresì stato compilato in due fasi distinte e successive:

- nella *prima fase* è stata effettuata una <u>analisi geomorfologica</u>, idrogeologica, geologica e tettonica della zona in cui ricade l'area oggetto di studio;
- nella <u>seconda fase</u> è stato realizzato un <u>rilevamento geologico di superficie</u> esteso anche ad aree limitrofe a quella d'interesse ed è stata interpretata una <u>campagna di indagini</u> geotecniche e geofisiche <u>in situ</u>.

Di seguito si espongono le risultanze di che trattasi e le considerazioni emerse dallo studio effettuato riguardante la modellazione sismica dell'area oggetto di studi.



PAGINA 3 di 22



2. MODELLAZIONE SISMICA DEL LOTTO INVESTIGATO

Definire i modelli di comportamento dei materiali superficiali (che possono costituire possibili piani

di posa di sistemi fondali), in chiave sismica, significa trattare di una problematica di notevole

interesse nell'ambito di ricerche di carattere geologico-tecnico e geofisico applicate all'Ingegneria.

Determinare il comportamento di un litotipo, vale a dire la risposta a sollecitazioni costanti o

variabili nel tempo, significa definire la o le relazioni sforzo-deformazioni sue caratteristiche,

tramite i Moduli Elastici.

In particolare, in un contesto di prevenzione da rischio sismico, di notevole importanza è la

valutazione della "Risposta sismica locale", che consiste nel definire come i terreni più superficiali

d'interesse ingegneristico, rispondono alle sollecitazioni prodotte da un evento sismico,

modificandone le caratteristiche spettrali, nel senso di amplificazioni e/o attenuazioni in termini di

ampiezze delle onde. Da tali modifiche, è noto, dipendono i maggiori danni alle strutture durante

una scossa di terremoto, poiché la vulnerabilità di un edificio è funzione altre che della durata e

dell'intensità della sollecitazione, principalmente dall'ampiezza delle onde di taglio.

L'assetto litostratigrafico locale del sito investigato, rappresenta, da questo punto di vista, una zona

sismica di tipo 2 "Zona con pericolosità sismica media dove possono verificarsi forti terremoti.",

caratterizzata da $0.15 \le ag \le 0.25$ g, secondo i criteri della mappa di **pericolosità sismica** definiti

nell'Ordinanza del PCM n. 3519/2006, che ha suddiviso l'intero territorio nazionale in quattro zone

sismiche sulla base del valore dell'accelerazione orizzontale massima (ag) su suolo rigido o

pianeggiante, che ha una probabilità del 10% di essere superata in 75 anni (ag rappresenta l'indice di

accelerazione con probabilità di superamento pari al 10% in 75 anni).

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

GEOLOGO VINCENZO CORTESE
INDIRIZZO: VIA BARCELLONA N° 20 - 86021 BOJANO (CB)
TELEFONO: 0874/783120 FAX: 0874/773186 MOBILE: 328,6429991

E-MAIL: vincenzocortese@live.it



RIFERIMENTI VALIDI PER L'AREA ALLO STUDIO

Il sito in esame, sulla base della Riclassificazione Sismica del Territorio Italiano secondo l'Ordinanza nº 3274 del 20 Marzo 2003 emanata dal Presidente del Consiglio dei Ministri, successivamente ripresa dal D.M. 2018 "Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni", è compreso in ZONA SISMICA 2.

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA



VALUTAZIONE DEL POTENZIALE DI LIQUEFAZIONE

Il fenomeno della liquefazione dinamica assume una particolare pericolosità in presenza di materiali

granulari poso addensati saturi; il meccanismo di tale fenomeno dipende sia dalle caratteristiche

relative al sisma (magnitudo, durata, distanza dall'epicentro, accelerazione massima al sito) che da

quelle del terreno (distribuzione granulometrica, uniformità, saturazione, densità relativa, pressioni

efficaci di confinamento, stato tensionale in situ iniziale, etc.). La previsione della pericolosità di

liquefazione si basa, oltre che sui parametri del sisma atteso, sulla stima di un "potenziale di

liquefazione" del terreno, il quale dipende da una serie di parametri geotecnici. Come riportato nel

par.7.11.3.4.2 del DM 14-01-2008 e modificata nelle N.T.C. 2018 la verifica alla liquefazione può

essere omessa quando si manifesti almeno una delle seguenti circostanze:

1) Accelerazioni massime attese al piano campagna in assenza di manufatti (condizioni di

campo libero) minori di 0,1g;

2) Profondità media stagionale della falda superiore a 15 m dal piano campagna, per piano

campagna sub-orizzontale e strutture con fondazioni superficiali;

3) Depositi costituiti da sabbie pulite con resistenza penetrometrica normalizzata (N1)60>30

oppure qclN> 180 dove (Nl)60 è il valore della resistenza determinata in prove

penetrometriche dinamiche (Standard Penetration Test) normalizzata ad una tensione

efficace verticale di 100kPa e qclN è il valore della resistenza determinata in prove

penetrometriche statiche (Cone Penetration Test) normalizzata ad una tensione efficace

verticale di 100 kPa;

4) Distribuzione granulometrica esterna alle zone indicate nella Figura nel caso di terreni con

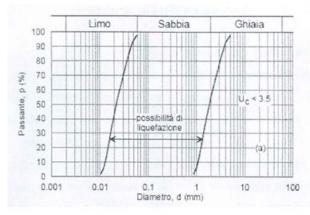
coefficiente di uniformità Uc< 3,5 ed in Figura nel caso di terreni con coefficiente di

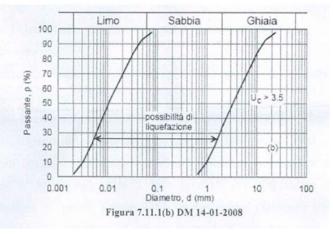
uniformità Uc > 3,5.

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

GEOLOGO VINCENZO CORTESE
INDIRIZZO: VIA BARCELLONA N° 20 - 86021 BOJANO (CB)
TELEFONO: 0874/783120 FAX: 0874/773186 MOBILE: 328,6429991

E-MAIL: vincenzocortese@live.it





Nel caso specifico, dato l'assortimento granulometrico dei litotipi affioranti, la verifica a liquefazione può essere omessa.

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

Riguardo alla <u>classificazione sismica dei suoli di fondazione</u> *in situ* prevista dalla Normativa in vigore (D.M. 17 Gennaio 2018, <u>Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni</u>), vengono identificate n° <u>5 classi</u> (denominate rispettivamente A, B, C, D e E) ad ognuna delle quali è associato uno spettro di risposta elastico.

Lo schema indicativo di riferimento per la determinazione della classe del sito è il seguente:

CAT.	CARATTERISTICHE DELLA SUPERFICIE TOPOGRAFICA
	Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi caratterizzati da valore
A	di velocità delle onde di taglio superiori a 800 m/s, eventualmente
A	comprendenti in superficie terreni di caratteristiche meccaniche più
	scadenti con spessore massimo pari a 3 m
	Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o
<u>B</u>	terreni a grana fina molto consistenti, 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
	Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a
	grana fina mediamente consistenti con profondità del substrato
С	superiori a 30 m, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà
	meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente
	compresi tra 180 m/s e 360 m/s
	Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a
	grana fina scarsamente consistenti, con profondità del substrato
D	superiori a 30 m, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà
	meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente
	compresi tra 100 m/s e 180 m/s
	Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a
_	quelle definite per le categorie C o D, con profondità del substrato non
E	superiore a 30 m

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA



Per V_{Seq} s'intende la media pesata delle velocità delle onde S negli strati fino a 30 metri di profondità dal piano di posa della fondazione.

Per il suolo di fondazione della zona di studio la Vs_{eq} mostra i seguenti valori:

- Vs Equivalente M1 pari a 447 m/s per l'intervallo di sottosuolo calcolato dal p.c. a -32,00 mt = suolo categoria B;
- Vs Equivalente M2 pari a 423 m/s per l'intervallo di sottosuolo calcolato dal p.c. a -32,00 mt = suolo categoria B.

Calcolato, quindi, con la prospezione geofisica MASW il valore di Vs_{eq} valido è stato possibile classificare il terreno del sito di indagine, che rientra nella categoria di tipo B: tale sottosuolo è definito come "Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi fra 360 m/s e 800 m/s".

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA



STIMA DELLA PERICOLOSITA' SISMICA

Il D.M. 17 gennaio 2018 (Norme Tecniche per le Costruzioni in Zone Sismiche) decreta

che 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. Essa costituisce l'elemento di conoscenza primario per la determinazione

delle azioni sismiche.

La pericolosità sismica è definita in termini di accelerazione orizzontale massima attesa

ag in condizioni di campo libero su sito di riferimento rigido con superficie topografica

orizzontale (dì categoria A), nonché di ordinate dello spettro di risposta elastico in

accelerazione ad essa corrispondente Se (T), con riferimento a prefissate probabilità di

eccedenza PVR, nel periodo di riferimento VR.

In alternativa è ammesso l'uso di accelerogrammi, purché correttamente commisurati alla

pericolosità sismica del sito.

Ai fini della presente normativa le forme spettrali sono definite, per ciascuna delle

probabilità di superamento nel periodo di riferimento PVR, a partire dai valori dei seguenti

parametri su sito di riferimento rigido orizzontale:

• ag = accelerazione orizzontale massima al sito;

• Fo = valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione

orizzontale.

Tc*= periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione

orizzontale.

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

GEOLOGO VINCENZO CORTESE INDIRIZZO: VIA BARCELLONA N° 20 - 86021 BOJANO (CB)

TELEFONO: 0874/783120 FAX: 0874/773186 MOBILE: 328.6429991 E-MAIL: vincenzocortese@live.it STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

Nella presente relazione, per il sito considerato, sono forniti valori di **ag**, **Fo** e **Tc*** necessari per la determinazione delle azioni sismiche.

Il "range" dei valori calcolati mette in evidenza che, il sottosuolo del sito in oggetto,

risulta caratterizzato da un valore della Vseq tra 423 e 447 m/s riconducibile alla Categoria

di Suolo di tipo B.

Come anzi detto, il livello di sismicità di una specifica area viene caratterizzato attraverso

lo spettro di risposta elastico.

Una volta individuate le coordinate del sito in oggetto sono state inserite nel programma

che, riferendosi ad una griglia di parametri spettrali di riferimento che copre tutto il

territorio nazionale con passo di circa 15 Km per nodo, ha ricavato i valori di Ag, Fo e Tc*

riferiti al punto indicativo del sito in oggetto, in condizioni di campo libero su sito di

riferimento rigido con superficie topografica orizzontale (di categoria A), ossia in assenza

di effetti locali.

Questi parametri degli spettri di risposta come detto in precedenza sono relativi ad un sito

privo di effetti al suolo, ossia senza effetti locali stratigrafici e topografici.

Per quanto riguarda l'amplificazione stratigrafica la norma individua due fattori di

incremento Ss e Cc in funzione della categoria di sottosuolo di fondazione calcolata nel

sito di realizzazione, mentre per quanto riguarda l'amplificazione topografica la norma

individua quattro classi di variabilità assegnando a ciascuna un valore del coefficiente

stratigrafico Ts. Nelle tabelle successive vengono riportati i range di variabilità dei

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

GEOLOGO VINCENZO CORTESE INDIRIZZO: VIA BARCELLONA N° 20 - 86021 BOJANO (CB)

TELEFONO: 0874/783120 FAX: 0874/773186 MOBILE: 328.6429991

coefficienti di amplificazione:

Categoria topografica	Ubicazione dell'opera o dell'intervento	S_{T}	
→ T1		1,0	
Т2	In corrispondenza della sommità del pendio	1,2	
Т3	In corrispondenza della cresta del rilievo	1,2	
Т4	In corrispondenza della cresta del rilievo	1,4	

Tabella 1: Valori del Coefficiente di Amplificazione Topografica ST per le diverse categorie topografiche.

Categoria sottosuolo	S _S	Cc
A	1,00	1.00
→ B	$1.00 \le 1.40 - 0.40 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1.20$	1.10·(T _C *)-0.20
С	$1,00 \le 1,70 - 0,60 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1,50$	$1.05 \cdot (T_C^*)^{-0.33}$
D	$0.90 \le 2.40 - 1.50 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1.80 \cdot$	1.25·(T _C *)-0.50
E	$1.00 \le 2.00 - 1.10 \cdot F_o \cdot \frac{a_g}{g} \le 1.60$	1,15·(T _C *)-0,40

Tabella 2: Espressioni di calcolo dei coefficienti di Amplificazione Stratigrafica Ss e Cc per le diverse categorie di suolo.

Categoria	Caratteristiche della superficie topografica					
→ T1	Superficie pianeggiante, pendii e rilievi con inclinazione media i $\leq 15^{\circ}$					
T2	Pendii con inclinazione media i ≥ 15°					
Т3	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media $15^{\circ} \le i \le 30^{\circ}$					
Т4	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media ≥ 30°					

Tabella 3: Categorie di amplificazione topografica.

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA



Dalle analisi geologiche, geomorfologiche, geognostiche e geotecniche effettuate, si evince che, per il sito in oggetto, può essere ragionevolmente assegnata una categoria di amplificazione topografica di tipo T1 ossia assimilabile a superficie pianeggiante, pendii e rilievi con inclinazione media $i \leq 15^{\circ}$.

Il passo successivo consiste nella valutazione dell'accelerazione massima attesa al sito (amax), che viene riportata di seguito nella seguente espressione:

amax = ag * Ss * St

L'accelerazione massima attesa amax è fornita in m/s^2 (dal valore nominale di ag(g)), accelerazione massima attesa al sito, si passa ad $ag(m/s^2)$ moltiplicando per 9.81.

Infine, si passa alla determinazione del Coefficiente Sismico orizzontale (Kh) e Coefficiente Sismico verticale (Kv), seguendo le seguenti relazioni:

- Coefficiente sismico orizzontale Kh = βS * amax/g (per fondazioni)
- Coefficiente sismico verticale Kv = 0.5 Kh (per fondazioni)

In definitiva l'analisi degli spettri di risposta è completata in funzione dell'incremento relativo alla Classe d'uso della struttura in oggetto e alla Vita Nominale dell'opera, ulteriormente incrementata con i Coefficienti Stratigrafici e Topografici di cui sopra e verificata agli Stati Limiti così come previsto da norma.

Nella *tabella* seguente sono riportati i valori dell'accelerazione del suolo orizzontale di picco a_g espressi in percentuale di g, riferiti ad ogni zona omogenea di riferimento, tali valori sono riferiti

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

alle accelerazioni attese in seguito ad un evento sismico in siti su roccia o suolo molto rigido (bedrock) con $V_s > 800$ m/s.

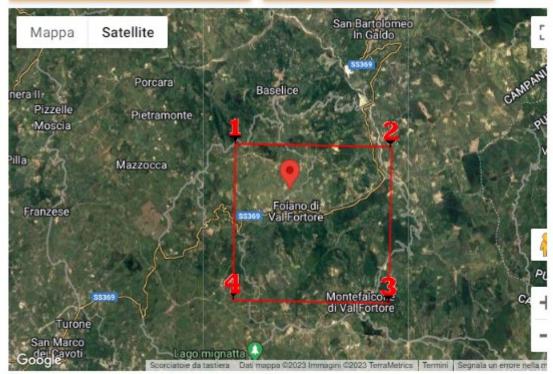
Zona sismica (livello di pericolosità)	Accelerazione orizzontale massima con prob. di superamento pari al 10% in 50 anni (ag/g)				
1 (alto)	> 0,25				
2 (medio)	0.15 - 0.25				
3 (basso)	0.05 - 0.15				
4 (minimo)	< 0,05				

L'area in esame ricade per intero della zona sismica 2.

Si riportano di seguito, infine, i **Parametri Sismici fondamentali** validi per il sito in esame ed il **Report inerente gli spettri di risposta elastici in accelerazione** delle componenti orizzontali e verticali, calcolati con software dedicati.







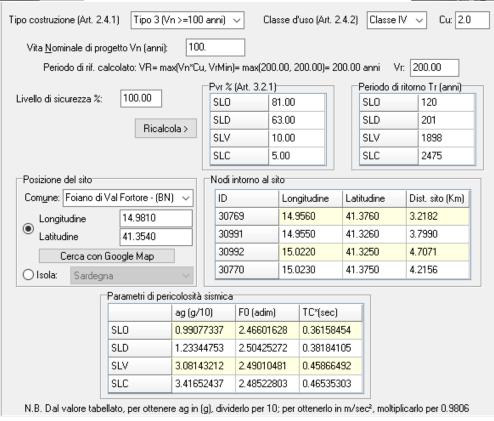
Visualizza vertici della maglia di appartenenza

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA



STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA





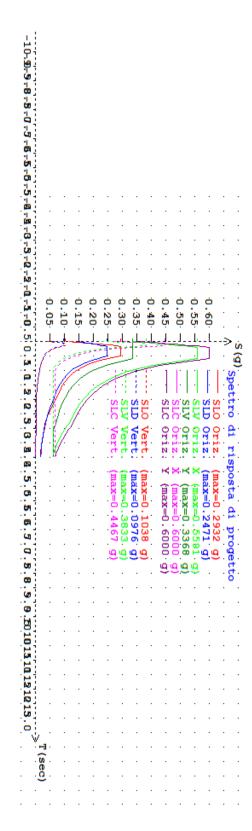
ategoria di sotto	suolo (Art.	3.2.2) B	~	Ca	tegoria top	ografica (/	Art. 3.2.2)	T1 ~
apporto h/H alt	ezza pend	io: 1	.00	Co	eff. amplif.	topografic	a St:	1.00
oeff. smorzamer	nto (%)	ξ: 5	.00 =;	> η= 1.0	000			
	Parame	etri <u>s</u> pettri d	rizzontali	e Fv				
		S	ТВ	TC	TD	Fv	Сс	Ss
	SLO	1.200	0.162	0.487	1.996	1.048	1.348	1.200
	SLD	1.200	0.170	0.509	2.093	1.187	1.334	1.200
	SLV	1.093	0.197	0.590	2.833	1.866	1.286	1.093
	SLC	1.060	0.199	0.597	2.967	1.961	1.282	1.060
	Parame	etri <u>s</u> pettri v	erticali .					
Ss		ТВ	тв тс					
	1.000	0.050	0.150	1.000				
Tipo comportamento Non dissipativo o Dissipativo		O All	Classe di d <u>u</u> ttilità ○ Alta (CD'A') ⑥ Media (CD'B')					
Fattori di comportamento q (par. 7.3 NTC)							golarità edificio	
	SLO	SLD	SLV	SLC			□ Ir	n pianta
Direz. X1	1.000	1.500	1.500	1.500	Calcola	g per SLV] Ir	n altezza
Direz. Y1 1.000 1.500 2.500 1		1.500	Calcola q per SLV					
Direz. Z	1.000	1.500	1.500	1.500				

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA



STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

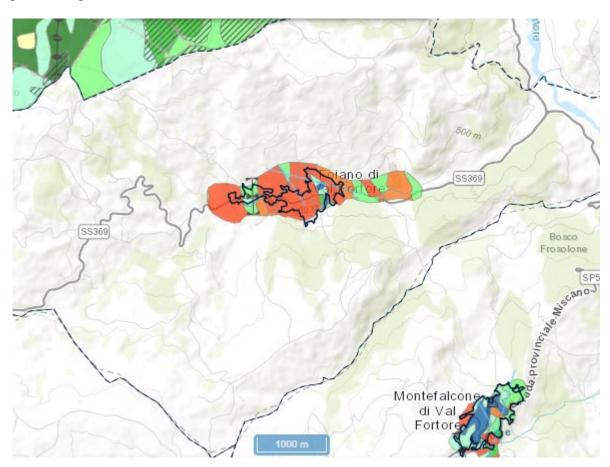




STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

Per la zona in esame è presente della cartografia MOPS esclusivamente per la zona dell'abitato di Foiano di Val Fortore, per le aree interessate da codesto studio, le Mops non sono presenti.

Si riporta di seguito uno stralcio della MOPS:



STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

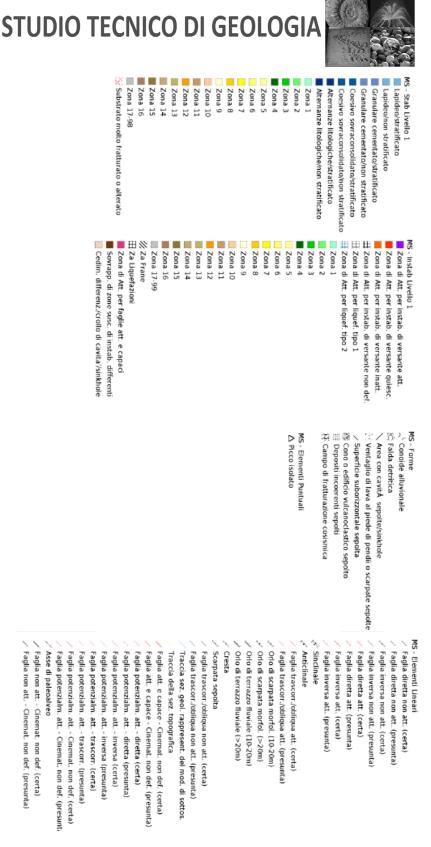


Fig.2: Stralcio della Carta delle Microzone omogenee in prospettiva sismica (MOPS) dell'area in

esame.

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA



3. CONCLUSIONI

Il sottoscritto:

• Geologo Vincenzo CORTESE, nato a Mugnano di Napoli (NA) il 28/12/1983 (C.F.

CRTVCN83T28F799C) e residente in Bojano (CB) alla Via Gino Di Biase nº 32, iscritto

all'Albo Professionale dell'Ordine dei Geologi della Regione Molise al nº 155 - sez. A

"Geologi Specialisti",

con STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA avente sede in BOJANO (CB) alla Via Barcellona nº

20, ha eseguito uno studio di carattere geologico - tecnico nel tenimento del Comune di **FOIANO**

DI VAL FORTORE (BN) a corredo del Progetto denominato "PROGETTO DI INTEGRALE

RICOSTRUZIONE DI N. 1 IMPIANTO EOLICO COMPOSTO DA 10

AEROGENERATORI DA 6,6 MW PER UNA POTENZA COMPLESSIVA DI 66,6 MW

NEL COMUNE DI FOIANO DI VALFORTORE E RELATIVE OPERE DI CONNESSIONE

ALLA LOCALITÀ "MONTE BARBATO - PIANO DEL CASINO" su incarico di GVC S.r.l.

E' stato effettuato un primo sopralluogo per constatare lo stato di fatto della zona di studio.

In seguito, sono stati compiuti ulteriori sopralluoghi, sia sull'area interessata dall'intervento che

nelle aree adiacenti, allo scopo di ottenere una visione globale del territorio in cui si trova la zona

interessata.

Il lavoro, nel rispetto delle N.T.C. 2018, ha avuto lo scopo di:

• definire le condizioni morfologiche, idrogeologiche e tettoniche dell'area;

valutare l'assetto litostratigrafico dell'area;

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

GEOLOGO VINCENZO CORTESE
INDIRIZZO: VIA BARCELLONA N° 20 - 86021 BOJANO (CB)
TELEFONO: 0874/783120 FAX: 0874/773186 MOBILE: 328,6429991

DNO: 0874/783120 FAX: 0874/773186 MOBILE: 328.6429 E-MAIL: vincenzocortese@live.it



• definire la categoria sismica del sottosuolo secondo le Norme del D.M. 17 Gennaio 2018.

Il lavoro stesso è altresì stato compilato in due fasi distinte e successive:

• nella prima fase è stata effettuata una analisi geomorfologica, idrogeologica, geologica e

tettonica della zona in cui ricade l'area oggetto di studio;

• nella <u>seconda fase</u> è stato realizzato un <u>rilevamento geologico di superficie</u> esteso anche ad

aree limitrofe a quella d'interesse ed è stata presenziata, diretta ed interpretata una campagna

di indagini geotecniche e geofisiche in situ.

E' stata effettuata la modellazione sismica dell'area di studio.

Definire i modelli di comportamento dei materiali superficiali (che possono costituire possibili piani

di posa di sistemi fondali), in chiave sismica, significa trattare di una problematica di notevole

interesse nell'ambito di ricerche di carattere geologico-tecnico e geofisico applicate all'Ingegneria.

Il sito in esame, sulla base della Riclassificazione Sismica del Territorio Italiano secondo

l'Ordinanza nº 3274 del 20 marzo 2003 emanata dal Presidente del Consiglio dei Ministri,

successivamente ripresa dal D.M. 2018 "Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni", è compreso

in ZONA SISMICA 2.

I dati di letteratura mostrano, inoltre, che la zona di studio ed è situata in un'area caratterizzata da

spessori della coltre di copertura inferiori a 30,00 metri e quindi potrebbe essere interessata da

possibili fenomeni di amplificazione di sito per frequenze inferiori ad 1 Hz.

STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA

GEOLOGO VINCENZO CORTESE
INDIRIZZO: VIA BARCELLONA N° 20 - 86021 BOJANO (CB)
TELEFONO: 0874/783120 FAX: 0874/773186 MOBILE: 328.6429991

Pertanto, per il dimensionamento delle opere d'arte previste per gli interventi di natura edile è prevista l'adozione, con le relative prescrizioni, delle norme tecniche emanate con D.M. 17.1.2018 ai sensi delle Leggi 1086 del 1971 e 64 del 1974, poi diventate D.P.R. 380 del 2001.

IL GEOLOGO

Dott. Geol. Vincenzo CORTESE



STUDIO TECNICO DI GEOLOGIA