



AMBIENTE IDRAULICA STRUTTURE

Dott. Ing. Orazio Tricarico Via della Resistenza, 48/B1 - 70125 Bari (BA) t. +39 080 3219948 info@atechsrl.net www.atechsrl.net



IIIIII

MUSEION

STUDI ARCHEOLOGICI

Dott.ssa Paola lacovazzo via del Tratturello Tarantino n. 6 - 74123 Taranto (TA)

museion-archeologia@libero.it

RILIEVI TOPOGRAFICI

GEOPOLIS srl Via F.Ili Urbano, 32 72028 - Torre Santa Susanna (BR) Tel./Fax: 0831.74.71.71

STUDI GEOLOGICI

Dott.Geol. Michele Valerio

N. REV.

RELAZIONE GEOLOGICA

OGGETTO:

DATA

0 02.2022 Emissione

REVISIONE

PROPONENTE:

HEPV12 S.R.L.

via Alto Adige, 160/A - 38121 Trento (TN)

hepv12srl@legalmail.it

MANAGEMENT: EHM.Solar

Via della Rena, 20 39100 Bolzano - Italy tel. +39 0461 1732700 fax. +39 0461 1732799

info@ehm.solar

c.fiscale, p.iva e R.I. 03033000211

NOME COMMESSA:

COSTRUZIONE ED ESERCIZIO IMPIANTO AGROVOLTAICO AVENTE POTENZA NOMINALE PARI A 11.000 kW E POTENZA MODULI PARI A 14.271,4 kWp, CON RELATIVO COLLEGAMENTO ALLA RETE ELETTRICA, SITO NEI COMUNI DI BRINDISI E CELLINO SAN MARCO (BR) - IMPIANTO SV94

STATO DI AVANZAMENTO COMMESSA:

PROGETTO DEFINITIVO PER AUTORIZZAZIONE UNICA CODICE COMMESSA:

HE.21.0041

PROGETTAZIONE INGEGNERISTICA:



Galleria Passarella, 1 20122 Milano - Italy tel. +39 02 37905900 tel. +39 02 3/803900 via Alto Adige, 160/A 38121 Trento - Italy tel. +39 0461 1732700 fax. +39 0461 1732799

www.heliopolis.eu info@heliopolis.eu

c.fiscale, p.iva e R.I. Milano 08345510963

PROGETTISTA:



COLLABORATORE:

STUDI PEDO-AGRONOMICI

Dott. Agr. Matteo Sorrenti

STUDI FAUNISTICI

Dott Nat Maria Grazia Fraccalvieri

CONSULENZA LEGALE

STUDIO LEGALE PATRUNO Via Argiro, 33 Bari t.f. +39 080 8693336

SCALA:

M.Valerio



DATA:

FEBBRAIO 2022 NOME FILE: TAVOLA:

EJ3G292 _RelazioneGeologica_01.pdf DGG.RE 01

ELABORATO

VERIFICATO

responsabile commessa A.Albuzzi

VALIDATO direttore tecnico N.Zuech

INDICE

1.	PREMESSA	1
2.	INQUADRAMENTO GEOLOGICO E GEOMORFOLOGICO GENERALE	1
3.	CARATTERISTICHE IDROLOGICHE ED IDROGEOLOGICHE	4
	3.1 Verifiche con il Piano di Tutela delle Acque	6
4.	CONDIZIONI DI COMPATIBILITÀ IDRO-GEOMORFOLOGICA DEL SITO INTERESSATO	7
5.	INDAGINI GEOGNOSTICHE	8
	5.1 Prova penetrometrica dinamica	8
	5.1.1 Interpretazione dei dati	8
6	CLASSIFICAZIONE SISMICA DEL SUOLO DI FONDAZIONE	13
	6.1 Stima della pericolosità sismica del sito	14
7.	MODELLAZIONE GEOLOGICA DEL SITO	16
8.	CONCLUSIONI	16

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico

Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

1. PREMESSA

Su incarico ottenuto dalla ATECH srl, per conto della Società HEPV12 s.r.l., è stato condotto uno

studio geologico, geomorfologico e geognostico, inerente l'area interessata dal "Progetto per la

realizzazione di un nuovo impianto agrovoltaico denominato "Impianto SV94" avente potenza nominale

pari a 11.000 kW e di potenza installabile pari a 14.271,4 kWp, da realizzarsi nei Comuni di Brindisi e

Cellino San Marco (BR), con connessione alla RTN tramite realizzazione di una nuova cabina di consegna

collegata in antenna dalla futura cabina primaria AT/MT "Cellino".

Il presente studio ha lo scopo di stabilire la natura litologica dei terreni, che verranno interessati

dal progetto in oggetto, per risalire al loro prevedibile comportamento in dipendenza dei fattori

morfologici, geologici, stratigrafici, tettonici, idrogeologici e sismici rilevabili nella zona.

La presente relazione viene redatta conformemente alle Nuove Norme Tecniche per le

Costruzioni di cui al D.M. 17 gennaio 2018 e alla Circolare esplicativa del 21 gennaio 2019 n° 7 C.S.LL.PP

e si basa sui risultati ottenuti, oltre che dal rilevamento geologico di superficie e dalle conoscenze

dello scrivente, dalla presa visione delle indagini effettuate dal Dott. Geol. Dario Fischetto, alla

quale Relazione si rimanda per opportuni approfondimenti, finalizzati alla realizzazione dello

stesso progetto e fornite al sottoscritto dalla stessa Committenza.

2. INQUADRAMENTO GEOLOGICO E GEOMORFOLOGICO GENERALE

L'area oggetto di studio ricade nel Foglio 203 della Carta Geologica Ufficiale in scala 1:100.000

ed è situata nel settore settentrionale della Penisola Salentina: essa sorge su un'area pressoché

pianeggiante con altitudine media che varia da 60 a 65 metri sul livello del mare.

E' stato effettuato un rilevamento geologico speditivo del sito di progetto e di un suo intorno,

tra i comuni di Brindisi e Cellino San Marco. I risultati sono stati cartografati nella Carta geologica

allegata al presente studio, in cui si è ritenuto opportuno evidenziare le caratteristiche litologiche delle

Formazioni rocciose, le strutture tettoniche ed una breve descrizione biostratigrafica e paleontologica.

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA)

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

Alcuni lavori bibliografici e la cartografia in scala 1:100.000 dell'Istituto Superiore per la

Protezione e le Ricerca Ambientale (I.S.P.R.A., ex-APAT), hanno consentito di approfondire la

conoscenza delle caratteristiche geologiche del territorio.

Il sito di progetto è ubicato all'interno di una porzione di territorio che dal punto di vista

topografico è pianeggiante. Più a sud del sito in esame, il paesaggio è lievemente movimentato dalle

ultime propaggini di grandi morfostrutture denominate secondo la letteratura "horst" ("alti

morfologico-strutturali") e "graben" ("bassi morfologico-strutturali"). Infatti in generale, nel Salento, un

regime tettonico a pieghe ed a faglie, di tipo plicativo e disgiuntivo, ha interessato il basamento

carbonatico mesozoico scomponendolo in blocchi che risultano dislocati a differenti altezze. Ne è

risultata una struttura, detta appunto ad "horst e graben", in cui le ultime propaggini delle "Serre

Salentine", in genere strette ed allungate in direzione NO-SE, rappresentano zone di "alto strutturale".

Nell'area oggetto di studio, il basamento carbonatico, costituito da calcari e calcari dolomitici di

età cretacica, non affiora direttamente, ma è ricoperto da Unità trasgressive costituite da depositi

appartenenti alla Formazione di Gallipoli, di età calabriana.

In affioramento, dunque, sono state individuate e delimitate le seguenti Formazioni, dalla più

antica alla più recente, utilizzando le denominazioni convenzionali della Carta Geologica d'Italia, in scala

1:100.000, dell'I.G.M. che sono:

Le Dolomie di Galatina (Cenomaniano sup. – Turoniano?), rappresentata dai seguenti tipi

litologici: 1) dolomie e calcari dolomitici, grigi, talora bituminosi; in alcuni livelli la dolomitizzazione si è

compiuta durante la prima diagenesi (dolmitizzazione penecontemporanea, dimostrata dalla grana assai

minuta, dalla porosità scarsa, dalle strutture originarie ben conservate), mentre in altri livelli, più

frequenti, la dolomitizzazione è di diagenesi tardiva (grana più grossa, porosità notevole, strutture

originarie praticamente scomparse); 2) calcari micritici, chiari, spesso laminari; 3) calcari ad intraclasti; 4)

calcari a pellets; 5) calcari a bioclasti; 6) brecce calcaree.

La Formazione di Gallipoli (Calabriano), costituita da sabbie argillose giallastre, talora

debolmente cementate, in strati di qualche centimetro di spessore, che passano inferiormente a sabbie

argillose e argille grigio-azzurre (Q_s¹); spesso l'Unità intercala banchi arenacei e calcarenitici ben

cementati (Q_c^{-1}) . Nelle sabbie più elevate si notano talora Cassidulina laevigata D'ORB. carinata SILV.,

Bulimina marginata D'ORB., Ammonia beccarii (LIN.), Ammonia perlucida (HER.ALL.EARL.) (Pleistocene).

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA) Cell. 349-6373204 – mail: va.michele1976@gmail.com

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

Nelle sabbie argillose e argille sottostanti, accanto ad Arctica islandica (LIN.), Chlamys septemradiata

MULL. ed altri molluschi, sono frequenti: Hyalinea balthica (SCHR.), Cassidulina laevigata D'ORB.

carinata SILV., Bulimina catanensis SEG. (Calabriano).

La Formazione di Gallipoli é ben rappresentata nel Foglio Brindisi e Lecce, soprattutto nel

settore settentrionale, dove occupa una vastissima area attorno a Brindisi. Altri lembi, meno estesi, si

trovano anche a Sud (tra Oria e Manduria, presso Torre S. Susanna e presso San Donaci).

Tale Formazione è costituita da due fondamentali litotipi: le marne argillose e, più raramente, le

marne, alla base; le sabbie, più o meno argillose, alla sommità (Martinis, 1967).

Le marne argillose hanno una tinta grigio-azzurrognola, sono generalmente plastiche e poco

stratificate e contengono percentuali variabili di frammenti di quarzo a spigoli vivi. Vi sono abbondanti

macrofossili, i più significativi dei quali sono: Arctica islandica (LIN.) e Chlamys septemradiata MULL.; a

questi si aggiungono Pecten, Cardium, Nassa, Nucula, Dentalium, ecc. Relativamente abbondante è

anche la microfauna, nella quale particolarmente frequenti sono: Elphidium crispum (LIN.), Ammonia

beccarii (LIN.), Bulimina elegans D'ORB. marginata FORN., Bolivina catanensis SEG., Cassidulina

laevigata D'ORB. carinata SILV., Hyalinea balthica (SCHR.).

Verso la parte alta della serie, la componente marnoso-argillosa diminuisce gradualmente,

finché si passa a sabbie vere e proprie, di colore giallastro o grigio-giallastro, aventi ancora un certo

contenuto di argilla, costituite prevalentemente da frammenti di quarzo a granulometria medio-fine

(Martinis, 1967). Le sabbie sono stratificate e talora parzialmente cementate.

Le sabbie e le argille costituenti la Formazione di Gallipoli possono essere sostituite,

parzialmente o totalmente, da calcareniti ed arenarie ben cementate e talora da livelli di panchina; in

particolare, nel Foglio Brindisi, le calcareniti sono particolarmente abbondanti ed estese.

L'area su cui ricadranno tutte le opere in ricadono nella Formazione di Gallipoli, come si evince

dalla stralcio della carta Geologica allegata alla presente.

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA) Cell. 349-6373204 – mail: va.michele1976@gmail.com

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

3. CARATTERISTICHE IDROLOGICHE ED IDROGEOLOGICHE

Le caratteristiche idrologiche dell'area oggetto di studio rispecchiano quelle della Penisola

Salentina latu sensu, dove la permeabilità di gran parte delle Formazioni presenti, il loro stato di

incarsimento e le condizioni climatiche, caratterizzate da precipitazioni concentrate nei mesi autunno-

vernini e da notevole aridità nei mesi estivi, non permettono lo sviluppo di una significativa rete

idrografica superficiale. Ciò nonostante, le acque meteoriche hanno agito arealmente in questa area

addolcendo, in una certa misura, le forme dei litotipi facilmente erodibili.

In tutta l'area sono presenti forme di erosione torrentizia e/o incisioni testimonianti

un'apprezzabile attività delle acque.

Inoltre, in passato, le acque meteoriche hanno creato delle linee di deflusso preferenziale, in

parte obliterate, orientate in differenti direzioni, che convogliavano le acque piovane verso le zone

topograficamente più ribassate.

Dal punto di vista idrogeologico la sequenza geolitologica descritta comprende Formazioni

permeabili per porosità e Formazioni permeabili per fessurazione.

La permeabilità per porosità, anche se con grado variabile localmente in relazione

all'assortimento granulometrico ed al grado di diagenesi del sedimento, è tipica degli ammassi arenitici

o calcarenitici.

Per ciò che concerne il grado di permeabilità dei depositi di età calabriana, costituiti da sabbie

argillose giallastre, talora debolmente cementate, sabbie argillose e argille grigio-azzurrine, banchi

arenacei e calcarenitici ben cementati, esso può ritenersi variabile e si aggira intorno a valori compresi

tra 10^{-7} m/s e 10^{-5} m/s.

Difficilmente quantificabile è invece la permeabilità dei calcari e calcari dolomitici non affioranti,

a causa dell'elevata eterogeneità del mezzo acquifero.

Essa dipende dalla distribuzione e percentuale delle litoclasi che non di rado raggiungono il 15%

a cui bisogna aggiungere la porosità intrinseca della roccia.

Tuttavia, lo stato di fratturazione e di carsificazione, la presenza, quasi ovunque ed al passaggio

ai sottostanti calcari dolomitici cretacici, di un banco di terra rossa ("bolo") che gioca un ruolo

determinante nel modificare la permeabilità del basamento carbonatico, occludendone in parte le

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA) Cell. 349-6373204 – mail: va.michele1976@gmail.com

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico

Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

fessure, la bassa cadente piezometrica, le trascurabili depressioni del livello della falda determinate da

emungimenti anche cospicui, fanno ritenere elevata la permeabilità della Formazione.

La penisola Salentina è caratterizzata da una circolazione idrica sotterranea piuttosto complessa

in quanto non riconducibile ad un solo acquifero, ma viceversa ad un maggior numero di livelli idrici di

cui il principale, sia in rapporto alle dimensioni, che all'importanza soprattutto dal punto di vista

antropico, è quello noto con il termine di falda "profonda" o falda "di base".

Nella Fig. 1 (Stralcio della Tav. 6.2 del P.T.A.) viene presentata una elaborazione del modello di

distribuzione media dei carichi piezometrici degli acquiferi permeabili per fessurazione del comparto.

Tale rappresentazione, ricavata attraverso l'analisi di varie ricostruzioni rivenienti da studi a carattere

locale e raffrontata con i dati disponibili più aggiornati, ancorché non coevi, pur fornendo una

indicazione a scala regionale delle direzioni preferenziali del deflusso idrico sotterraneo, non può

ritenersi rappresentativa delle situazioni locali. Da tale carta si evince come l'area di indagine si attesta

su una piezometrica situata a circa 3 m s.l.m.

La circolazione si esplica principalmente a pelo libero e subordinatamente in pressione, con una

discreta uniformità delle sue caratteristiche idrogeologiche. La circolazione in pressione è dovuta al

ribassamento del substrato carbonatico, per cause tettoniche, fin sotto al livello mare ed alla copertura

di tale substrato da sedimenti impermeabili.

Caratteristica generale dell'acquifero salentino è anche la capacità di immagazzinamento elevata

rispetto a rocce similari esistenti in altre zone della Puglia. Le acque della falda profonda circolano

generalmente a pelo libero, pochi metri al di sopra del livello marino (di norma, al massimo 2,5 ÷ 3,0 m

s.l.m. nelle zone più interne) e con bassissime cadenti piezometriche $(0,1 \div 2,5 \text{ per mille})$.

La falda, circolante a pelo libero o leggermente in pressione, è un acquifero sostenuto dalle

acque salate di invasione continentale, che ha come livello superiore una superficie disposta poco al di

sopra dell'orizzonte marino.

L'alimentazione idrica della falda si compie per infiltrazione diffusa delle precipitazioni ricadenti

sugli affioramenti permeabili, ovvero concentrata laddove le acque sono drenate nel sottosuolo ad

opera di apparati carsici.

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA)

Cell. 349-6373204 - mail: va.michele1976@gmail.com

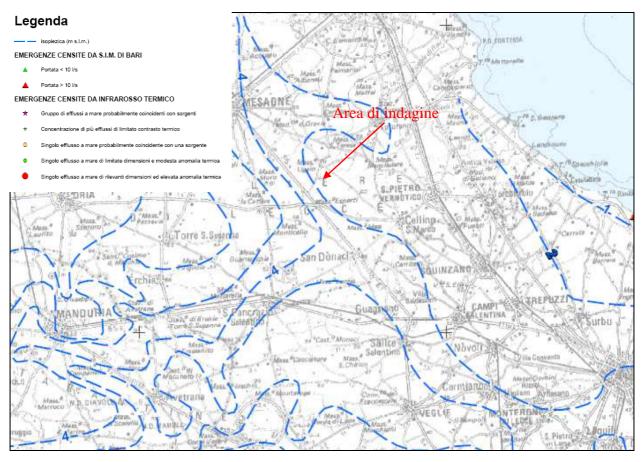


Fig. 1: Stralcio della carta della distribuzione media dei carichi piezometrici degli acquiferi carsici della Murgia e del Salento

3.1 Verifiche con il Piano di Tutela delle Acque

La Regione Puglia, con Delibera n° 230 del 20/10/2009, ha adottato il Piano di Tutela delle Acque ai sensi dell'articolo 121 del Decreto legislativo n. 152/2006, strumento finalizzato al raggiungimento degli obiettivi di qualità dei corpi idrici e, più in generale, alla protezione dell'intero sistema idrico superficiale e sotterraneo.

Con tale Piano vengono adottate alcune misure di salvaguardia distinte in:

- 1. Misure di Tutela quali-quantitativa dei corpi idrici sotterranei;
- 2. Misure di salvaguardia per le zone di protezione speciale idrogeologica;
- 3. Misure integrative (area di rispetto del canale principale dell'Acquedotto pugliese).

Si tratta di prescrizioni a carattere immediatamente vincolanti per le Amministrazioni, per gli Enti Pubblici, nonché per i soggetti privati.

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico

Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

Con riferimento alle cartografie allegate al Piano, l'area di indagine ricade in "aree interessate da

contaminazione salina".

Inoltre il perseguimento dell'obiettivo di Tutela quali-quantitativa dei corpi idrici, ha portato

all'individuazione di particolari perimetrazioni a Protezione Speciale Idrogeologica, il cui obiettivo è

quello di ridurre, mitigare e regolamentare le attività antropiche che si svolgono o che si potranno

svolgere in tali aree.

Sulla base di tali prescrizioni, è possibile affermare che l'area di indagine non ricade in alcuna

Area a Protezione Speciale Idrogeologica.

4. CONDIZIONI DI COMPATIBILITÀ IDRO-GEOMORFOLOGICA DEL SITO INTERESSATO

La Regione Puglia, nella veste dell'Autorità di Bacino che ha redatto il P.A.I. (Piano di bacino

stralcio per l'Assetto Idrogeologico), ha provveduto alla perimetrazione delle aree a pericolosità/rischio

idraulico e geomorfologico. Il P.A.I., ai sensi dell'articolo 17 comma 6 ter della Legge 18 maggio 1989, n.

183, ha valore di piano territoriale di settore ed è lo strumento conoscitivo, normativo e tecnico -

operativo mediante il quale sono pianificate e programmate le azioni e le norme d'uso finalizzate alla

conservazione, alla difesa ed alla valorizzazione del suolo ricadente nel territorio di competenza

dell'Autorità di Bacino della Puglia.

L'area di indagine, ubicata in agro di Brindisi e Cellino San Marco, non rientra in alcuna fascia di

pertinenza fluviale, né in alcuna classe a pericolosità/rischio idraulico e geomorfologico, come si evince

dalla carta del Piano stralcio per l'Assetto Idrogeologico allegata al presente studio, non essendovi

fenomeni di allagamento di particolare rilievo neppure nei periodi di massima registrazione delle

precipitazioni, né fenomeni legati a movimenti franosi.

Nelle aree che non rientrano nelle perimetrazioni del P.A.I. sono consentiti tutti gli interventi

previsti dagli strumenti di governo del territorio, purché siano realizzati in condizioni di sicurezza

idraulica/geomorfologica in relazione alla natura dell'intervento, poc'anzi citata ed al contesto

territoriale. Pertanto l'intervento proposto risulta del tutto compatibile con le prescrizioni previste dalle

N.T.A. del P.A.I. (Piano di bacino stralcio per l'Assetto Idrogeologico).

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA) Cell. 349-6373204 - mail: va.michele1976@gmail.com

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

5. INDAGINI GEOGNOSTICHE

Sul sito in oggetto è stata effettuata una campagna di prospezioni geognostiche, con gli obiettivi

di determinare i principali parametri elasto-meccanici delle rocce costituenti il piano di sedime

dell'opera in progetto e caratterizzare il suolo di fondazione ai sensi ai sensi del D.M. 17 gennaio 2018 e

alla Circolare esplicativa del 21 gennaio 2019 nº 7 C.S.LL.PP.

Le indagini geognostiche sono state articolate nelle modalità seguenti di esecuzione (per

l'ubicazione si fa riferimento alla Carta Geologica allegata):

• n. 1 stendimento sismico in onda S con acquisizione di tipo MASW della lunghezza di 38,5 m;

• n. 1 stendimento sismico in onda S con acquisizione di tipo Re.Mi. della lunghezza di 38,5 m,

condotta sulla stessa traccia del rilievo in onda S;

n. 2 prove penetrometriche dinamiche super pesante (Dynamic Probing Super Heavy).

Per un'analisi più approfondita delle metodologie utilizzate, si rimanda alla Relazione Geologica

redatta dal Dott. Geol. Dario Fischetto, alla quale la presente Relazione fa riferimento.

5.1 Prova penetrometrica dinamica

Per ottenere una conoscenza più dettagliata del sottosuolo dal punto di vista litologico e

geotecnico, è stata eseguita una Prova Penetrometrica Dinamica Super Pesante (Dynamic Probing Super

Heavy) nell'area su cui sorgerà l'impianto fotovoltaico.

La prova penetrometrica consiste nel misurare la resistenza alla penetrazione di una punta

conica, infissa per battitura nel terreno, per mezzo di un idoneo dispositivo di percussione, secondo una

procedura standardizzata.

Per le metodologie adottate si rimanda alla Relazione Geologica redatta dal Dott. Geol. Dario

Fischetto, alla quale la presente Relazione fa riferimento.

5.1.1 Interpretazione dei dati

Di seguito vengono tabellati i risultati ottenuti dalla prova effettuata nella quale si nota che la

resistenza dinamica alla punta si presenta variabile in funzione della composizione mineralogica dei

livelli stratigrafici riscontrati durante l'avanzamento della punta (Figg. 2-5).

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA)

Cell. 349-6373204 - mail: va.michele1976@gmail.com

Profondità (m)	Nr. Colpi	Calcolo coeff. Res. dinamica Res. dinamica Pres. ammissibile con riduzione sonda ridotta (Kg/cm²) (Kg/cm²) (Kg/cm²)		Pres. ammissibile Herminier - Olandesi (Rg/cm²)		
0,20	2	0,855	17,28	20,22	0,79	0,92
0.40	2	0,851	17,20	20,22	0,78	0,92
0,60	6	0,847	51,37	60,65	2,33	2,76
08,0	6	0,843	51,14	60,65	2,32	2,76
1,00	6	0,840	46,97	55,93	2,14	2,54
1,20	6	0,836	46,78	55,93	2,13	2,54
1,40	6	0.833	46,59	55,93	2,12	2,54
1,60	6	0.830	46,40	55,93	2.11	2,54
1,80	6	0,826	46,22	55,93	2,10	2,54
2,00	6	0.823	42.73	51,90	1,94	2,36
2,20	6	0,820	42,57	51,90	1,93	2,36
2,40	6	0.817	42.41	51,90	1,93	2,36
2,60	6	0.814	42,26	51,90	1,92	2,36
2,80	6	0,811	42,11	51,90	1,91	2,36
3,00	6	0,809	39,15	48,41	1.78	2,20
3,20	6	0.806	39,02	48,41	1,77	2,20
3,40	6	0,800	38,89	48,41	1,77	2,20
3,60	6	0,801	38,77	48,41	1,76	2,20
3,80	6	0,796	38,65	48,41	1,76	2,20
4,00	10	0,796	60,18	75,60	2,74	3,44
4,20	10	0.794	60,01	75,60	2,73	3,44
4,40	10	0,791	59,84	75,60	2,72	3,44
4.60	10	0.789	59,67	75,60	2,71	3,44
4,80	10	0,787	59,51	75,60	2,70	3,44
5,00	10	0,785	55,83	71,12	2,54	3,23
5,20	10	0,783	55,69	71,12	2,53	3,23
5,40	10	0,781	55,55	71,12	2,53	3,23
5,60	10	0,779	55,42	71,12	2.52	3,23
5,80	10	0,777	55,28	71,12	2,51	3,23
6,00	10	0,775	52,07	67,14	2,37	3.05

Fig. 2: Parametri provapenetro metrica area impianto agrovoltaico ovest

A seconda del numero di colpi ottenuti e dalle varie resistenze alla punta si è ottenuta una stratigrafia del substrato investigato (-6,0 m):

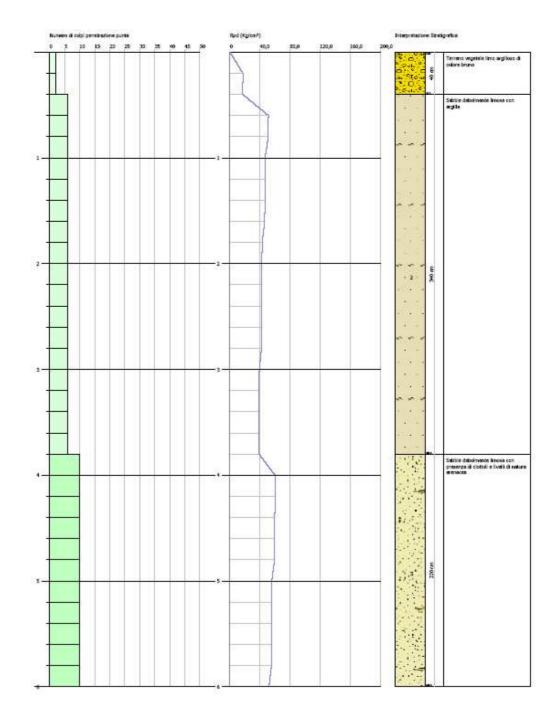


Fig. 3: Interpretazione stratigrafica prova penetro metrica area impianto agrovoltaico ovest

Profondità (m)	Nr. Colpi	Calcolo coeff. riduzione sonda Chi	Res. dinamica ridotta (Kg/cm²)	Res. dinamica (Kg/cm²)	Pres. ammissibile con riduzione Herminier - Olandesi (Kg/cm²)	Pres. ammissibile Herminier - Olandesi (Kg/cm²)
0,20	2	0,855	17,28	20,22	0,79	0,92
0,40	2	0,851	17,20	20,22	0,78	0,92
0,60	6	0,847	51,37	60,65	2,33	2,76
0,80	6	0,843	51,14	60,65	2,32	2,76
1,00	6	0,840	46,97	55,93	2,14	2,54
1,20	6	0,836	46,78	55,93	2,13	2,54
1,40	6	0,833	46,59	55,93	2,12	2,54
1,60	6	0,830	46,40	55,93	2,11	2,54
1,80	6	0,826	46,22	55,93	2,10	2,54
2,00	6	0,823	42,73	51,90	1,94	2,36
2,20	10	0.820	70,94	86,50	3,22	3,93
2,40	10	0,817	70,69	86,50	3,21	3,93
2,60	10	0,814	70,44	86,50	3,20	3,93
2,80	10	0,811	70,19	86,50	3,19	3,93
3,00	10	0,809	65,25	80,69	2,97	3,67
3,20	10	0,806	65,03	80,69	2,96	3,67
3,40	10	0,803	64,82	80,69	2,95	3,67
3,60	10	0,801	64,62	80,69	2,94	3,67
3,80	10	0,798	64,42	80,69	2,93	3,67
4,00	10	0,796	60,18	75,60	2,74	3,44
4,20	10	0,794	60,01	75,60	2,73	3,44
4,40	10	0,791	59,84	75,60	2,72	3,44
4,60	10	0,789	59,67	75,60	2,71	3,44
4,80	10	0,787	59,51	75,60	2,70	3,44
5,00	10	0,785	55,83	71,12	2,54	3,23
5,20	10	0,783	55,69	71,12	2,53	3,23
5,40	10	0,781	55,55	71,12	2,53	3,23
5,60	10	0,779	55,42	71,12	2,52	3,23
5,80	10	0,777	55,28	71,12	2,51	3,23
6,00	10	0,775	52,07	67,14	2,37	3,05

Fig. 4: Parametri provapenetro metrica area impianto agrovoltaico est

A seconda del numero di colpi ottenuti e dalle varie resistenze alla punta si è ottenuta una stratigrafia del substrato investigato (-6,0 m):

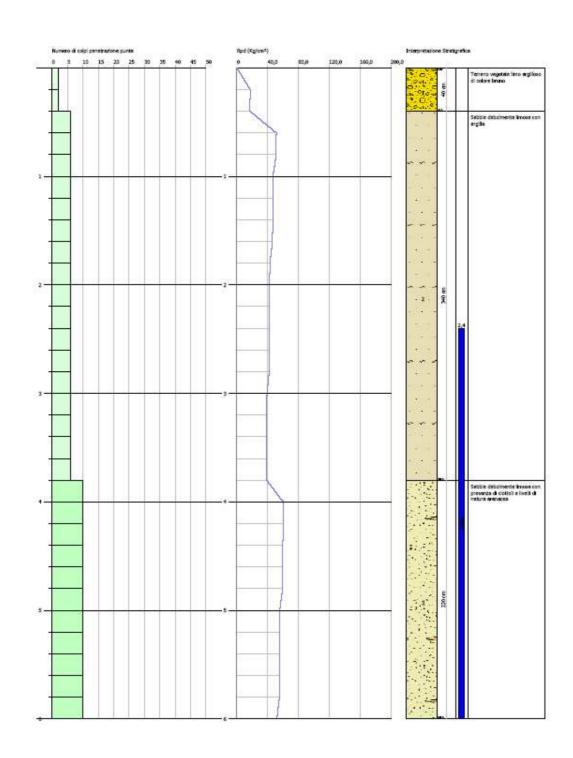


Fig. 5: Interpretazione stratigrafica prova penetro metrica area impianto agrovoltaico est

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

6. CLASSIFICAZIONE SISMICA DEL SUOLO DI FONDAZIONE

Secondo il D.M. del 17 gennaio 2018, per la definizione delle azioni sismiche di progetto secondo

l'approccio semplificato riconducibile alle cinque categorie di sottosuolo, si fa riferimento alla cosiddetta

Vs,eq valutato dalla seguente espressione:

 $VS,eq = H/(\Sigma i..N (hi/VS,i))$

dove:

hi = spessore dell'i-esimo strato

VS,i = velocità delle onde di taglio nell'i-esimo strato

N = numero di strati

H = profondità del substrato, definito come quella formazione costituita da roccia e terreno

molto rigido, caratterizzato da VS non inferiore a 800 m/s.

Il valore della Vs,eq è stato determinato in base delle indagini indirette effettuate in situ. Tali

indagini hanno fornito un valore sperimentale di 387 m/s tale da poter attribuire il suolo su cui ricadrà

l'opera in progetto alla CATEGORIA "B", così come definita dalla Tabella 3.2.II di cui al D.M. del 17

gennaio 2018.

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA) Cell. 349-6373204 – mail: va.michele1976@gmail.com

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

CATEGORIA	DESCRIZIONE
А	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 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.
С	Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti con profondità del substrato 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.
D	Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti, con profondità del substrato superiori a 30 m, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalente compresi tra 100 e 180 m/s.
E	Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D, con profondità del substrato non superiore a 30 m.

6.1 Stima della pericolosità sismica del sito

La pericolosità sismica di un sito, costituisce l'elemento di conoscenza primario per la determinazione delle azioni sismiche; essa deve essere descritta in modo da renderla compatibile con le **NTC** e da dotarla di un sufficiente livello di dettaglio, sia in termini geografici che in termini temporali; tali condizioni possono ritenersi soddisfatte se i risultati dello studio di pericolosità sono forniti:

- in termini di valori di accelerazione orizzontale massima ag e dei parametri che permettono di definire gli spettri di risposta ai sensi delle NTC, nelle condizioni di sito di riferimento rigido orizzontale sopra definite
- in corrispondenza dei punti di un reticolo (reticolo di riferimento) i cui nodi sono sufficientemente vicini fra loro (non distano più di 10 km);
- per diverse probabilità di superamento in 50 anni e/o diversi periodi di ritorno TR ricadenti in un intervallo di riferimento compreso almeno tra 30 e 2475 anni, estremi inclusi;

Per le categorie di sottosuolo di fondazione (categoria B per il sito in esame) definite dal D.M. 17/01/2018 al comma 3. 2. 2, i coefficienti **Ss** e **Cc** possono essere calcolati in funzione dei valori di **F**₀ e **Tc**, relativi al sottosuolo di categoria A, mediante le espressioni fornite nella Tabella 3.2.V, nelle quali g è l'accelerazione di gravità ed il tempo è espresso in secondi.

Inoltre, poiché l'area in esame presenta pendenze nulle, si attribuisce ad essa la Categoria topografica T1 e pertanto il coefficiente da considerare vale 1,0.

Di seguito vengono inseriti i dati utili allo studio della pericolosità sismica del sito e le risultanze acquisite:

PARAMETRO		V	ALORE			
Tipo di costruzione (Tab. 2.4.I NTC-2018)			ponti, opere infrastrutturali e dighe di te o di importanza normale			
Vita nominale di progetto (V _N) (Tab. 2.4.I NTC-2018)	Valore minimo V _N ≥ 50 anni					
Classe d'uso dell'opera (§ 2.4.2 NTC-2018)	Classe II - Costruzioni il cui uso preveda normali affollamenti, senza contenuti pericolosi per l'ambiente e senza funzioni pubbliche e sociali essenziali. Industrie co attività non pericolose per l'ambiente. Ponti, opere infrastrutturali,					
Coefficiente d'uso (§ 2.4.2 NTC-2018, Tab. 2.4.II)						
Categoria di sottosuolo (§ 3.2.2 NTC-2018 Tab. 3.2.II)	B (V _{S,eq} = 387,00 m/s)					
Categoria topografica (§ 3.2.2 NTC-2018 Tab. 3.2.III)	T1					
Periodo di riferimento per l'azione sismica (§ 2.4.3 NTC-2018 Tab. 2.4.II)	$V_R=V_N \cdot C_U = 50 \text{ anni}$					
Classificazione sismica (Ordinanza del Presidente del Consiglio dei Ministri n°3274/03 come recepita dalla Regione Puglia con DGR n. 153 del 02.03.2004) come da figura di seguito riportata	Comune di Brindisi (BR) – ZONA 4					
Coordinate geografiche del sito espresse in WGS84	Latitudine: 40. 499923° Longitudine: 17. 891249"					
Coordinate geografiche del sito espresse in ED50	Latitudine: 40. 500904* Longitudine: 17. 892034*					
	1	34365	2	34366		
Punti della maglia	3	34144	4	34143		

PARAMETRI SISMICI:

STATO LIMITE	Probabilità di superamento (%)	T _R	a _g	F _o (-)	T _c *
SLO	81	30	0,015	2,318	0,157
SLD	63	50	0,020	2,353	0,222
SLV	10	475	0,048	2,505	0,459
SLC	5	975	0,058	2,612	0,518

SLO = Stato Limite di Operatività - SLD = Stato Limite di Danno - SLV = Stato Limite di salvaguardia della Vita - SLC = Stato Limite di prevenzione del Collasso $-T_R$ = Tempo di ritorno $-a_g$ = accelerazione orizzontale massima del terreno $-F_0$ = valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale $-T_0$ " = periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

COEFFICIENTI SISMICI:

STATO LIMITE	S ₅ [-]	Cc [-]	S _T [-]	Kh [-]	Kv [-]	Amax [m/s²]	Beta [-]
SLO	1,200	1,590	1,000	0,003	0,002	0,174	0,180
SLD	1,200	1,490	1,000	0,004	0,002	0,288	0,180
SLV	1,200	1,290	1,000	0,010	0,005	0,703	0,180
SLC	1,200	1,250	1,000	0,013	0,006	0,685	0,180

S_S = coefficiente di amplificazione stratigrafica - S₁ = coefficiente di amplificazione topografica − C_C = coefficiente funzione della categoria di sottosuolo − Kh = Coefficiente sismico orizzontale − Kv = Coefficiente sismico verticale − Amax = Accelerazione orizzontale massima attesa − Beta = Coefficiente di riduzione per Amax.

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

7. MODELLAZIONE GEOLOGICA DEL SITO

Dal rilevamento geologico di superficie caratterizzati dalla visione di affioramenti naturali e dai

dati provenienti dalle indagini geognostiche eseguite, si è potuto di ricostruire la successione lito-

stratigrafica che caratterizza l'area di progetto.

L'area su cui sorgerà l'impianto fotovoltaico risulta essere interessata essere caratterizzata da

depositi sabbioso-argillosi, talvolta con intercalazioni arenitiche (cfr par. 5.1.1).

Tali interpretazioni stratigrafiche possono essere estese anche alle opere di connessione alla

Rete Elettrica essendo il sottosuolo caratterizzato dalle medesime litologie.

8. CONCLUSIONI

Il programma di studi e le indagini eseguite in sito, hanno consentito di caratterizzare sotto il

profilo geologico, e morfologico il sottosuolo, nonché i terreni di fondazione, interessati dall'opera di

progetto, da realizzarsi tra i comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR).

Sulla base delle indagini geognostiche prese in riferimento e dal rilevamento geologico di

superficie, unitamente alla consultazione della Carta Geologica ufficiale, è risultato che il terreno di

sedime è costituito principalmente, da depositi sabbioso-argillosi con intercalazioni arenitiche.

Le caratteristiche fisico - meccaniche generali di tale Formazione risultano essere da discrete a

buone.

Dal punto di vista idrogeologico, il livello di falda superficiale nel sito di progetto si attesta a

quote di 3 m sul l.m.m.. La direzione preferenziale del deflusso sotterraneo risulta essere orientata da

Sud-Ovest verso Nord-Est.

Dalle indagini sismiche prese in riferimento, si è riscontrato un valore sperimentale delle Vs,eq

di 387 m/s tale da poter attribuire il suolo su cui ricadrà l'opera in progetto alla CATEGORIA "B".

Dalla consultazione della cartografia PAI redatta dall'Autorità di Bacino della Puglia, sulle aree

interessate dall'opera in progetto non vi sono segnalazioni di alcun tipo di Rischio Idrogeologico, né di

Frana né di Inondazione.

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA)

Cell. 349-6373204 - mail: va.michele1976@gmail.com

Progetto per la realizzazione di un impianto agrovoltaico Comuni di Brindisi e Cellino San Marco (BR)

L'insieme delle risultanze acquisite permettono di dare un giudizio positivo sulla stabilità

dell'opera.

Pur tenendo in considerazione quanto scaturisce dal presente lavoro non si potrà prescindere, in

fase esecutiva, dall'effettuare ulteriori sopralluoghi e controlli, per meglio contribuire alla scelta

progettuale dell'opera da realizzare, che comunque spetta al Progettista nonché al Direttore dei Lavori

che più compiutamente, sulla base delle caratteristiche tecniche-strutturali e dei carichi di esercizio dei

fabbricati, potranno valutare l'opportunità di scelte specifiche più idonee a garantire un buon grado di

sicurezza.

Non essendo stati riscontrati impedimenti riguardo eventuali amplificazioni sismiche dovute alla

presenza di falde superficiali, di elementi tettonici attivi nelle immediate vicinanze del sito in esame, ed

ancora l'assenza di fenomeni erosivi degni di rilievo e di problemi di instabilità quali frane e

smottamenti, si esprime parere favorevole alla realizzazione dell'opera di progetto.

Bitonto, marzo 2022

Il Geologo

Dott. Michele Valerio

Geol. Michele Valerio Via Cesare Battisti, 51 – 70032 Bitonto (BA) Cell. 349-6373204 – mail: va.michele1976@gmail.com

ALLEGATI

