

REGIONE PUGLIA
Comune di Francavilla Fontana
Provincia di Brindisi



PROGETTO DEFINITIVO

PROGETTO PER LA COSTRUZIONE ED ESERCIZIO DELL'IMPIANTO DI PRODUZIONE DI ENERGIA ELETTRICA DA FONTE FOTOVOLTAICA CON ASSOCIATO IMPIANTO AGRICOLO (AGRIVOLTAICO) E DELLE RELATIVE OPERE ED INFRASTRUTTURE CONNESSE DELLA POTENZA NOMINALE MASSIMA DI 80239 KW E DELLA POTENZA NOMINALE IN A.C. PARI A 65800 KW SITO NEL COMUNE DI FRANCAVILLA FONTANA (BR) CON OPERE DI CONNESSIONE RICADENTI ANCHE NEI COMUNI DI GROTTAGLIE (TA) E TARANTO (TA)

TITOLO TAVOLA
RELAZIONE IDROLOGICA

PROGETTAZIONE	PROPONENTE	SPAZIO RISERVATO AGLI ENTI
<p>PROGETTISTI Ing. Nicola ROSELLI</p> <p>Ing. Rocco SALOME</p> <p>PROGETTISTI PARTI ELETTRICHE Per. Ind. Alessandro CORTI</p> <p>CONSULENZE E COLLABORAZIONI Arch Gianluca DI DONATO Ambiti archeologici - CAST s.r.l. Dott. Massimo MACCHIAROLA Ing Elvio MURETTA Geol. Vito PLESCIA</p>	<p>FRANCAVILLA 1 SOLAR 1 S.R.L. SEDE LEGALE MILANO (MI), cap 20131 via Abruzzi n° 94 P.IVA 16318271000</p>	

4.2.4	FILE EQWE434_4.2.4_RelazioneIdrologica	CODICE PROGETTO EQWE434	SCALA
--------------	---	----------------------------	-------

REVISIONE	DATA	DESCRIZIONE REVISIONE	REDATTO	VERIFICATO	APPROVATO
A	07/07/2022	EMISSIONE	PLESCIA	FRANCAVILLA1SOLARSRL	FRANCAVILLA1SOLARSRL
B	04/10/2023	REVISIONE	PLESCIA	FRANCAVILLA1SOLARSRL	FRANCAVILLA1SOLARSRL
C	DATA				
D	DATA				
E	DATA				
F	DATA				

INDICE

PREMESSA.....	pag 1
1. INQUADRAMENTO TOPOGRAFICO E GEOMORFOLOGICO DELL'AREE OGGETTO DELL'INTERVENTO.....	// 3
2. GEOLOGIA.....	// 7
3.INDAGINI GEOGNOSTICHE E RISULTATI.....	// 11
4. IDROGEOLOGIA.....	// 22
5. PROGETTO PAI.....	// 30
6. INTERFERENZA CON IL PIANO DI TUTELA DELLE ACQUE.....	// 33
7. CONCLUSIONI.....	// 35
Bibliografia.....	// 38

PLANIMETRIA SATELLITARE IMPIANTO AGRIVOLTAICO

PLANIMETRIA UBICAZIONE IMPIANTO AGRIVOLTAICO Scala 1 : 12.000

CARTA GEOMORFOLOGICA Scala 1 : 12.000

CARTA DEI VINCOLI PPTR Scala 1 : 12.000

CARTA GEOLOGICA Scala 1 : 12.000

CARTA LITOLOGICA Scala 1 : 12.000

PLANIMETRIA UBICAZIONE INDAGINI GEOGNOSTICHE

DOCUNENTAZIONE FOTOGRAFICA

STRATIGRAFIE PROVE PENETROMETRICHE

CARTA PAI DELLA PERICOLOSITA' IDRAULICA Scala 1 : 12.000

CARTA PAI DELLA PERICOLOSITA' GEOMORFOLOGICA Scala 1 : 12.000

STRALCIO CARTA DI VINCOLO D'USO DEGLI ACQUIFERI

ALLEGATI

RAPPORTO DEL LABORATORIO

TABELLE E GRAFICI PROVE PENETROMETRICHE

TABELLE E GRAFICI PROVA SISMICA MASW

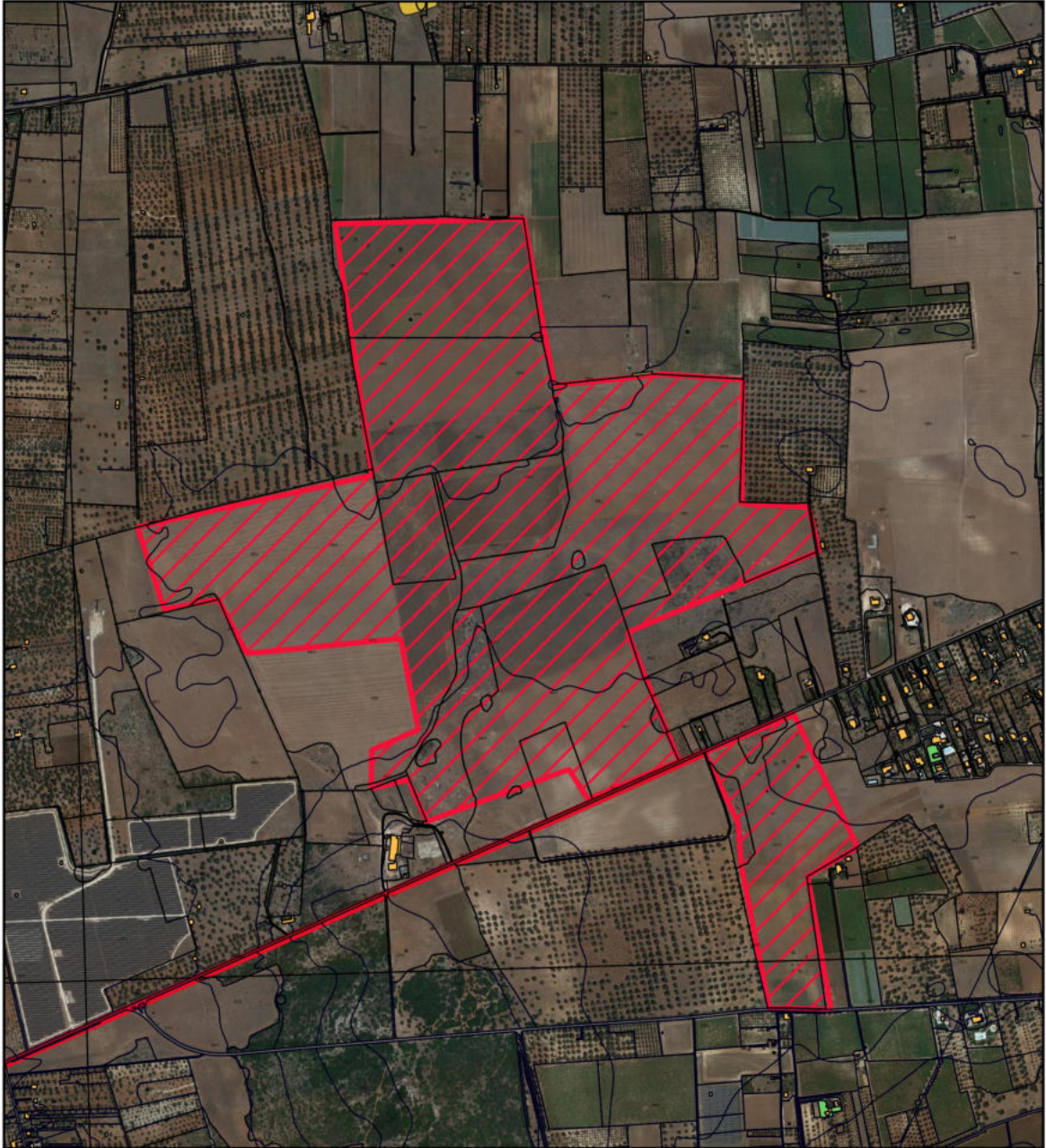
TABELLA CALCOLO DEL V_s , E_{qu}

PREMESSA

Per conto della Società FRANCAVILLA 1 SOLAR S.r.l. con sede in viale Abruzzi n° 94 Milano, il sottoscritto Geologo Plescia Vito Francesco, iscritto all'Albo Professionale dell'Ordine dei Geologi della Regione Molise al n° 039 sez. A "Geologi Specialisti", ha eseguito uno studio idrogeologico, a corredo del progetto definitivo autorizzazione unica ai sensi del DLGS n.37 relativo al progetto per la costruzione ed esercizio dell'impianto di produzione di energia elettrica da fonte fotovoltaica con associato impianto agricolo (agrivoltaico) e delle relative opere ed infrastrutture connesse della potenza nominale massima di 80239 KW e della potenza nominale in a.c. pari a 65800 KW sito nel comune di Francavilla Fontana (BR), con opere di connessione ricadenti anche nei Comuni di Grottaglie di (TA) e Taranto (TA).

Nei siti allo studio è stato effettuato un primo sopralluogo per constatare lo stato dei luoghi; in seguito, sono stati compiuti altri sopralluoghi sia sull'area che saranno interessate dall'intervento, che in quelle vicinorie in modo di avere una visione globale del territorio in cui si trovano l'area interessate (**pericolosità idrologica**). Finalità del lavoro è stata quella di rilevare e studiare i tipi di terreni interessati dall'opera in oggetto, di conoscere le condizioni morfologiche, ed idrogeologiche dell'area. Di rilevare eventuali falde idriche superficiali e profonde, di accertare probabili movimenti franosi. Al fine di conoscere la profondità della falda freatica è stata effettuata una campagna di indagini geognostiche in sito e sono stati censiti cinque pozzi (Ispra ambiente), posizionati sull'intero territorio interessato dal progetto. Per la redazione delle carte tematiche è stato utilizzato il programma QGIS 3.6 e sono stati utilizzati i dati della carta geologica ufficiale, i dati in shape file dell'autorità di bacino, i dati della franosità dell'APAT, carta IFFI (Inventario dei Fenomeni Franosi in Italia).



Di seguito si espongono le risultanze di che trattasi e le considerazioni emerse dallo studio effettuato.



Planimetria satellitare impianto agrivoltaico

Illegenda

Impianto agrivoltaico

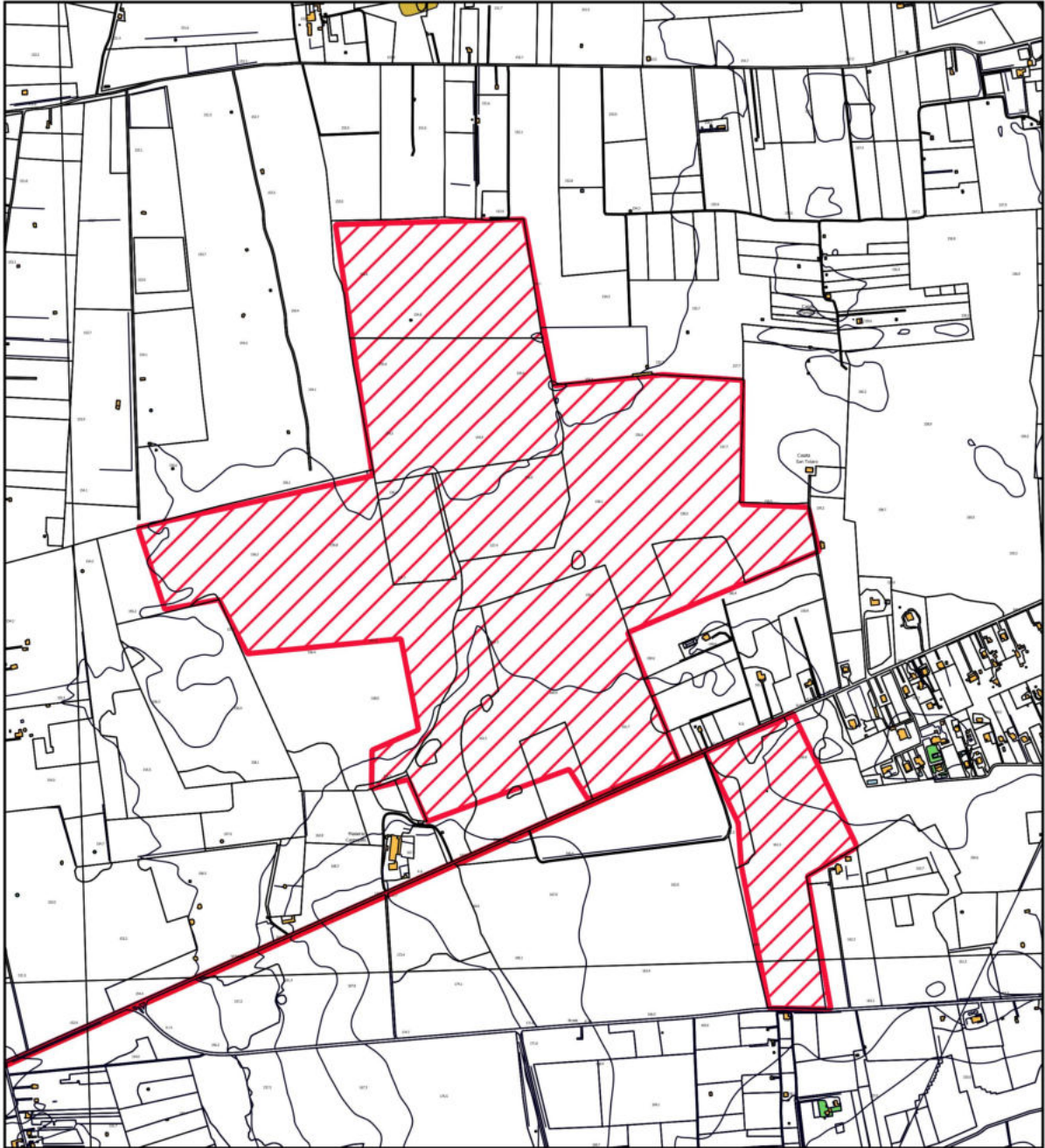
-  Percorso Connessione Francavilla F. Taranto
-  Confine catastale campo agrivoltaico

Scala 1 : 12.000

1. INQUADRAMENTO TOPOGRAFICO E GEOMORFOLOGICO DELLE AREE OGGETTO DELL'INTERVENTO

Il territorio interessato dal presente studio è topograficamente è individuabile nei fogli al 100.000, n° 203 Brindisi, n°202 Taranto e nelle Carte Tecniche Regionali elementi 494062, 494101, 494073, 494114, 494104 e 494063 alla scala 1 : 5.000. In particolare l'area interessata dai pannelli fotovoltaici rientra nelle CTR 494073 e 494114 territorialmente è delimitata a Nord dalla Strada Ferrata Taranto-Brindisi, ad Est dalla C.da Cantagallo, a Sud dalla Strada Provinciale 51 ed infine ad Ovest dalla Via Papparazio (Ved.Tav.2). Idrograficamente l'area deputata all'impianto agrivoltaico appartiene ad un piccolo bacino imbrifero di un rigagnolo posto ad Ovest del sito. La morfologia che si presenta in questa parte di territorio è tipica del Tavoliere delle Puglie (Salentino), caratterizzata da una serie di superfici pianeggianti, più o meno estese, con esposizione Sud-Ovest, e degradanti con deboli pendenze verso la linea di costa ionica. In tali aree l'evoluzione dei caratteri morfologici è stata naturalmente condizionata dalla natura del substrato geologico presente.

Morfologicamente l'area interessata dai pannelli fotovoltaici si presenta per lo più pianeggiante ed altimetricamente è posta a quote minime di mt 155.20 massime di mt.163.70 s.l.m., con pendenza verso Sud-Est poco accentuata dell' 0.7%. Nelle aree allo studio ed in quelle vicinorie non si riscontrano conche, doline, fenomeni di carsismo e fenomeni franosi in atto o potenziali. Il territorio fa parte del Tavoliere delle Puglie pertanto per la bassa acclività si presenta stabile e privo di fenomenologie eversive (Ved.TAV.3). Per quanto riguarda la pericolosità idrogeologica, il rischio idrogeologico e la pericolosità geomorfologica dalla visione delle carte tematiche del P.A.I. dell'A.d.B. Puglia, risultano nulli. Dalla lettura del PPTR nell'area più grande di proprietà si riscontra una piccolissima zona posizionata ad est un vincolo (Capitolo 5.2.1. Componenti botanico-vegetazionali) BP bosco ed un UCP aree di rispetto dei boschi. Quest'aree in fase di progettazione sono state escluse dalla posa in opera dei pannelli solari.



Planimetria ubicazione impianto agrivoltaico

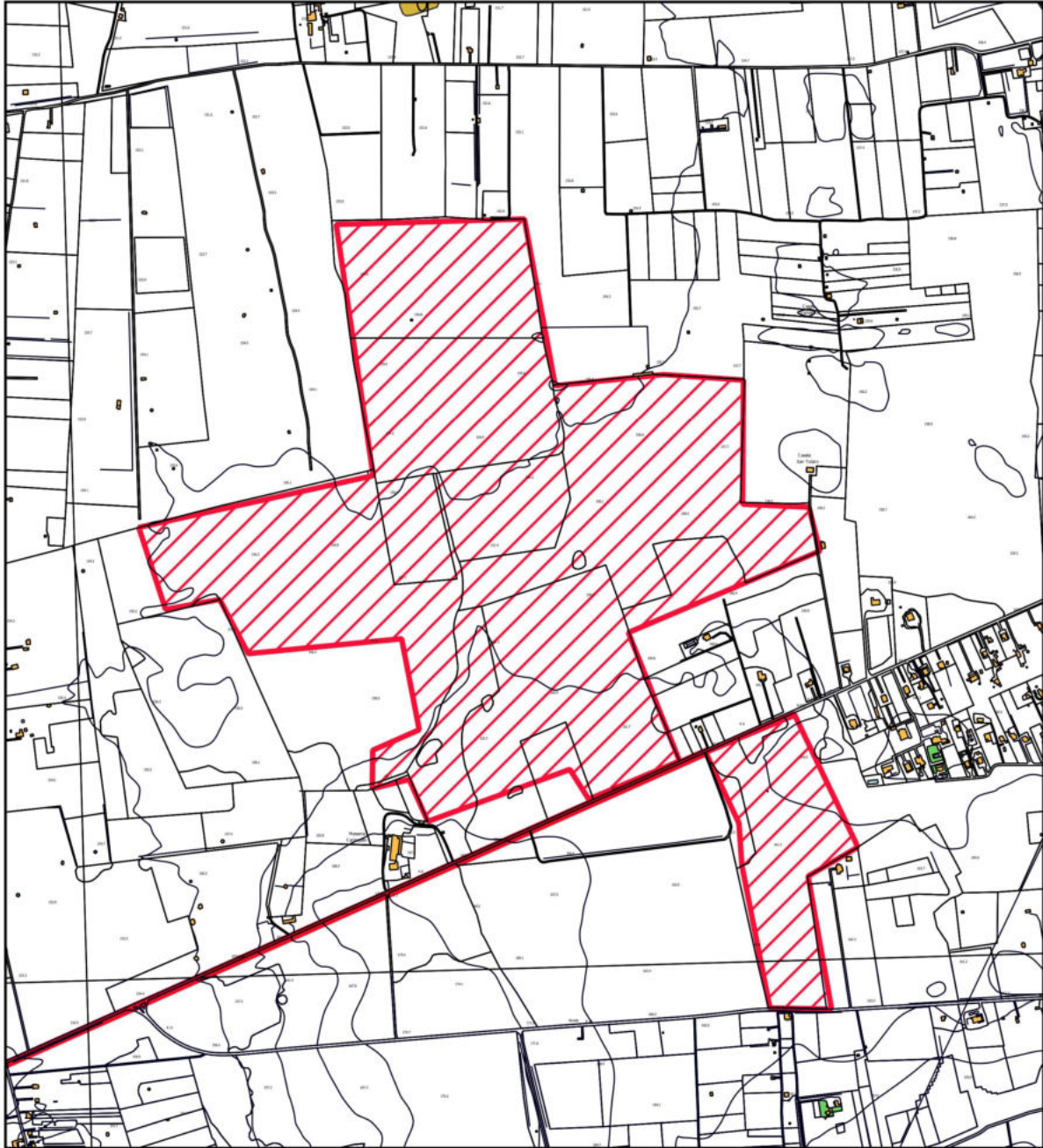
Illegenda

Impianto agrivoltaico

— Percorso Connessione Francavilla F. Taranto

▨ Confine catastale campo agrivoltaico

Scala 1 : 12.000



Carta Geomorfologica

Illegenda

Impianto agrivoltaico

- Percorso Connessione Francavilla F. Taranto
- Confine catastale campo agrivoltaico

Geomorfologia

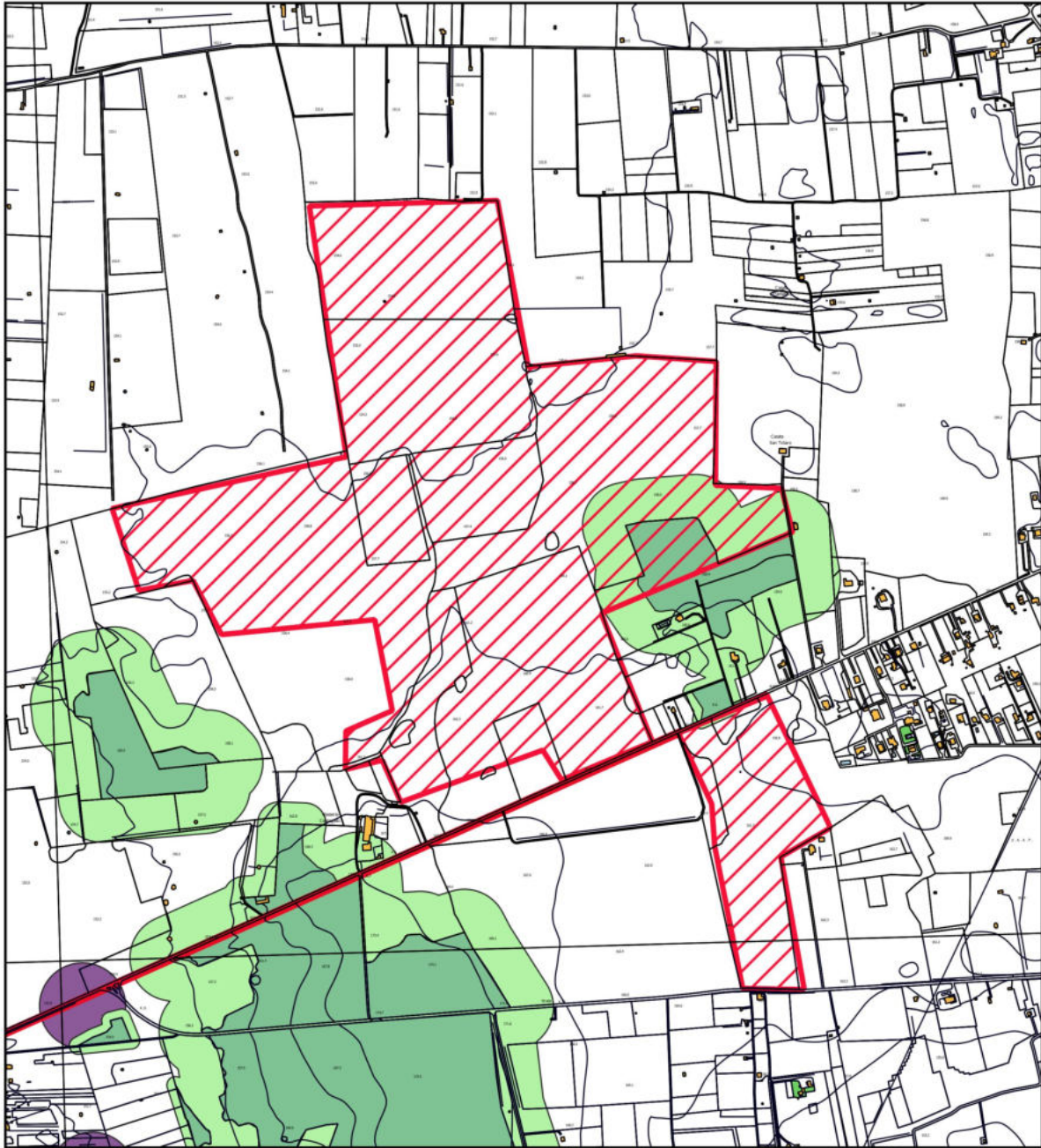
- 494_ripe_erosione_fluviale
- 494_discariche_controllate
- 494_cave
- 494_reticolo

Geomorfologia

Catalogo frane - Frane poligonali

- Crollo/ribaltamento
- Scivolamento rotazionale
- Espansione
- Colamento lento
- Colamento rapido
- Sprofondamento
- Complesso
- n.d.

Scala 1 : 12.000



Carta dei vincoli PPTR

Illegenda

Impianto agrivoltaico

 Percorso Connessione Francavilla F. Taranto

 Confine catastale campo agrivoltaico

Vincoli

 UCP - Aree di rispetto dei boschi (100m)

 BP - Boschi

 UCP - Grotte - 100m

Scala 1 : 12.000

2. GEOLOGIA

L'impalcatura geologica del territorio interessato da campo agrivoltaico è esclusivamente costituita dal Cretacico, rappresentato dalle Dolomie di Galatina. Notevole diffusione hanno pure i sedimenti marini pliocenici e quaternari, spesso rappresentati dai ben noti « tufi » (Calcareni del Salento).

Anche questi sedimenti sono trasgressivi, appoggiati lateralmente o sovrapposti ai sedimenti più antichi, del Cretacico e del Miocene. I depositi continentali sono esclusivamente olocenici e sono rappresentati dai depositi sabbioso argillosi e dalla copertura eluviale e di « terra rossa ».

Nella carta geologica (Ved.Tav.6), si distinguono tre formazioni geologico-sedimentarie due di origine marina ed una di origine continentale le cui età vanno dal Cretacico all'Olocene attuale.

In particolare procedendo dal basso verso l'alto si hanno le seguenti formazioni:

(C⁸⁻⁶). Dolomie di Galatina, la formazione è costituita da Calcari dolomitici e dolomie grigio-nocciola, a frattura irregolare 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 (dolomitizzazione pene-contemporanea, 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) breccie calcaree.

Questa formazione è ampiamente diffusa nel territorio in esame con litologia calcarea ed occupa quasi per intero l'area catastale destinata ad ospitare l'impianto agrivoltaico. L'ambiente di deposizione delle Dolomie di Galatina si può considerare abbastanza simile a quello di una piattaforma carbonatica attuale, di mare sottile, con eventuali episodi di emersione (livelli a breccie). L'età è ascrivibile al Cenomaniano.

Seguono in concordanza stratigrafica le calcareniti del Salento divisi in due livelli :

Livello (p³). Calcareniti, calcari tipo panchina, calcareniti argillose giallastre. Questa formazione affiora a Sud-Ovest del territorio in esame ed occupa una piccola parte dell'area catastale destinata ad ospitare l'impianto agrivoltaico. L'ambiente di deposizione è di mare poco profondo.

L'età è ascrivibile al Pliocene Medio.

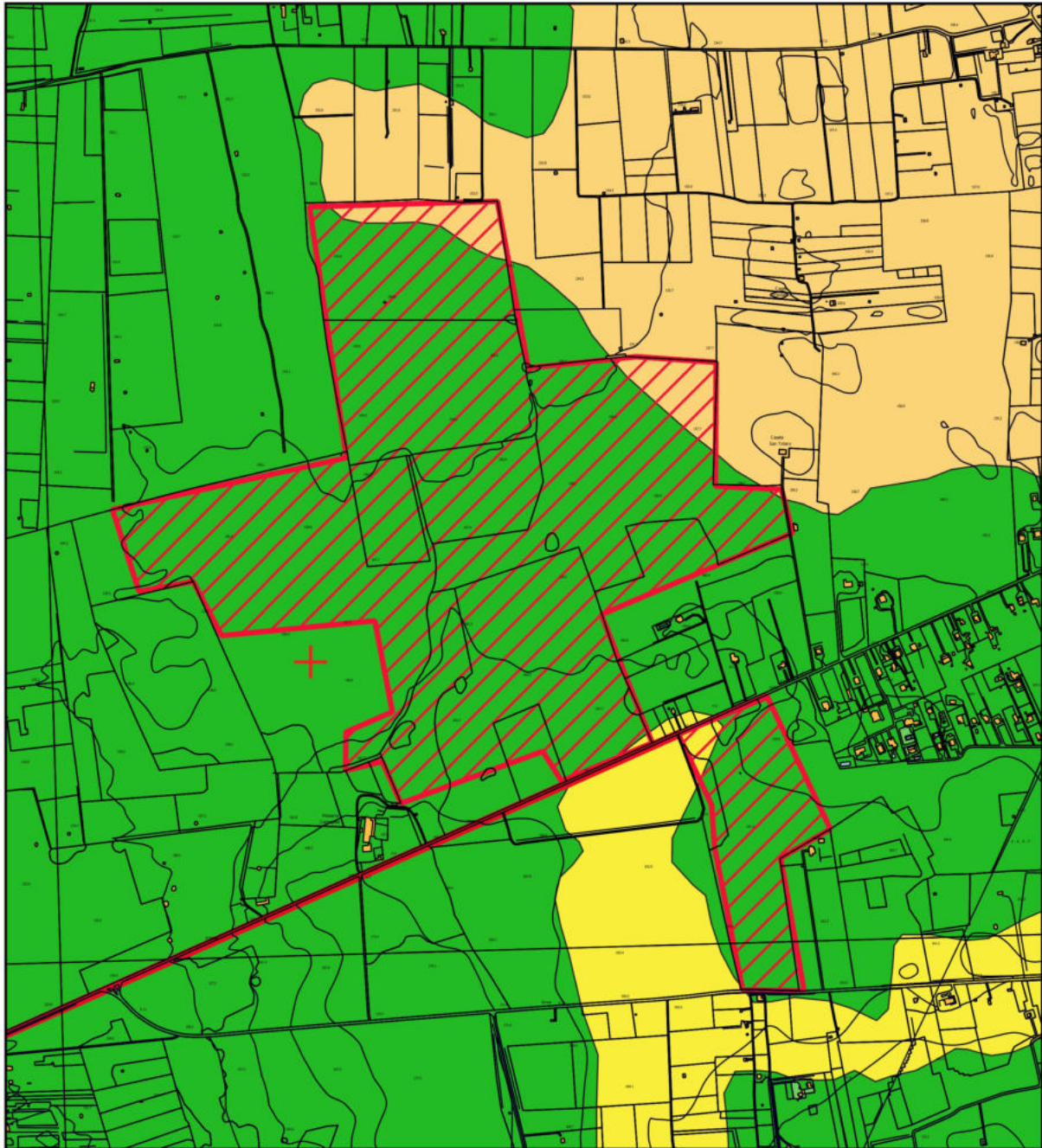
Livello (Q¹-P³). Sabbie calcaree poco cementate con intercalati banchi di panchina, sabbie argillose

grigio-azzurre. Questa formazione affiora prevalentemente a Nord-Est del territorio in esame.

L'età è ascrivibile al Calabriano.

La terza formazione che si rinviene è di origine continentale (**de**) ed è rappresentata da depositi eluviali principali e di (terre rosse). Nel foglio allo studio è presente a Sud-Ovest, lungo l'alveo di un piccolo rigagnolo. l'età è ascrivibile all'Olocene attuale.

Le formazioni studiate si susseguono sempre in successione stratigrafica; i passaggi da una formazione all'altra sono graduali e non si rilevano faglie nè strutture tettoniche particolari. Inoltre è da mettere in evidenza come la diversa composizione litologica dei litotipi presenti sul territorio, si riflette spesso sulle forme morfologiche derivanti dalla evoluzione geomorfologica dei versanti. Queste considerazioni emergono dalla visione geologica generale estesa in tutto il territorio interessato dai fogli 203 Brindisi, 202 Taranto. Si è ritenuto opportuno estendere la visione geologica come descritto in quanto tutto ciò permette di avere una visione completa e globale “modello geologico e pericolosità geologica” del territorio su cui si andrà ad intervenire.



Carta Geologica

Legenda

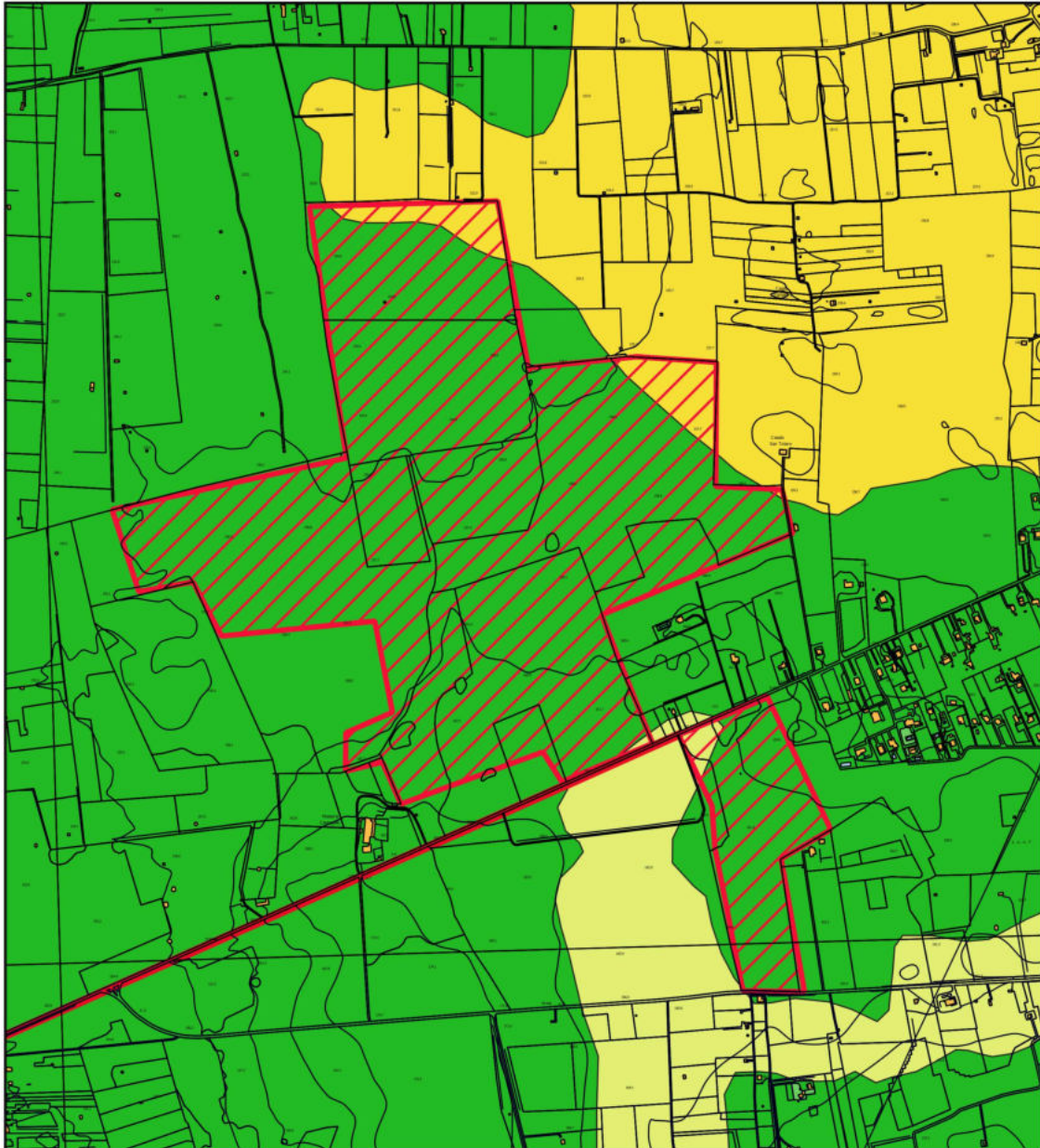
Impianto agrivoltaico

- Percorso Connessione Francavilla F. Taranto
- Confine catastale campo agrivoltaico

Geologia

- Depositi eluviali (Olocene-attuale)
- Calcareniti del Salento - sabbie calcaree (Calabriano)
- Calcareniti del Salento - calcari tipo panchina (Pliocene Medio)
- Dolomie di Galatina (Cenomaniano Superiore)
- + Strati suborizzontali (0-10°)
- 494_faglie

Scala 1 : 12.000



Carta Litologica

Illegenda

Impianto agrivoltaico

- Percorso Connessione Francavilla F. Taranto
- Confine catastale campo agrivoltaico

Litologia

494_litologia

- Depositi sciolti a prevalente componente pelitica
- Unit \blacklozenge a prevalente componente arenitica
- Unit \blacklozenge a prevalente componente siltoso-sabbiosa e/o arenitica
- Unit \blacklozenge prevalentemente calcarea o dolomitica

Scala 1 : 12.000

3. INDAGINI GEOGNOSTICHE E RISULTATI

Nelle aree in esame è stata effettuata una campagna indagini geognostiche costituita da tre prove penetrometriche del tipo dinamica pesante DPSH spinte fino alla profondità significativa-rifiuto ed una prova sismica con metodologia MASW. La prima delle tre prove (DPSH-1) è stata effettuata nell'area piccola del campo agrivoltaico, posta in destra della SS 603 la seconda e la terza (DPSH-2 e 3) all'interno dell'area grande del campo agrivoltaico. Per il calcolo della risposta sismica locale ai sensi del D.M. 17/01/2018 e della Circolare del C.S.LL.PP. n.7 del 21 gennaio 2019, è stata effettuata una prova sismica del tipo MASW nell'area grande del campo agrivoltaico.

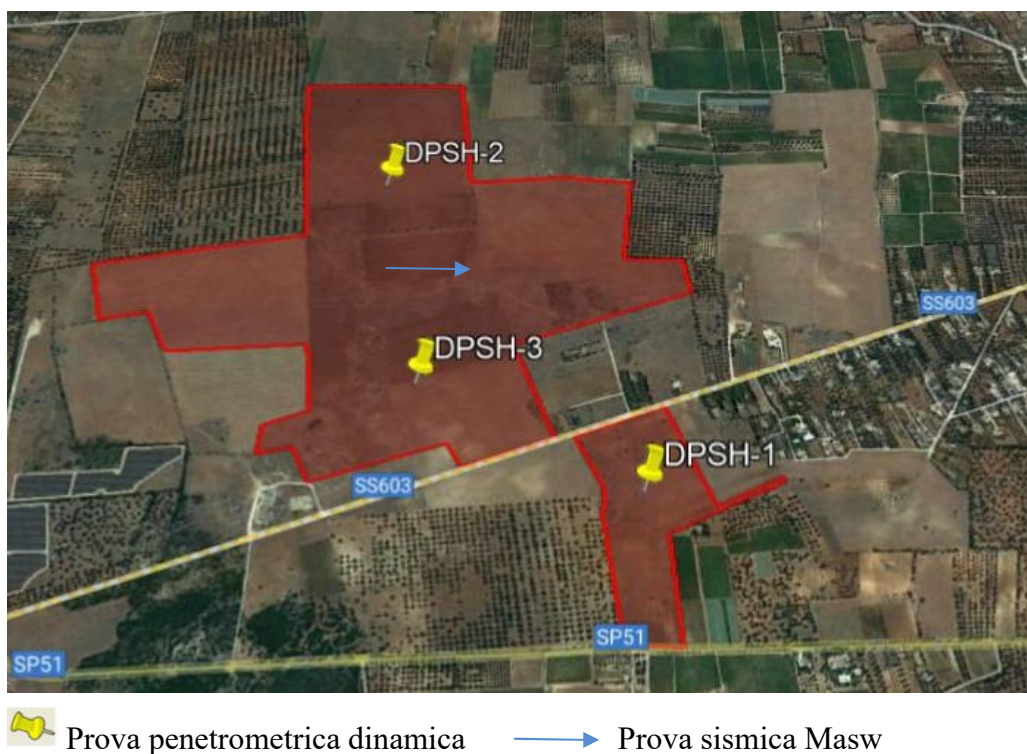
DPSH-1 Impianto agrivoltaico Lat.40°30'6.35''Nord - Long.17°31'6.06''Est

DPSH-2 Impianto agrivoltaico Lat.40°30'39.55''Nord - Long.17°30'35.45''Est

DPSH-3 Impianto agrivoltaico Lat.40°30'17.01'' Nord - Long.17°30'41.57''Est

MASW Impianto agrivoltaico Lat.40°30'29.43'' Nord - Long.17°30'40.16''Est

PLANIMETRIA UBICAZIONE INDAGINI GEOGNOSTICHE





Prova penetrometrica dinamica continua DPSH n.1





Prova penetrometrica dinamica continua DPSH n.2





Prova penetrometrica dinamica continua DPSH n.3





Indagine sismica MASW



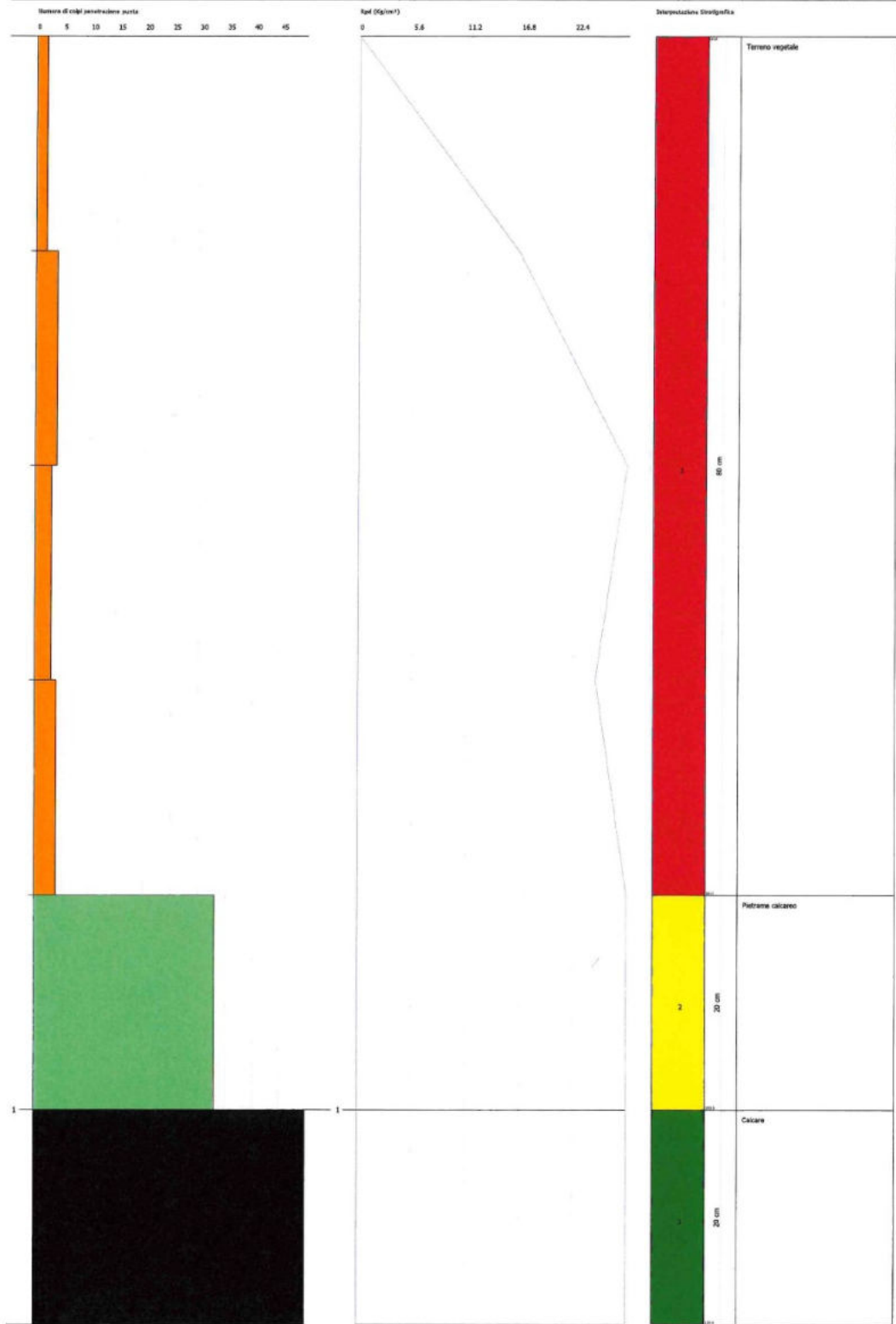
MODELLO GEOLOGICO PROVA PENETROMETRICA DPSH-1

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA Nr.1
 Strumento utilizzato... DPSH (Dynamic Probing Super Heavy)

Coordinate:
 Descrizione: Inquadratura fotografica:
 Località: Pianocella Fontana (Pr)

Data: 07/08/2022

Scala 1:5



MODELLO GEOLOGICO DEL SITO CAMPO AGRIVOLTAICO DPSH-1

- **0.00 mt - 0.80 mt** = Terreno vegetale.
- **0.80 mt - 1,00 mt** = Breccie calcaree molto addensate in matrice sabbiosa.
- **1.00 mt - 1,20 mt** = Calcari.

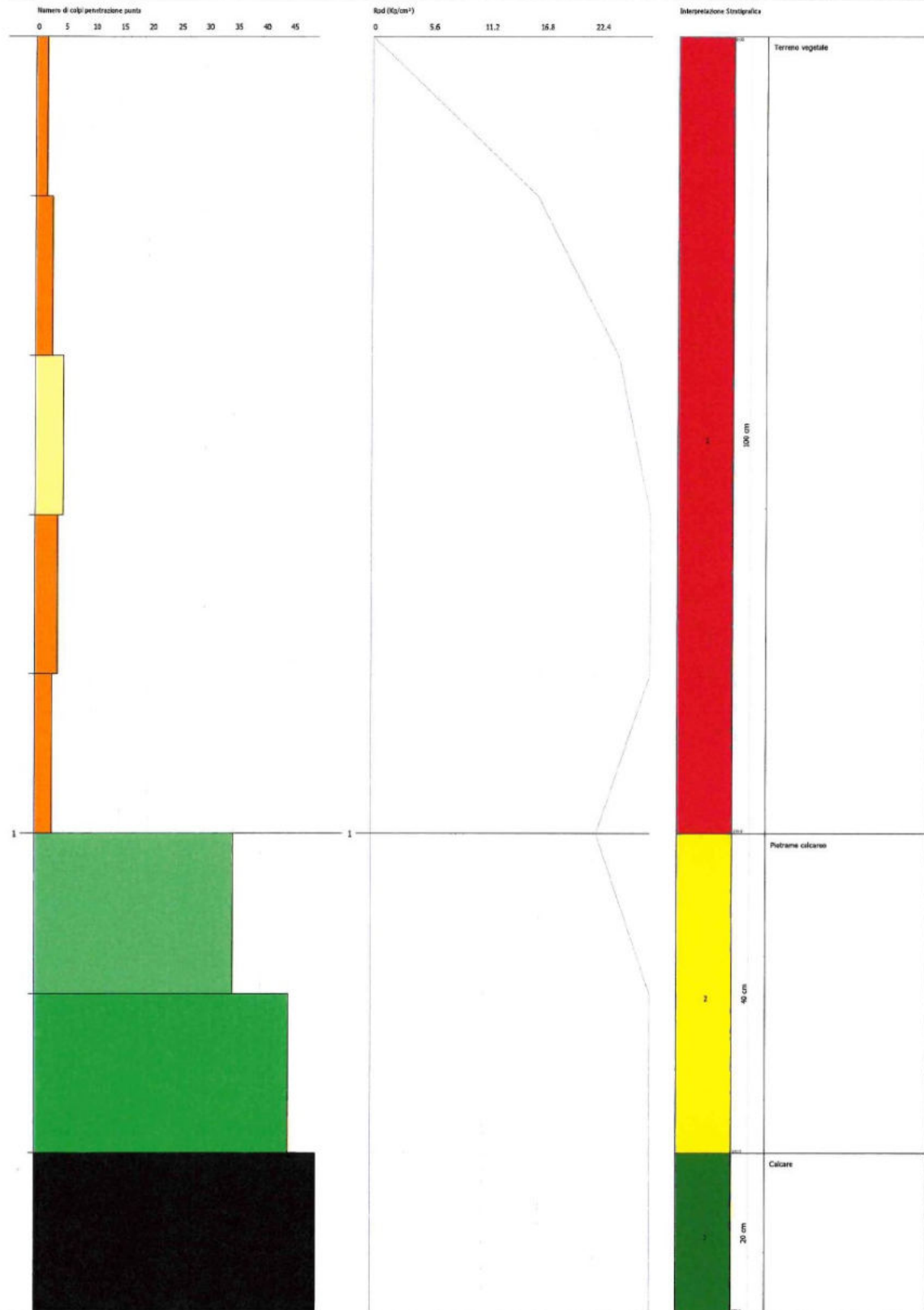
MODELLO GEOLOGICO PROVA PENETROMETRICA DPSH-2

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA Nr.2
 Strumento utilizzato... DPSH (Dynamic Probing Super Heavy)

Committente:
 Descrizione: Impianto fotovoltaico
 Località: Francavilla Fontana (Br)

Data: 07/06/2022

Scala 1:2



MODELLO GEOLOGICO DEL SITO CAMPO AGRIVOLTAICO DPSH-2

- **0.00 mt - 1.00 mt** = Terreno vegetale.
- **1.00 mt - 1,40 mt** = Breccie calcaree molto addensate in matrice sabbiosa.
- **1.40 mt - 1,60 mt** = Calcari.

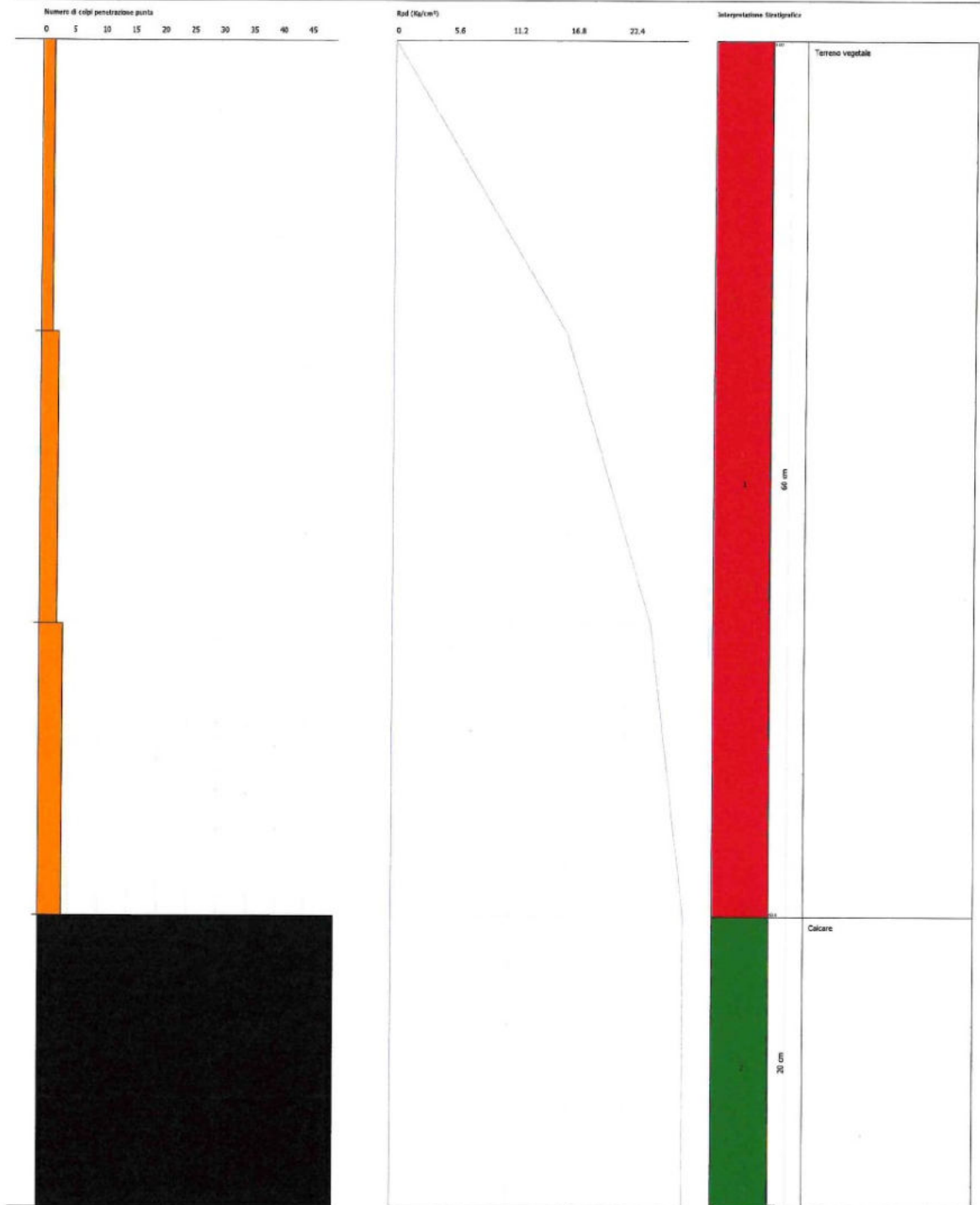
MODELLO GEOLOGICO PROVA PENETROMETRICA DPSH-3

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA Nr.3
 Strumento utilizzato... DPSH (Dynamic Probing Super Heavy)

Committente:
 Descrizione: Impianto Idrovitalico
 Località: Francavilla Fontana (BR)

Data: 07/06/2022

Scala 1:1



MODELLO GEOLOGICO DEL SITO CAMPO AGRIVOLTAICO DPSH-3

- **0.00 mt - 0.60 mt** = Terreno vegetale.
- **0.60 mt - 0,80 mt** = Calcari.

In base alla ricerca effettuata si ha l'assenza di pozzi e falde superficiali. Mentre le stesse le ritroviamo nell'acquifero profondo negli strati calcarei cretatici.

4. IDROGEOLOGIA

L'acqua delle precipitazioni atmosferiche in parte evapora, in parte viene assorbita dal suolo ed in parte scorre su di esso erodendolo e scavandovi vari sistemi di canali. Il disegno che risulta da questa azione (pattern) dipende dalla natura litologica delle rocce attraversate oltre che dalla loro disposizione. Nel territorio preso in considerazione si ha un pattern del tipo dentritico parallelo riconducibile a formazioni calcaree fratturate.

Dall'ultima pubblicazione delle note illustrative del foglio geologico 203 Brindisi scala 1 : 100.000 gli autori individuano per il sottosuolo del Tavoliere Salentino un solo tipo di acquifero.


L'idrografia superficiale è molto ridotta od assente, per il forte assorbimento esercitato dalle formazioni qui presenti, porose o fortemente fessurate. In corrispondenza dei lembi cretacicci, ed in particolare nel settore interessato dal campo agrivoltaico, si ha una idrografia di tipo carsico, per l'affiorare delle formazioni calcaree fessurate del Cretacico superiore. I Calcari dolomitici sono interessati da numerose fratture, che costituiscono una vera e propria fitta rete a circolazione acquifera, « intercomunicanti tra loro, sicchè l'acqua di fondo le riempie totalmente, costituendo una potente falda acquifera, da tempo nota sotto il nome di falda profonda» {V. Corecchia, 1955), Il livello della falda profonda, che è di zero metri in corrispondenza della costa, sale verso l'interno assai lentamente, con una cadente piezometrica dell'ordine di 1%, per la grande permeabilità delle formazioni interessate: quindi verso l'interno i livelli piezometrici di tale falda sono al massimo solo di pochi metri sopra il livello del mare. La falda profonda è adagiata, per galleggiamento, sull'acqua del mare, che invade il continente e che inquina la falda profonda più o meno intensamente. La superficie di contatto {interfaccia), a livello zero in corrispondenza della costa, si approfondisce verso l'interno, raggiungendo profondità dell'ordine equivalente ad 1/60 circa della distanza dalla linea di spiaggia (V. COTECCHIA, 1955-56).

A conferma di tutto ciò sono stati visionati cinque pozzi (Documentazione ISPRA), che ricoprono il territorio allo studio nei vari tipi di terreni affioranti (Ved. stratigrafie pozzi).




- a) Pozzo territorio Francavilla Fontana codice 201217 rivenuta una falda a mt. -115.
- b) Pozzo territorio Francavilla Fontana codice 201015 rivenuta una falda a mt. -142.
- c) Pozzo territorio Francavilla Fontana codice 201176 rivenute due falde a mt. -150-168.
- d) Pozzo territorio Francavilla Fontana codice 200241 rivenuta una falda a mt. -133.

e) Pozzo territorio Francavilla Fontana codice 201120 rivenute due falde a mt. -142-160.


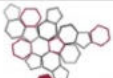

Dalla lettura stratigrafica dei pozzi censiti vediamo che la falda si trova sempre nella roccia calcarea stratificata e roccia calcarea fessurata.

Dati generali		Ubicazione indicativa dell'area d'indagine			
<p>Codice: 201217 Regione: PUGLIA Provincia: BRINDISI Comune: FRANCAVILLA FONTANA Tipologia: PERFORAZIONE Opera: POZZO PER ACQUA Profondità (m): 200,00 Quota pc slm (m): 130,00 Anno realizzazione: 1990 Numero diametri: 1 Presenza acqua: SI Portata massima (l/s): 5,000 Portata esercizio (l/s): 0,500 Numero falde: 0 Numero filtri: 0 Numero piezometrie: 1 Stratigrafia: SI Certificazione(*): NO Numero strati: 3 Longitudine WGS84 (dd): 17,580119 Latitudine WGS84 (dd): 40,539550 Longitudine WGS84 (dms): 17° 34' 48.44" E Latitudine WGS84 (dms): 40° 32' 22.38" N</p> <p>(*)Indica la presenza di un professionista nella compilazione della stratigrafia</p>					
DIAMETRI PERFORAZIONE					
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)	
1	0,00	200,00	200,00	270	
MISURE PIEZOMETRICHE					
Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)	
mag/1990	115,00	115,00	0,00	0,500	
STRATIGRAFIA					
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica
1	0,00	50,00	50,00		ROCCIA CALCAREA BIANCA
2	50,00	100,00	50,00		ROCCIA CALCAREA BIANCA CON STRATIFICAZIONI
3	100,00	200,00	100,00		ROCCIA CALCAREA FESSURATA CON FALDE ACQUIFERE

ISPRA - Copyright 2018




 ISPRA <small>Istituto Superiore per la Protezione e la Ricerca Ambientale</small>	 Sistema Nazionale per la Protezione dell'Ambiente	Istituto Superiore per la Protezione e la Ricerca Ambientale												
Archivio nazionale delle indagini nel sottosuolo (Legge 464/1984)														
Dati generali	Ubicazione indicativa dell'area d'indagine													
<p> Codice: 201015 Regione: PUGLIA Provincia: BRINDISI Comune: FRANCAVILLA FONTANA Tipologia: PERFORAZIONE Opera: POZZO PER ACQUA Profondità (m): 298,00 Quota pc slm (m): 140,00 Anno realizzazione: 1995 Numero diametri: 1 Presenza acqua: SI Portata massima (l/s): 1,800 Portata esercizio (l/s): 1,500 Numero falde: 0 Numero filtri: 0 Numero piezometrie: 1 Stratigrafia: NO Certificazione(*): NO Numero strati: 0 Longitudine WGS84 (dd): 17,534289 Latitudine WGS84 (dd): 40,534281 Longitudine WGS84 (dms): 17° 32' 03.45" E Latitudine WGS84 (dms): 40° 32' 03.41" N (*)Indica la presenza di un professionista nella compilazione della stratigrafia </p>														
DIAMETRI PERFORAZIONE														
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Progr</th> <th>Da profondità (m)</th> <th>A profondità (m)</th> <th>Lunghezza (m)</th> <th>Diametro (mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0,00</td> <td>290,00</td> <td>290,00</td> <td>230</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)	1	0,00	290,00	290,00	230				
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)										
1	0,00	290,00	290,00	230										
MISURE PIEZOMETRICHE														
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Data rilevamento</th> <th>Livello statico (m)</th> <th>Livello dinamico (m)</th> <th>Abbassamento (m)</th> <th>Portata (l/s)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>nov/1995</td> <td>142,00</td> <td>142,00</td> <td>0,00</td> <td>ND</td> </tr> </tbody> </table>	Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)	nov/1995	142,00	142,00	0,00	ND				
Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)										
nov/1995	142,00	142,00	0,00	ND										

ISPRA - Copyright 2018


 ISPRA <small>Istituto Superiore per la Protezione e la Ricerca Ambientale</small>	 Sistema Nazionale per la Protezione dell'Ambiente	Istituto Superiore per la Protezione e la Ricerca Ambientale															
Archivio nazionale delle indagini nel sottosuolo (Legge 464/1984)																	
Dati generali	Ubicazione indicativa dell'area d'indagine																
<p> Codice: 201176 Regione: PUGLIA Provincia: BRINDISI Comune: FRANCAVILLA FONTANA Tipologia: PERFORAZIONE Opera: POZZO PER ACQUA Profondità (m): 175,00 Quota pc slm (m): 140,00 Anno realizzazione: 1995 Numero diametri: 2 Presenza acqua: SI Portata massima (l/s): 5.000 Portata esercizio (l/s): 2,000 Numero falde: 2 Numero filtri: 0 Numero piezometrie: 1 Stratigrafia: SI Certificazione(*): NO Numero strati: 12 Longitudine WGS84 (dd): 17,558450 Latitudine WGS84 (dd): 40,528719 Longitudine WGS84 (dms): 17° 33' 30.43" E Latitudine WGS84 (dms): 40° 31' 43.39" N </p> <p>(*)Indica la presenza di un professionista nella compilazione della stratigrafia</p>																	
DIAMETRI PERFORAZIONE																	
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Progr</th> <th>Da profondità (m)</th> <th>A profondità (m)</th> <th>Lunghezza (m)</th> <th>Diametro (mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0,00</td> <td>30,00</td> <td>30,00</td> <td>220</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>30,00</td> <td>175,00</td> <td>145,00</td> <td>210</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)	1	0,00	30,00	30,00	220	2	30,00	175,00	145,00	210		
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)													
1	0,00	30,00	30,00	220													
2	30,00	175,00	145,00	210													
FALDE ACQUIFERE																	
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Progr</th> <th>Da profondità (m)</th> <th>A profondità (m)</th> <th>Lunghezza (m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>150,00</td> <td>155,00</td> <td>5,00</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>168,00</td> <td>173,00</td> <td>5,00</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	1	150,00	155,00	5,00	2	168,00	173,00	5,00					
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)														
1	150,00	155,00	5,00														
2	168,00	173,00	5,00														
MISURE PIEZOMETRICHE																	
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Data rilevamento</th> <th>Livello statico (m)</th> <th>Livello dinamico (m)</th> <th>Abbassamento (m)</th> <th>Portata (l/s)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>dic/1995</td> <td>138,50</td> <td>139,00</td> <td>0,50</td> <td>2,000</td> </tr> </tbody> </table>	Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)	dic/1995	138,50	139,00	0,50	2,000							
Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)													
dic/1995	138,50	139,00	0,50	2,000													
STRATIGRAFIA																	
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Progr</th> <th>Da profondità (m)</th> <th>A profondità (m)</th> <th>Spessore (m)</th> <th>Età geologica</th> <th>Descrizione litologica</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0,00</td> <td>2,50</td> <td>2,50</td> <td></td> <td>TERRENO VEGETALE</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica	1	0,00	2,50	2,50		TERRENO VEGETALE					
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica												
1	0,00	2,50	2,50		TERRENO VEGETALE												

2	2,50	7,00	4,50	CALCARENITE DISFATTA
3	7,00	22,00	15,00	TERRENO ARGILLOSO
4	22,00	29,00	7,00	ROCCIA CALCAREA STRATIFICATA
5	29,00	30,00	1,00	ROCCIA CALCAREA COMPATTA
6	30,00	75,00	45,00	ROCCIA TUFACEA
7	75,00	105,00	30,00	ROCCIA CALCAREA COMPATTA
8	105,00	150,00	45,00	ROCCIA CALCAREA STRATIFICATA
9	150,00	155,00	5,00	ROCCIA C. S. CON LEGGERE FALDE ACQUIFERE
10	155,00	168,00	13,00	ROCCIA CALCAREA COMPATTA
11	168,00	173,00	5,00	ROCCIA CALCAREA STRATIFICATA CON FALDE ACQUIFERE
12	173,00	175,00	2,00	ROCCIA CALCAREA COMPATTA

ISPRA - Copyright 2018

 ISPRA <small>Istituto Superiore per la Protezione e la Ricerca Ambientale</small>	 Sistema Nazionale <small>per la Protezione dell'Ambiente</small>	Istituto Superiore per la Protezione e la Ricerca Ambientale																										
Archivio nazionale delle indagini nel sottosuolo (Legge 464/1984)																												
Dati generali	Ubicazione indicativa dell'area d'indagine																											
<p> Codice: 200241 Regione: PUGLIA Provincia: BRINDISI Comune: FRANCAVILLA FONTANA Tipologia: PERFORAZIONE Opera: POZZO PER ACQUA Profondità (m): 160,00 Quota pc slm (m): 135,00 Anno realizzazione: 1995 Numero diametri: 2 Presenza acqua: SI Portata massima (l/s): 0,500 Portata esercizio (l/s): 0,400 Numero falde: 0 Numero filtri: 0 Numero piezometrie: 1 Stratigrafia: SI Certificazione(*): NO Numero strati: 3 Longitudine WGS84 (dd): 17,570950 Latitudine WGS84 (dd): 40,519831 Longitudine WGS84 (dms): 17° 34' 15.42" E Latitudine WGS84 (dms): 40° 31' 11.40" N </p> <p>(*Indica la presenza di un professionista nella compilazione della stratigrafia)</p>																												
DIAMETRI PERFORAZIONE																												
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Progr</th> <th>Da profondità (m)</th> <th>A profondità (m)</th> <th>Lunghezza (m)</th> <th>Diametro (mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0,00</td> <td>40,00</td> <td>40,00</td> <td>250</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>40,00</td> <td>160,00</td> <td>120,00</td> <td>220</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)	1	0,00	40,00	40,00	250	2	40,00	160,00	120,00	220													
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)																								
1	0,00	40,00	40,00	250																								
2	40,00	160,00	120,00	220																								
MISURE PIEZOMETRICHE																												
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Data rilevamento</th> <th>Livello statico (m)</th> <th>Livello dinamico (m)</th> <th>Abbassamento (m)</th> <th>Portata (l/s)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>nov/1995</td> <td>133,00</td> <td>135,00</td> <td>2,00</td> <td>ND</td> </tr> </tbody> </table>	Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)	nov/1995	133,00	135,00	2,00	ND																		
Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)																								
nov/1995	133,00	135,00	2,00	ND																								
STRATIGRAFIA																												
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Progr</th> <th>Da profondità (m)</th> <th>A profondità (m)</th> <th>Spessore (m)</th> <th>Età geologica</th> <th>Descrizione litologica</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0,00</td> <td>18,00</td> <td>18,00</td> <td></td> <td>ROCCIA CARPAREA</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>18,00</td> <td>40,00</td> <td>22,00</td> <td></td> <td>ARGILLA GIALLA</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>40,00</td> <td>160,00</td> <td>120,00</td> <td></td> <td>ROCCIA CALCAREA</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica	1	0,00	18,00	18,00		ROCCIA CARPAREA	2	18,00	40,00	22,00		ARGILLA GIALLA	3	40,00	160,00	120,00		ROCCIA CALCAREA				
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica																							
1	0,00	18,00	18,00		ROCCIA CARPAREA																							
2	18,00	40,00	22,00		ARGILLA GIALLA																							
3	40,00	160,00	120,00		ROCCIA CALCAREA																							

ISPRA - Copyright 2018

 ISPRA <small>Istituto Superiore per la Protezione e la Ricerca Ambientale</small>	 Sistema Nazionale per la Protezione dell'Ambiente	Istituto Superiore per la Protezione e la Ricerca Ambientale																		
Archivio nazionale delle indagini nel sottosuolo (Legge 464/1984)																				
Dati generali	Ubicazione indicativa dell'area d'indagine																			
<p> Codice: 201120 Regione: PUGLIA Provincia: BRINDISI Comune: FRANCAVILLA FONTANA Tipologia: PERFORAZIONE Opera: POZZO PER ACQUA Profondità (m): 165,00 Quota pc slm (m): 138,00 Anno realizzazione: 1994 Numero diametri: 1 Presenza acqua: SI Portata massima (l/s): 3,000 Portata esercizio (l/s): 1,000 Numero falde: 2 Numero filtri: 0 Numero piezometrie: 1 Stratigrafia: SI Certificazione(*): NO Numero strati: 11 Longitudine WGS84 (dd): 17,579839 Latitudine WGS84 (dd): 40,517331 Longitudine WGS84 (dms): 17° 34' 47.43" E Latitudine WGS84 (dms): 40° 31' 02.39" N </p> <p>(*)Indica la presenza di un professionista nella compilazione della stratigrafia</p>																				
DIAMETRI PERFORAZIONE																				
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">Progr</th> <th style="width: 20%;">Da profondità (m)</th> <th style="width: 20%;">A profondità (m)</th> <th style="width: 20%;">Lunghezza (m)</th> <th style="width: 30%;">Diametro (mm)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0,00</td> <td>165,00</td> <td>165,00</td> <td>220</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)	1	0,00	165,00	165,00	220										
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)																
1	0,00	165,00	165,00	220																
FALDE ACQUIFERE																				
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">Progr</th> <th style="width: 20%;">Da profondità (m)</th> <th style="width: 20%;">A profondità (m)</th> <th style="width: 50%;">Lunghezza (m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>142,00</td> <td>145,00</td> <td>3,00</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>160,00</td> <td>162,00</td> <td>2,00</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	1	142,00	145,00	3,00	2	160,00	162,00	2,00								
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)																	
1	142,00	145,00	3,00																	
2	160,00	162,00	2,00																	
MISURE PIEZOMETRICHE																				
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 20%;">Data rilevamento</th> <th style="width: 20%;">Livello statico (m)</th> <th style="width: 20%;">Livello dinamico (m)</th> <th style="width: 20%;">Abbassamento (m)</th> <th style="width: 20%;">Portata (l/s)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>giu/1994</td> <td>137,00</td> <td>137,20</td> <td>0,20</td> <td>1,000</td> </tr> </tbody> </table>	Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)	giu/1994	137,00	137,20	0,20	1,000										
Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (l/s)																
giu/1994	137,00	137,20	0,20	1,000																
STRATIGRAFIA																				
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 10%;">Progr</th> <th style="width: 10%;">Da profondità (m)</th> <th style="width: 10%;">A profondità (m)</th> <th style="width: 10%;">Spessore (m)</th> <th style="width: 10%;">Età geologica</th> <th style="width: 50%;">Descrizione litologica</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>0,00</td> <td>0,50</td> <td>0,50</td> <td></td> <td>TERRENO VEGETALE</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>0,50</td> <td>5,00</td> <td>4,50</td> <td></td> <td>TERRENO ARGILLOSO E CALCARENITE</td> </tr> </tbody> </table>	Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica	1	0,00	0,50	0,50		TERRENO VEGETALE	2	0,50	5,00	4,50		TERRENO ARGILLOSO E CALCARENITE		
Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica															
1	0,00	0,50	0,50		TERRENO VEGETALE															
2	0,50	5,00	4,50		TERRENO ARGILLOSO E CALCARENITE															

3	5,00	15,00	10,00	ROCCIA CALCAREA STRATIFICATA
4	15,00	19,00	4,00	ROCCIA CALCAREA COMPATTA
5	19,00	75,00	56,00	ROCCIA DOLOMIA COMPATTA
6	75,00	110,00	35,00	ROCCIA CALCAREA COMPATTA
7	110,00	142,00	32,00	ROCCIA CALCAREA STRATIFICATA
8	142,00	145,00	3,00	ROCCIA C. S. CON INFILTRAZIONE D'ACQUA
9	145,00	160,00	15,00	ROCCIA CALCAREA COMPATTA
10	160,00	162,00	2,00	ROCCIA CALCAREA STRATIFICATA CON FALDE ACQUIFERE
11	162,00	165,00	3,00	ROCCIA C. S. COMPATTA

ISPRA - Copyright 2018

5. PROGETTO PAI

Il Progetto PAI è finalizzato al miglioramento delle condizioni di regime idraulico e della stabilità geomorfologica, individua e norma per l'intero ambito del bacino le aree a pericolosità idraulica e le aree a pericolosità geomorfologica.

Le aree a pericolosità idraulica individuate dal PAI sono suddivise, in funzione dei differenti gradi di rischio in:

AREE A PERICOLOSITA' IDRAULICA

- 1) Aree ad alta probabilità di inondazione – A.P.;
- 2) Aree a media probabilità di inondazione –M.P.;
- 3) Aree a bassa probabilità di inondazione – B.P.;

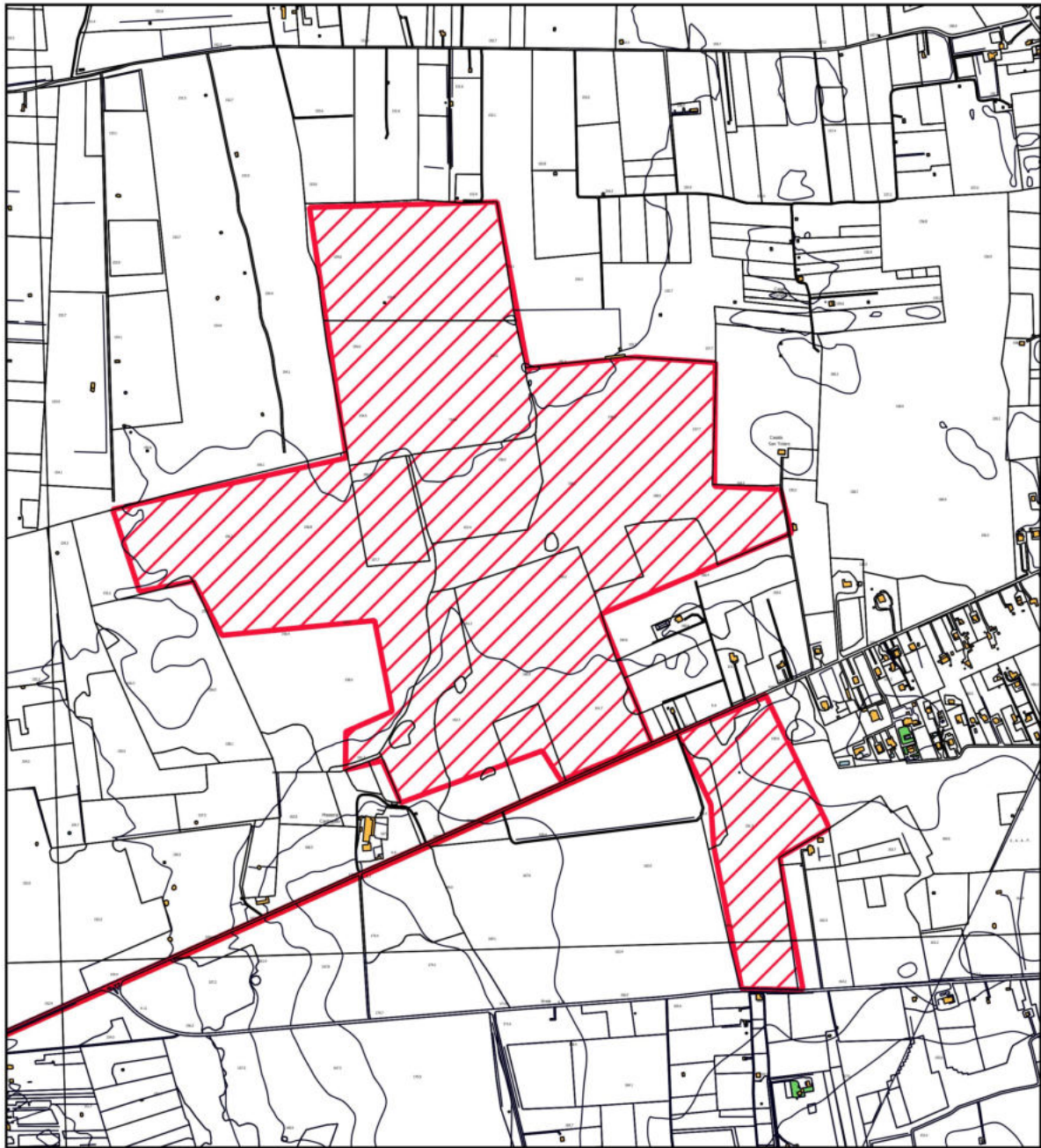
AREE A PERICOLOSITA' GEOMORFOLOGICA

- 1) Aree a pericolosità geomorfologica molto elevata – P.G.3;
- 2) Aree a pericolosità geomorfologica elevata – P.G.2;
- 3) Aree a pericolosità geomorfologica media e moderata – P.G.1;

AREE A RISCHIO IDROGEOLOGICO

- 1) Aree a rischio moderato – R1;
- 2) Aree rischio medio – R2;
- 3) Aree a rischio elevato – R3;
- 4) Aree a rischio molto elevato – R2;



Per quanto riguarda la pericolosità idraulica ed il rischio idraulico, dall'analisi effettuate nel presente studio e dalla visione delle carte tematiche del P.A.I. dell'A.d.B. Puglia, risultano nulli. Ugualmente per la pericolosità geomorfologica le aree non risultano interessate (Ved.Tav.4 e 5).



Carta PAI della pericolosità idraulica

Legenda

Impianto agrivoltaico

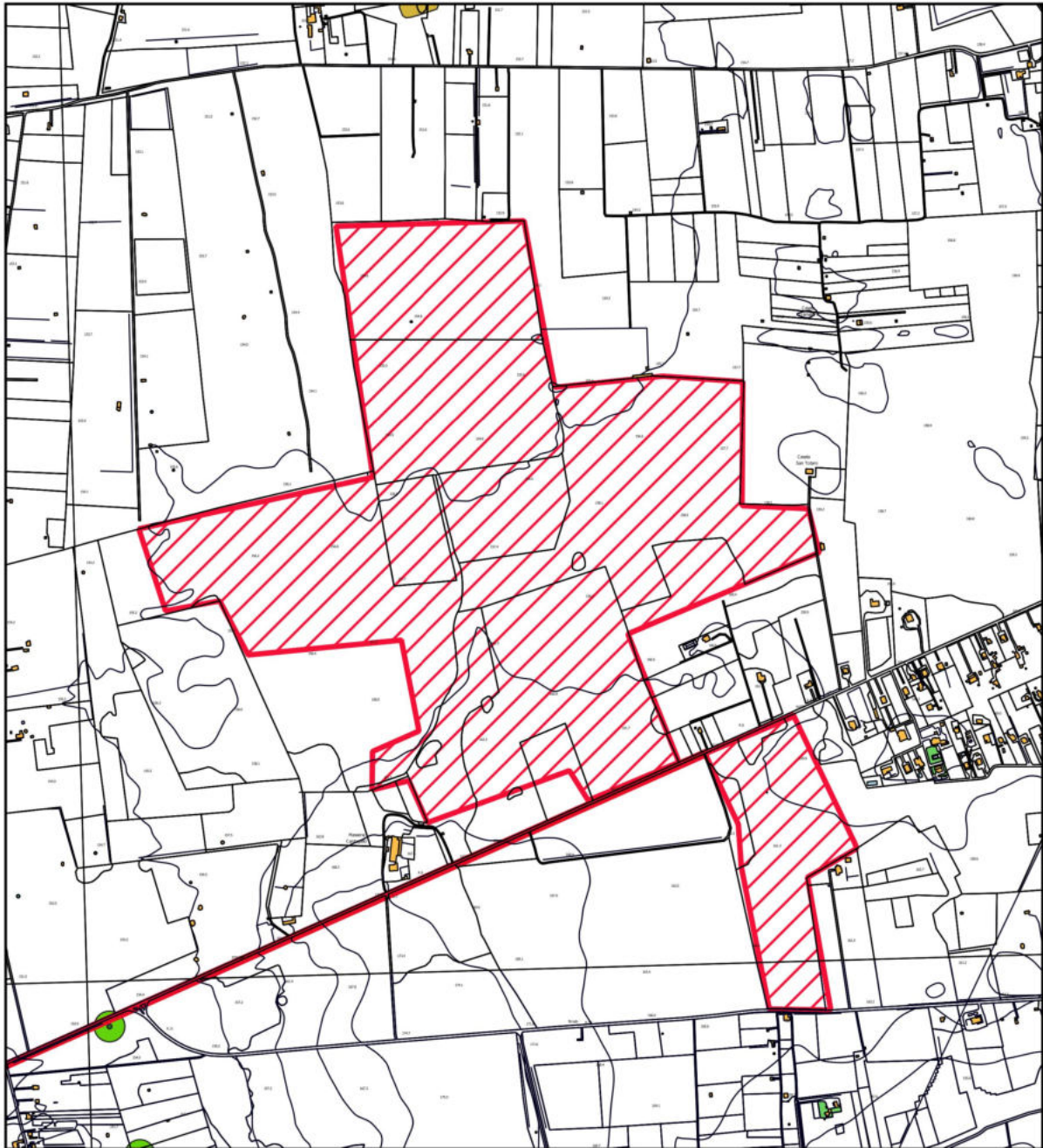
-  Percorso Connessione Francavilla F. Taranto
-  Confine catastale campo agrivoltaico

PAI

Pericolosità idraulica

-  AP
-  MP
-  BP

Scala 1 : 12.000



Carta PAI della pericolosità geomorfologica

Legenda

Impianto agrivoltaico

— Percorso Connessione Francavilla F. Taranto

▨ Confine catastale campo agrivoltaico

PAI_frane_luglio_22

■ PG3

■ PG2

■ PG1

Scala 1 : 12.000

6. INTERFERENZA 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, più in generale, alla protezione dell'intero sistema idrico superficiale e sotterraneo.

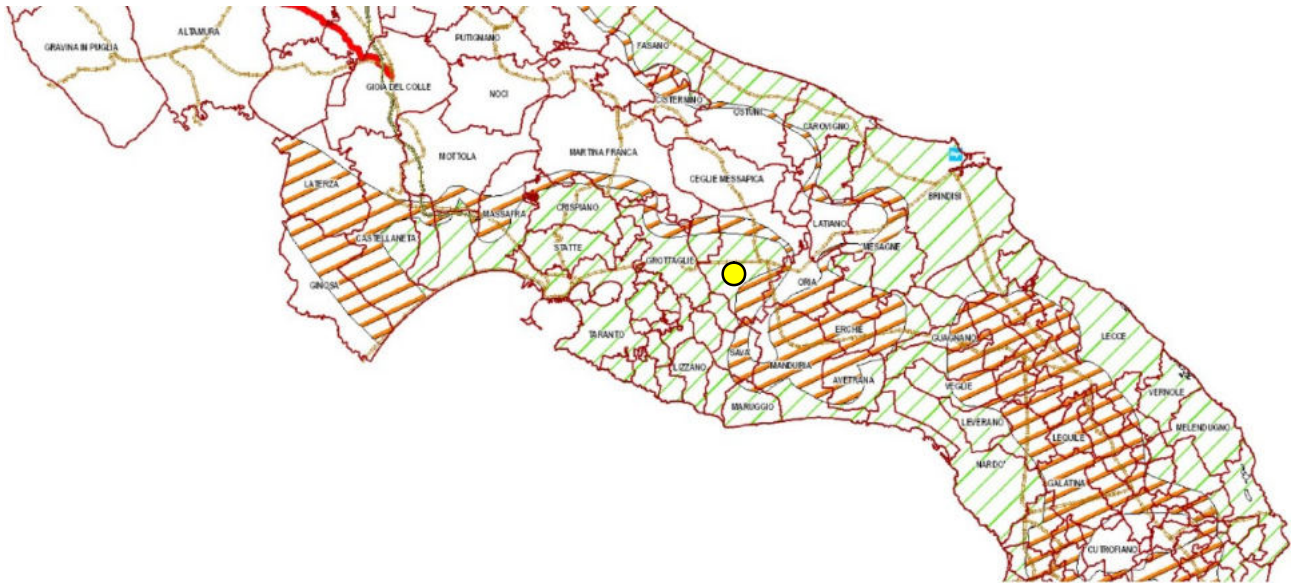
Con tale Piano vengono adottate alcune misure di salvaguardia distinte in:

- a) Misure di tutela quali-quantitativa dei corpi idrici sotterranei;
- b) Misure di salvaguardia per le zone di protezione speciale idrogeologica;
- c) 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.

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. Dall'analisi della cartografia allegata al piano, le aree allo studio ricadono in un'area sottoposta a vincolistica, (Carta di vincolo d'uso degli acquiferi, aree vulnerabili alla contaminazione salina). Tuttavia il progetto fotovoltaico non prevede prelievi di acqua e/o lavorazioni e trasformazioni di prodotti che generano scarichi, acque reflue, ecc. Pertanto le opere in oggetto non risultano interferenti con zone di protezione speciale idrogeologica.

Carta di vincolo d'uso degli acquiferi



- Area allo studio
- Aree di tutela per approvvigionamento idrico di emergenza
- ▨ Aree di tutela quali-quantitativa
- ▧ Aree vulnerabili alla contaminazione salina
- ▩ Aree di tutela quantitativa — Canale principale dell'acquedotto pugliese

7. CONCLUSIONI

In sede preliminare è stato dato un quadro topografico, geomorfologico ed idrogeologico del territorio in cui ricadono i siti in esame. E' stata poi analizzata la morfologia, l'idrogeologia e la geologia in senso stretto del territorio circostante e delle aree allo studio, ne deriva che si hanno tre formazioni geologiche-sedimentarie due di origine marina ed una di origine continentale le cui età vanno dal Cretacico all'Olocene attuale.

In particolare procedendo dal basso verso l'alto si hanno le seguenti formazioni:

(C⁸⁻⁶). Dolomie di Galatina, la formazione è costituita da Calcari dolomitici e dolomie grigio-nocciola, a frattura irregolare 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 (dolomitizzazione pene-contemporanea, 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) breccie calcaree.

Questa formazione è ampiamente diffusa nel territorio in esame con litologia calcarea ed occupa quasi per intero l'area catastale destinata ad ospitare l'impianto agrivoltaico. L'ambiente di deposizione delle Dolomie di Galatina si può considerare abbastanza simile a quello di una piattaforma carbonatica attuale, di mare sottile, con eventuali episodi di emersione (livelli a breccie). L'età è ascrivibile al Cenomaniano.

Seguono in concordanza stratigrafica le calcareniti del Salento divisi in due livelli :

Livello (p³). Calcareniti, calcari tipo panchina, calcareniti argillose giallastre. Questa formazione affiora a Sud-Ovest del territorio in esame ed occupa una piccola parte dell'area catastale destinata ad ospitare l'impianto agrivoltaico. L'ambiente di deposizione è di mare poco profondo.

L'età è ascrivibile al Pliocene Medio.

Livello (Q¹-P³). Sabbie calcaree poco cementate con intercalati banchi di panchina, sabbie argillose grigio-azzurre. Questa formazione affiora prevalentemente a Nord-Est del territorio in esame.

L'età è ascrivibile al Calabriano.

La terza formazione che si rinviene è di origine continentale (de) ed è rappresentata da depositi

eluviali principali e di (terre rosse). Nel foglio allo studio è presente a Sud-Ovest, lungo l'alveo di un piccolo rigagnolo. l'età è ascrivibile all'Olocene attuale.

Le formazioni studiate si susseguono sempre in successione stratigrafica; i passaggi da una formazione all'altra sono gradualmente e non si rilevano faglie né strutture tettoniche particolari.

Morfologicamente l'area interessata dai pannelli fotovoltaici si presenta per lo più pianeggiante ed altimetricamente è posta a quote minime di mt 155.20 massime di mt.163.70 s.l.m., con pendenza verso Sud-Est poco accentuata dell' 0.7%. Nelle aree allo studio ed in quelle vicinorie non si riscontrano conche, doline, fenomeni di carsismo e fenomeni franosi in atto o potenziali. Il territorio fa parte del Tavoliere delle Puglie pertanto per la bassa acclività si presenta stabile e privo di fenomenologie eversive (Ved.Tav.3). Per quanto riguarda la pericolosità idrogeologica, il rischio idrogeologico e la pericolosità geomorfologica dalla visione delle carte tematiche del P.A.I. dell'A.d.B. Puglia, risultano nulli. Dalla lettura del PPTR nell'area più grande di proprietà si riscontra una piccolissima zona posizionata ad est un vincolo (Capitolo 5.2.1. Componenti botanico-vegetazionali) BP bosco ed un UCP aree di rispetto dei boschi. Quest'aree in fase di progettazione sono state escluse dalla posa in opera dei pannelli solari.

Infine è stato studiato il piano della interferenza delle acque finalizzato al raggiungimento degli obiettivi di qualità dei corpi idrici, più in generale, alla protezione dell'intero sistema idrico superficiale e sotterraneo.

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

- a) Misure di tutela quali-quantitativa dei corpi idrici sotterranei;
- b). Misure di salvaguardia per le zone di protezione speciale idrogeologica;
- c). Misure integrative (area di rispetto del canale principale dell'Acquedotto Pugliese).

Dall'analisi della cartografia allegata al piano, le aree allo studio ricadono in un'area sottoposta a vincolistica, (Carta di vincolo d'uso degli acquiferi, aree vulnerabili alla contaminazione salina).

Tuttavia il progetto fotovoltaico non prevede prelievi di acqua e/o lavorazioni e trasformazioni di prodotti che generano scarichi, acque reflue, ecc. Pertanto le opere in oggetto non risultano interferenti con zone di protezione speciale idrogeologica.

A conclusione di quanto sopra esposto e dalle risultanze emerse nel presente studio, si deduce che le aree e l'intervento proposto dal punto di vista idrogeologico non presenta pericolosità.

Tanto Dovevasi.

IL GEOLOGO

Dott. Vito. F. PLESCIA



Bibliografia

REGIONE PUGLIA Carta Tecnica Regionale C.T.R. 494062, 494101, 494073, 494114, 494063, 494104 Scala 1 : 5.000

Regolamento Regionale 11 Marzo 2015 n.9 e dalla L.R. del 27 Luglio 2001, n° 20 Art.4 comma 3, lett.b e Art.5,comma 10 bis

Ministero dell'Industria, del Commercio e dell'Artigianato Direzione Generale delle Miniere, Servizio Geologico d'Italia CARTA GEOLOGICA D'ITALIA Fogli 203 Brindisi, 202 Taranto.

Note illustrative della carta geologica alla scala 1 : 100.000 Fogli 203 Brindisi 202 Taranto

Autorità di Bacino ADB Puglia

Progetto di Piano Stralcio per l'assetto idrogeologico (PAI) dei Bacini di competenza.

Il Dipartimento Difesa del Suolo - *Servizio Geologico d'Italia* dell'APAT (ora in ISPRA).
Progetto IFFI (Inventario dei Fenomeni Franosi in Italia).

ENI Acque dolci sotterranee “Inventario dei dati raccolti dall'Agip durante la ricerca di idrocarburi in Italia”.

D.M. 17/01/2018 e della Circolare del C.S.LL.PP. n.7 del 21 gennaio 2019

ALLEGATI
Rapporto del laboratorio GEOPROVE

PREMESSA

Nel mese di agosto 2022, su incarico del Dott. Geol. Vito F. Plescia, la Geoprove Srl di Ruffano, ha eseguito delle indagini geognostiche a supporto di un progetto di realizzazione di un impianto fotovoltaico su un'area sita nel Comune di Francavilla Fontana (Le).

Lo scopo dell'indagine è quello di determinare le caratteristiche meccaniche e sismiche del terreno fondale eseguendo pertanto, come richiesto dalla committenza:

- n.3 prove penetrometriche DPSH.
- n° 1 profilo sismico Masw.

Di seguito si relaziona:

- sulle metodologie delle indagini;
- sui risultati ottenuti;
- in allegato si riportano gli elaborati grafici delle prove.

Le indagine geognostiche sono state eseguite dalla Ditta Geoprove, in conformità alle direttive del **DM 17/01/2018** recante “Norme Tecniche per le costruzioni” ed è stata finalizzata alla raccolta di dati qualitativi e quantitativi occorrenti per la previsione del comportamento dell'opera in rapporto alle caratteristiche del terreno.

PROVE PENETROMETRICHE DINAMICHE CONTINUE (DPSH)

Il sondaggio penetrometrico dinamico consiste nell'infiggere nel terreno una punta conica battendo sulle aste con un maglio a caduta libera e contando il numero di colpi necessari all'avanzamento della punta, di successive quantità costanti.

Le prove sono state eseguite con un penetrometro TG 63-200 della PAGANI, le cui caratteristiche tecniche sono di seguito riportate:

- Maglio a caduta libera Kg 63.5
- Aste in acciaio speciale $\phi = 50.8$ mm; L = 100 cm; Kg = 6.3
- Punta conica della superficie 20.43 cm²;
- Altezza di caduta libera maglio 75 cm.

Di seguito si allegano gli istogrammi penetrometrici, con i numeri di colpi registrati durante l'indagine.

Dalla prova n. 1 è stata ricostruita la seguente successione litostratigrafia:

- da 0.00 m a 0.80 m Terreno vegetale
- da 0.80 m a 1.00 Pietrame calcareo
- da 0.80 m a 1.20 m Calcarea

Dalla prova n. 2 è stata ricostruita la seguente successione litostratigrafia:

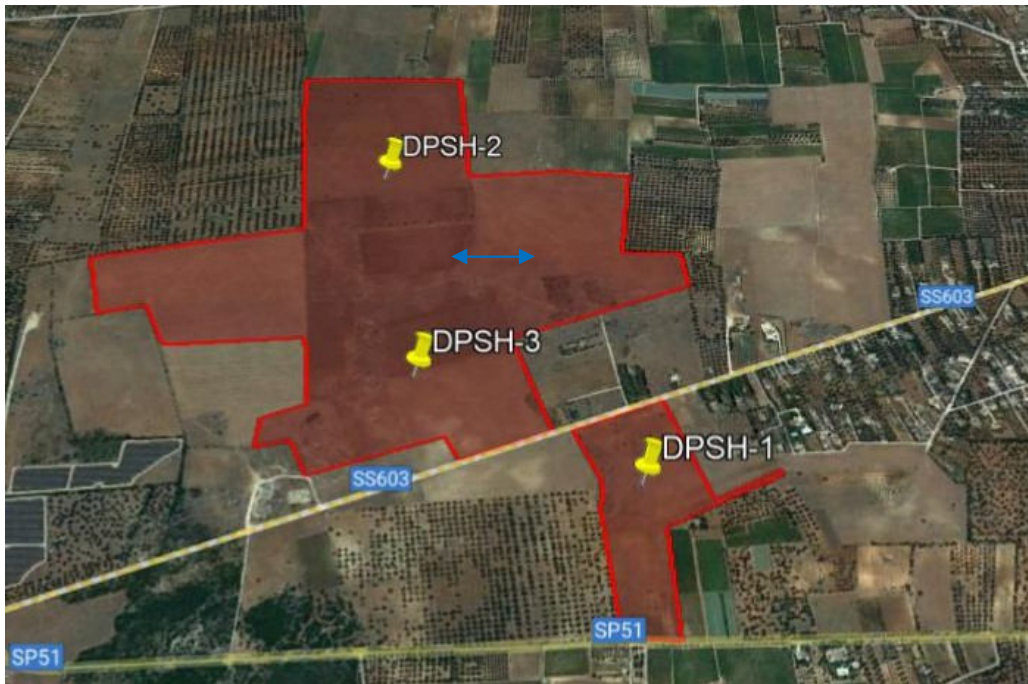
- da 0.00 m a 1.00 m Terreno vegetale
- da 1.00 m a 1.40 Pietrame calcareo
- da 1.00 m a 1.60 m Calcarea


Dalla prova n. 3 è stata ricostruita la seguente successione litostratigrafia:


- da 0.00 m a 0.60 m Terreno vegetale

- da 0.60 m a 0.80 m Calcare

PLANIMETRIA UBICAZIONE INDAGINI GEOGNOSTICHE



 Prova penetrometrica dinamica

 Prova sismica Masw



Prova penetrometrica n. 1

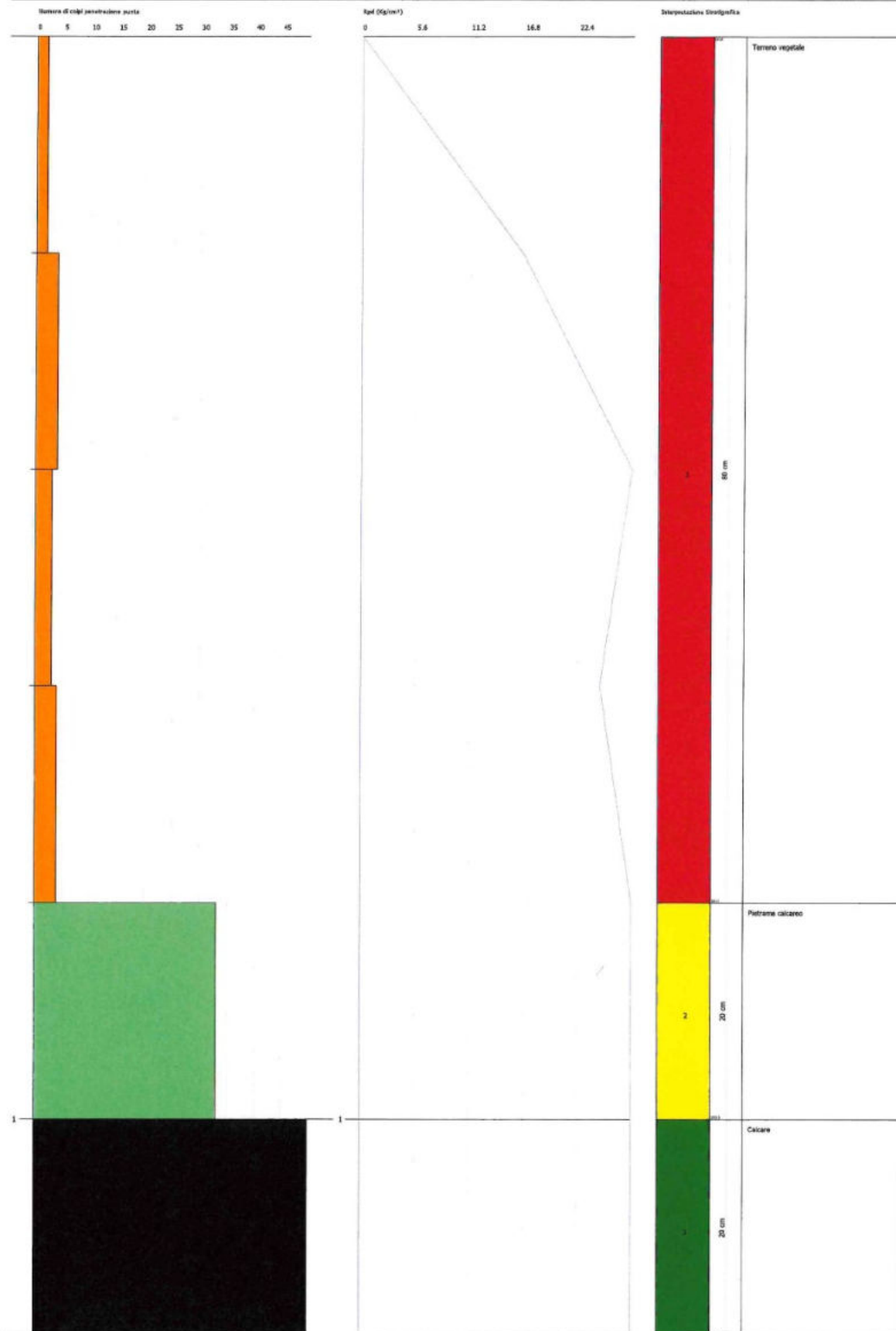


PROVA PENETROMETRICA DINAMICA Nr.1
 Strumento utilizzato... DPH (Dynamic Probing Super Heavy)

Coordinate:
 Descrizione: Impianto Sottostazione
 Località: Francavilla Fontana (BZ)

Data: 07/06/2022

Scala 1:5





Prova penetrometrica n. 2

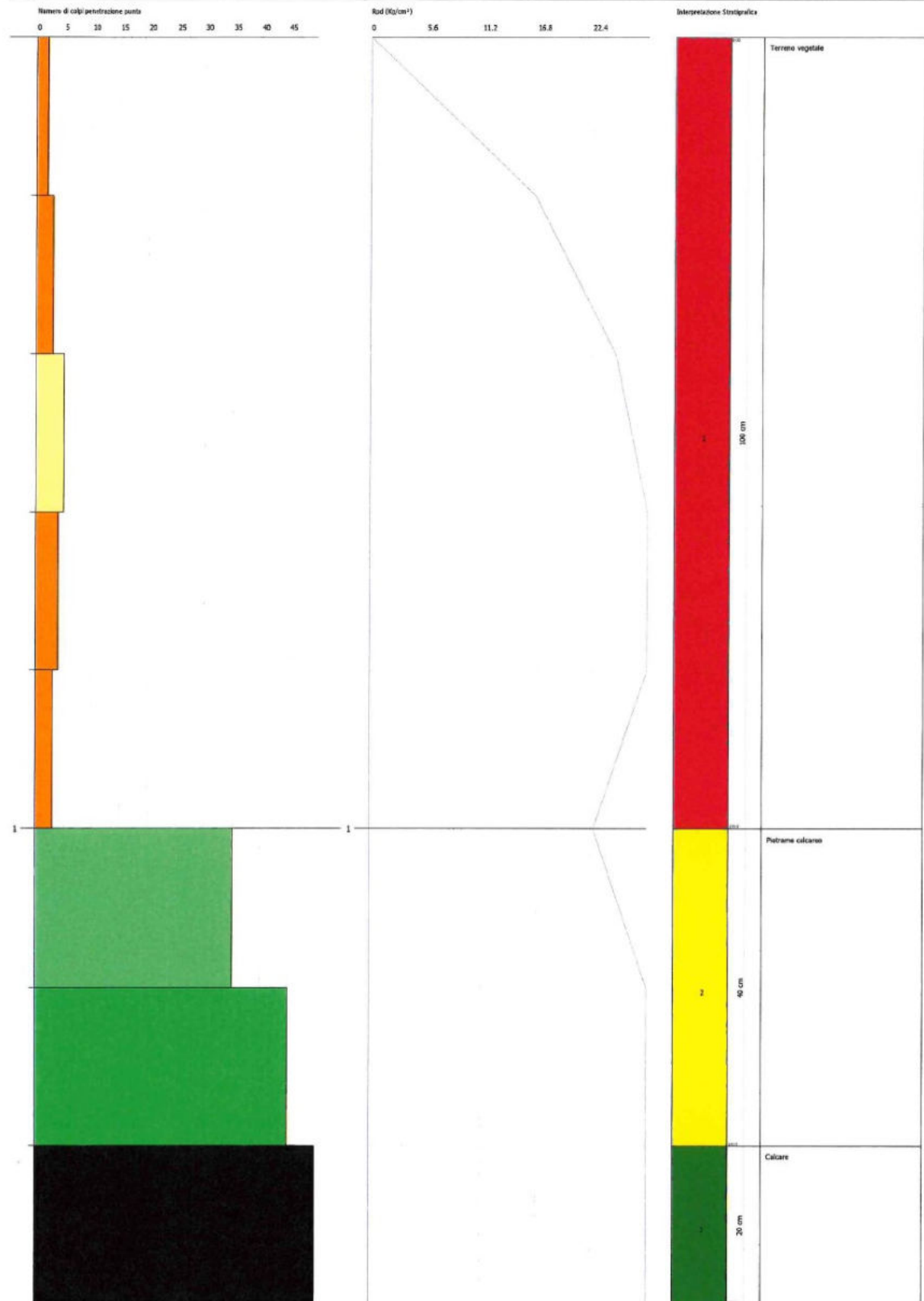


PROVA PENETROMETRICA DINAMICA Nr.2
Strumento utilizzato... DPSH (Dynamic Probing Super Heavy)

Committente:
Descrizione: Impianto fotovoltaico
Località: Francavilla Fontana (Br)

Data: 07/06/2022

Scala 1:1





Prova penetrometrica n. 3

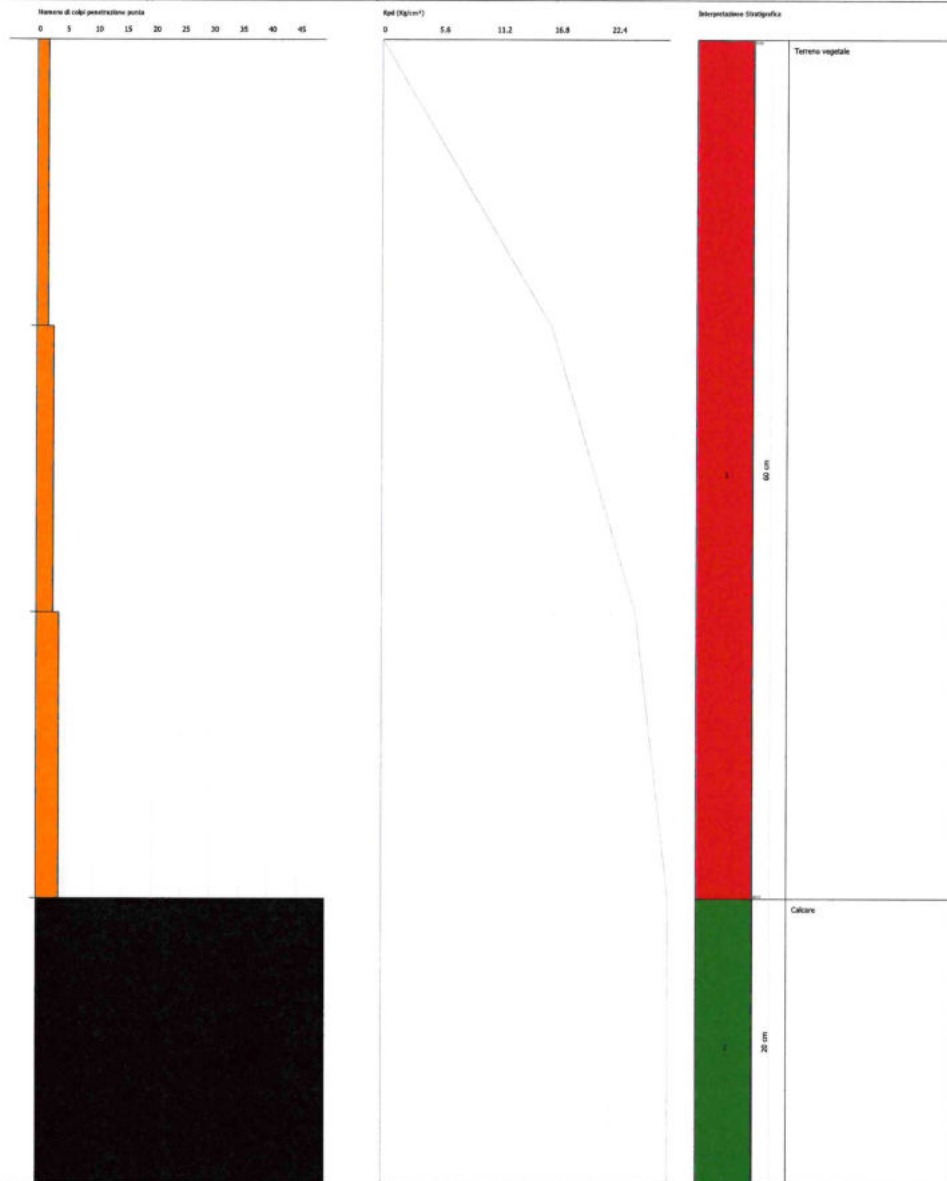


PROVA PENETROMETRICA DINAMICA Nr.3
Strumento utilizzato... DPSH (Dinamic Probing Super Heavy)

Coordinate:
Descrizione: Impianto Idrovoltato
Località: Francavilla Fontana (Br)

Data: 01/06/2022

Scala: 1:4



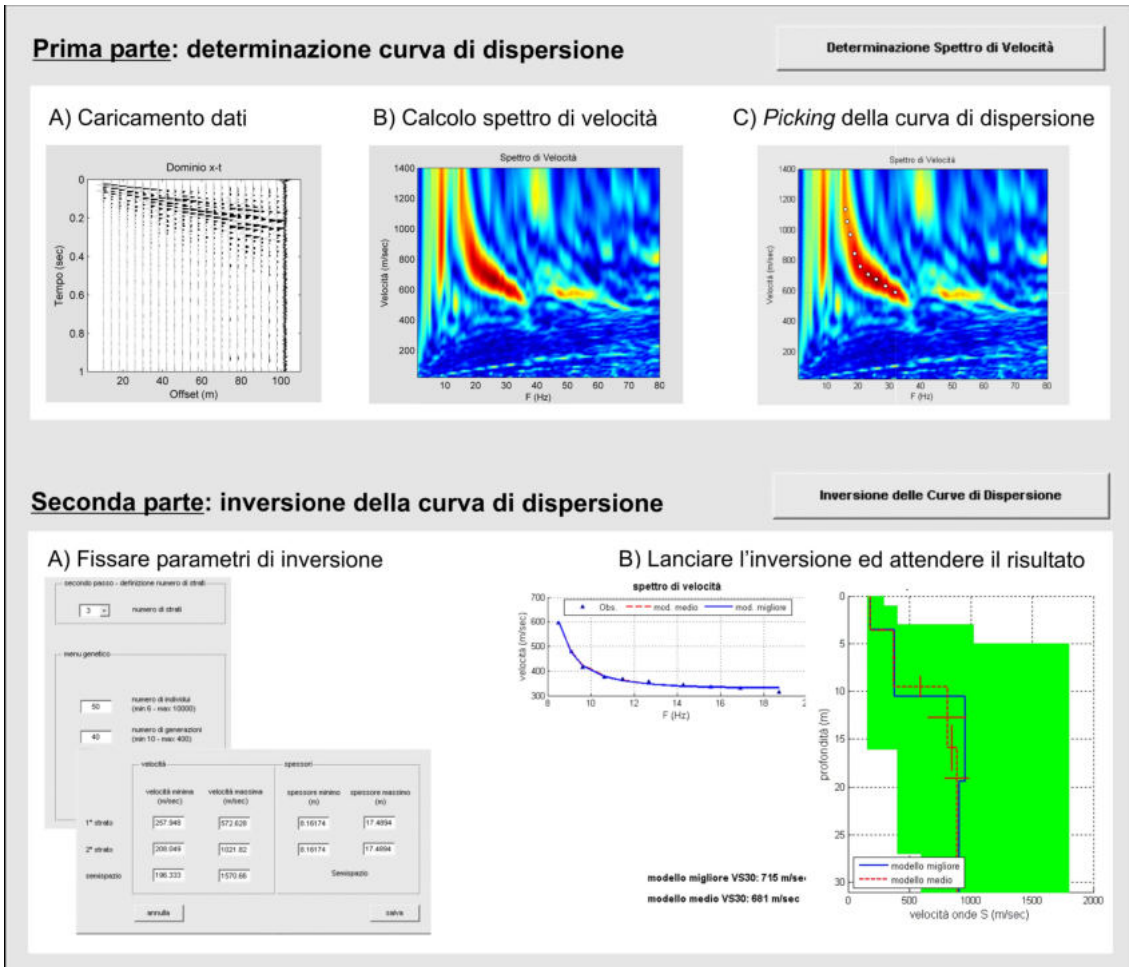
SISMICA CON METODOLOGIA MASW (MULTICHANNEL ANALYSIS OF SURFACE WAVES)

Per individuare la categoria sismica del suolo di fondazione è stata eseguita un' indagine di sismica con metodologia MASW nell'area in esame.

Il metodo MASW (Multichannel Analysis of Surface Waves) è una tecnica di indagine non invasiva (non è necessario eseguire perforazioni o scavi), che individua il profilo di velocità delle onde di taglio verticali V_s , basandosi sulla misura delle onde superficiali fatta in corrispondenza di diversi sensori (accelerometri o geofoni) posti sulla superficie del suolo. Le onde superficiali di Rayleigh, durante la loro propagazione vengono registrate lungo lo stendimento di geofoni (da 4.5 Hz) e vengono successivamente analizzate attraverso complesse tecniche computazionali basate su un approccio di riconoscimento di modelli multistrato di terreno.

La metodologia per la realizzazione di una indagine sismica MASW prevede almeno i seguenti passi:

- Acquisizioni multicanale dei segnali sismici, generati da una sorgente energizzante artificiale (maglio battente su piastra in alluminio), lungo uno stendimento rettilineo di sorgente-geofoni
- Estrazione dei modi dalle curve di dispersione della velocità di fase delle onde superficiali di Rayleigh;
- Inversione delle curve di dispersione per ottenere profili verticali delle VS.



Gli algoritmi genetici rappresentano un tipo di procedura di ottimizzazione appartenente alla classe degli algoritmi euristici (o anche global-search methods o soft computing).

Rispetto ai comuni metodi di inversione lineare basati su metodi del gradiente (matrice Jacobiana), queste tecniche di inversione offrono un'affidabilità del risultato di gran lunga superiore per precisione e completezza.

I comuni metodi lineari forniscono infatti soluzioni che dipendono pesantemente dal modello iniziale di partenza che l'utente deve necessariamente fornire. Per la natura del problema (inversione delle curve di dispersione), la grande quantità di minimi locali porta infatti ad attrarre il

modello iniziale verso un minimo locale che può essere significativamente diverso da quello reale (o globale).

In altre parole, i metodi lineari richiedono che il modello di partenza sia già di per sé vicinissimo alla soluzione reale. In caso contrario il rischio è quello di fornire soluzioni erronee.

Gli algoritmi genetici (come altri analoghi) offrono invece un'esplorazione molto più ampia delle possibili soluzioni.

La $V_{s_{eq}}$ è stata calcolata con la seguente espressione:

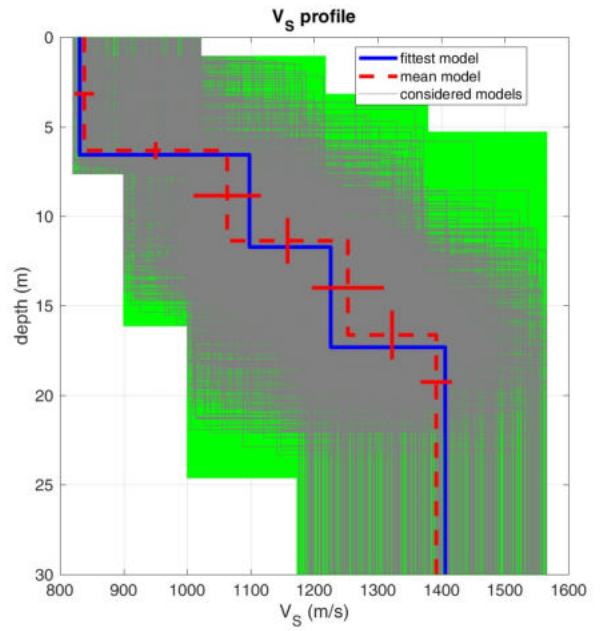
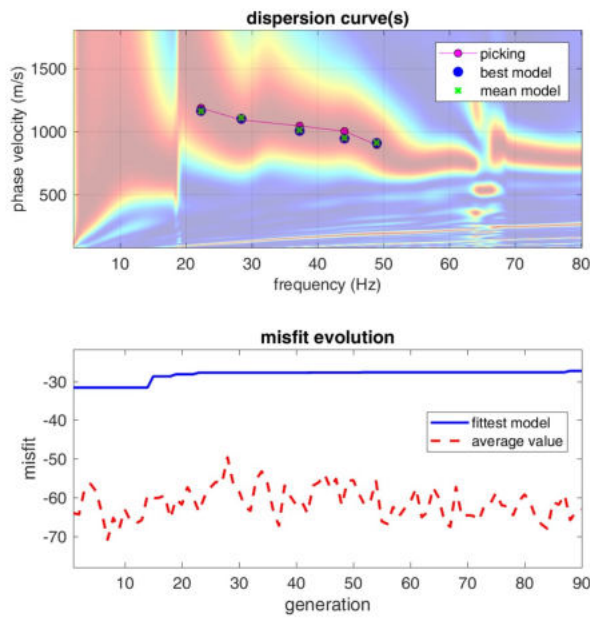
$$V_{s_{eq}} = \frac{H}{\sum h_i/V_i}$$

Ottenendo i risultati di seguito riportati.



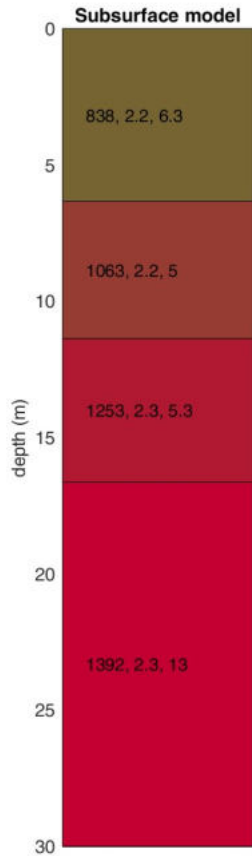
Indagine sismica Masw





www.winmasw.com

dispersion curve:
 Vs30 & VsE (best model): 1146 0 m/s
 Vs30 & VsE (mean model): 1149 0 m/s



V_S density thickness
 (m/s) (gr/cm³) (m)

Le categorie di suolo individuate dal Decreto Ministeriale 17 Gennaio 2018, recante aggiornamento delle “Norme Tecniche per le costruzioni” sono le seguenti:

- 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;
- B) ***Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti*** con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalenti compresi tra 360 m/s e 800 m/s;
- C) ***Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti*** con spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di velocità equivalenti 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 spessori superiori a 30 m, caratterizzati da un graduale 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 equivalenti riconducibili a quelle definite per le categorie C o D***, con profondità del substrato non superiore a 30 m.

Dalla indagine Masw eseguita, il valore della V_{seq} & V_{s30} risulta pari a 0 & 1149 m/s, dato che si rinvencono delle velocità delle onde di taglio superiori a 800 m/s nei primi 3.0 metri di profondità, il suolo di fondazione dell'area di studio ricade nella Categoria **A**, caratterizzato da ***“Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi”***

Ruffano, agosto 2022

IL GEOLOGO

dr. Marcello DE DONATIS

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA

Committente: Descrizione: Impianto fotovoltaico Località: Francavilla Fontana (Br);	
---	--

Caratteristiche Tecniche-Strumentali Sonda: DPSH (Dinamic Probing Super Heavy)

Rif. Norme	DIN 4094
Peso Massa battente	63.5 Kg
Altezza di caduta libera	0.75 m
Peso sistema di battuta	8 Kg
Diametro punta conica	50.46 mm
Area di base punta	20 cm ²
Lunghezza delle aste	1 m
Peso aste a metro	6.3 Kg/m
Profondità giunzione prima asta	0.80 m
Avanzamento punta	0.20 m
Numero colpi per punta	N(20)
Coeff. Correlazione	1.504
Rivestimento/fanghi	No
Angolo di apertura punta	90 °

PROVE PENETROMETRICHE DINAMICHE CONTINUE
(DYNAMIC PROBING)
DPSH – DPM (... scpt ecc.)

Note illustrative - Diverse tipologie di penetrometri dinamici

La prova penetrometrica dinamica consiste nell'infiggere nel terreno una punta conica (per tratti consecutivi δ) misurando il numero di colpi N necessari.

Le Prove Penetrometriche Dinamiche sono molto diffuse ed utilizzate nel territorio da geologi e geotecnici, data la loro semplicità esecutiva, economicità e rapidità di esecuzione.

La loro elaborazione, interpretazione e visualizzazione grafica consente di "catalogare e parametrizzare" il suolo attraversato con un'immagine in continuo, che permette anche di avere un raffronto sulle consistenze dei vari livelli attraversati e una correlazione diretta con sondaggi geognostici per la caratterizzazione stratigrafica.

La sonda penetrometrica permette inoltre di riconoscere abbastanza precisamente lo spessore delle coltri sul substrato, la quota di eventuali falde e superfici di rottura sui pendii, e la consistenza in generale del terreno.

L'utilizzo dei dati, ricavati da correlazioni indirette e facendo riferimento a vari autori, dovrà comunque essere trattato con le opportune cautele e, possibilmente, dopo esperienze geologiche acquisite in zona.

Elementi caratteristici del penetrometro dinamico sono i seguenti:

- peso massa battente M;
- altezza libera caduta H;
- punta conica: diametro base cono D, area base A (angolo di apertura α);
- avanzamento (penetrazione) δ ;
- presenza o meno del rivestimento esterno (fanghi bentonitici).

Con riferimento alla classificazione ISSMFE (1988) dei diversi tipi di penetrometri dinamici (vedi tabella sotto riportata) si rileva una prima suddivisione in quattro classi (in base al peso M della massa battente) :

- tipo LEGGERO (DPL);
- tipo MEDIO (DPM);
- tipo PESANTE (DPH);
- tipo SUPERPESANTE (DPSH).

Classificazione ISSMFE dei penetrometri dinamici:

Tipo	Sigla di riferimento	peso della massa M (kg)	prof. max indagine battente (m)
Leggero	DPL (Light)	$M \leq 10$	8
Medio	DPM (Medium)	$10 < M < 40$	20-25
Pesante	DPH (Heavy)	$40 \leq M < 60$	25
Super pesante (Super Heavy)	DPSH	$M \geq 60$	25

penetrometri in uso in Italia

In Italia risultano attualmente in uso i seguenti tipi di penetrometri dinamici (non rientranti però nello Standard ISSMFE):

- DINAMICO LEGGERO ITALIANO (DL-30) (MEDIO secondo la classifica ISSMFE)
massa battente $M = 30$ kg, altezza di caduta $H = 0.20$ m, avanzamento $\delta = 10$ cm, punta conica ($\alpha=60-90^\circ$), diametro $D = 35.7$ mm, area base cono $A=10$ cm² rivestimento / fango bentonitico : talora previsto;

- DINAMICO LEGGERO ITALIANO (DL-20) (MEDIO secondo la classifica ISSMFE)
massa battente $M = 20$ kg, altezza di caduta $H=0.20$ m, avanzamento $\delta = 10$ cm, punta conica ($\alpha= 60-90^\circ$), diametro $D = 35.7$ mm, area base cono $A=10$ cm² rivestimento / fango bentonitico : talora previsto;

- DINAMICO PESANTE ITALIANO (SUPERPESANTE secondo la classifica ISSMFE)
massa battente $M = 73$ kg, altezza di caduta $H=0.75$ m, avanzamento $\delta=30$ cm, punta conica ($\alpha = 60^\circ$), diametro $D = 50.8$ mm, area base cono $A=20.27$ cm² rivestimento: previsto secondo precise indicazioni;

- DINAMICO SUPERPESANTE (Tipo EMILIA)
massa battente $M=63.5$ kg, altezza caduta $H=0.75$ m, avanzamento $\delta=20-30$ cm, punta conica conica ($\alpha = 60^\circ-90^\circ$) diametro $D = 50.5$ mm, area base cono $A = 20$ cm², rivestimento / fango bentonitico : talora previsto.

Correlazione con N_{spt}

Poiché la prova penetrometrica standard (SPT) rappresenta, ad oggi, uno dei mezzi più diffusi ed economici per ricavare informazioni dal sottosuolo, la maggior parte delle correlazioni esistenti riguardano i valori del numero di colpi N_{spt} ottenuto con la suddetta prova, pertanto si presenta la necessità di rapportare il numero di colpi di una prova dinamica con N_{spt} . Il passaggio viene dato da:

$$N_{SPT} = \beta_t \cdot N$$

Dove:

$$\beta_t = \frac{Q}{Q_{SPT}}$$

in cui Q è l'energia specifica per colpo e Q_{spt} è quella riferita alla prova SPT.

L'energia specifica per colpo viene calcolata come segue:

$$Q = \frac{M^2 \cdot H}{A \cdot \delta \cdot (M + M')}$$

in cui

M	peso massa battente.
M'	peso aste.
H	altezza di caduta.
A	area base punta conica.
δ	passo di avanzamento.

Valutazione resistenza dinamica alla punta R_{pd}

Formula Olandesi

$$R_{pd} = \frac{M^2 \cdot H}{[A \cdot e \cdot (M + P)]} = \frac{M^2 \cdot H \cdot N}{[A \cdot \delta \cdot (M + P)]}$$

R_{pd} resistenza dinamica punta (area A).
e infissione media per colpo (δ/ N).
M peso massa battente (altezza caduta H).
P peso totale aste e sistema battuta.

Calcolo di (N₁)₆₀

(N₁)₆₀ è il numero di colpi normalizzato definito come segue:

$$(N_1)_{60} = CN \cdot N_{60} \text{ con } CN = \sqrt{(Pa/\sigma_{vo})} \quad CN < 1.7 \quad Pa = 101.32 \text{ kPa (Liao e Whitman 1986)}$$

$$N_{60} = N_{SPT} \cdot (ER/60) \cdot C_S \cdot C_r \cdot C_d$$

ER/60 rendimento del sistema di infissione normalizzato al 60%.
C_S parametro funzione della controcamicia (1.2 se assente).
C_d funzione del diametro del foro (1 se compreso tra 65-115mm).
C_r parametro di correzione funzione della lunghezza delle aste.

Metodologia di Elaborazione.

Le elaborazioni sono state effettuate mediante un programma di calcolo automatico Dynamic Probing della *GeoStru Software*.

Il programma calcola il rapporto delle energie trasmesse (coefficiente di correlazione con SPT) tramite le elaborazioni proposte da Pasqualini (1983) - Meyerhof (1956) - Desai (1968) - Borowczyk-Frankowsky (1981).

Permette inoltre di utilizzare i dati ottenuti dall'effettuazione di prove penetrometriche per estrapolare utili informazioni geotecniche e geologiche.

Una vasta esperienza acquisita, unitamente ad una buona interpretazione e correlazione, permettono spesso di ottenere dati utili alla progettazione e frequentemente dati maggiormente attendibili di tanti dati bibliografici sulle litologie e di dati geotecnici determinati sulle verticali litologiche da poche prove di laboratorio eseguite come rappresentazione generale di una verticale eterogenea disuniforme e/o complessa.

In particolare consente di ottenere informazioni su:

- l'andamento verticale e orizzontale degli intervalli stratigrafici,
- la caratterizzazione litologica delle unità stratigrafiche,
- i parametri geotecnici suggeriti da vari autori in funzione dei valori del numero dei colpi e delle resistenza alla punta.

Valutazioni statistiche e correlazioni

Elaborazione Statistica

Permette l'elaborazione statistica dei dati numerici di Dynamic Probing, utilizzando nel calcolo dei valori rappresentativi dello strato considerato un valore inferiore o maggiore della media aritmetica dello strato (dato comunque maggiormente utilizzato); i valori possibili in immissione sono :

Media

Media aritmetica dei valori del numero di colpi sullo strato considerato.

Media minima

Valore statistico inferiore alla media aritmetica dei valori del numero di colpi sullo strato considerato.

Massimo

Valore massimo dei valori del numero di colpi sullo strato considerato.

Minimo

Valore minimo dei valori del numero di colpi sullo strato considerato.

Scarto quadratico medio

Valore statistico di scarto dei valori del numero di colpi sullo strato considerato.

Media deviata

Valore statistico di media deviata dei valori del numero di colpi sullo strato considerato.

Media (+ s)

Media + scarto (valore statistico) dei valori del numero di colpi sullo strato considerato.

Media (- s)

Media - scarto (valore statistico) dei valori del numero di colpi sullo strato considerato.

Distribuzione normale R.C.

Il valore di $N_{spt,k}$ viene calcolato sulla base di una distribuzione normale o gaussiana, fissata una probabilità di non superamento del 5%, secondo la seguente relazione:

$$N_{spt,k} = N_{spt,medio} - 1.645 \cdot (\sigma_{N_{spt}})$$

dove $\sigma_{N_{spt}}$ è la deviazione standard di N_{spt}

Distribuzione normale R.N.C.

Il valore di $N_{spt,k}$ viene calcolato sulla base di una distribuzione normale o gaussiana, fissata una probabilità di non superamento del 5%, trattando i valori medi di N_{spt} distribuiti normalmente:

$$N_{spt,k} = N_{spt,medio} - 1.645 \cdot (\sigma_{N_{spt}}) / \sqrt{n}$$

dove n è il numero di letture.

Pressione ammissibile

Pressione ammissibile specifica sull'interstrato (con effetto di riduzione energia per svergolamento aste o no) calcolata secondo le note elaborazioni proposte da Herminier, applicando un coefficiente di sicurezza (generalmente = 20-22) che corrisponde ad un coefficiente di sicurezza standard delle fondazioni pari a 4, con una geometria fondale standard di larghezza pari a 1 m ed immersione $d = 1$ m.

Correlazioni geotecniche terreni incoerenti

Liquefazione

Permette di calcolare utilizzando dati N_{spt} il potenziale di liquefazione dei suoli (prevalentemente sabbiosi).

Attraverso la relazione di *SHI-MING (1982)*, applicabile a terreni sabbiosi, la liquefazione risulta possibile solamente se N_{spt} dello strato considerato risulta inferiore a N_{spt} critico calcolato con l'elaborazione di *SHI-MING*.

Correzione N_{spt} in presenza di falda

$$N_{spt \text{ corretto}} = 15 + 0.5 \cdot (N_{spt} - 15)$$

N_{spt} è il valore medio nello strato

La correzione viene applicata in presenza di falda solo se il numero di colpi è maggiore di 15 (la correzione viene eseguita se tutto lo strato è in falda).

Angolo di Attrito

- Peck-Hanson-Thornburn-Meyerhof (1956) - Correlazione valida per terreni non molli a prof. < 5 m; correlazione valida per sabbie e ghiaie rappresenta valori medi. - Correlazione storica molto usata, valevole per prof. < 5 m per terreni sopra falda e < 8 m per terreni in falda (tensioni < 8-10 t/mq)
- Meyerhof (1956) - Correlazioni valide per terreni argillosi ed argillosi-marnosi fessurati, terreni di riporto sciolti e coltri detritiche (da modifica sperimentale di dati).
- Sowers (1961)- Angolo di attrito in gradi valido per sabbie in genere (cond. ottimali per prof. < 4 m. sopra falda e < 7 m per terreni in falda) $\sigma > 5$ t/mq.
- De Mello - Correlazione valida per terreni prevalentemente sabbiosi e sabbioso-ghiaiosi (da modifica sperimentale di dati) con angolo di attrito < 38° .
- Malcev (1964) - Angolo di attrito in gradi valido per sabbie in genere (cond. ottimali per prof. > 2 m e per valori di angolo di attrito < 38°).
- Schmertmann (1977)- Angolo di attrito (gradi) per vari tipi litologici (valori massimi). N.B. valori spesso troppo ottimistici poiché desunti da correlazioni indirette da D_r %.
- Shioi-Fukuni (1982) - ROAD BRIDGE SPECIFICATION, Angolo di attrito in gradi valido per sabbie - sabbie fini o limose e limi siltosi (cond. ottimali per prof. di prova > 8 m sopra falda e > 15 m per terreni in falda) $\sigma > 15$ t/mq.
- Shioi-Fukuni (1982) - JAPANESE NATIONALE RAILWAY, Angolo di attrito valido per sabbie medie e grossolane fino a ghiaiose.
- Angolo di attrito in gradi (Owasaki & Iwasaki) valido per sabbie - sabbie medie e grossolane-ghiaiose (cond. ottimali per prof. > 8 m sopra falda e > 15 m per terreni in falda) $s > 15$ t/mq.

-
- Meyerhof (1965) - Correlazione valida per terreni per sabbie con % di limo < 5% a profondità < 5 m e con (%) di limo > 5% a profondità < 3 m.
 - Mitchell e Katti (1965) - Correlazione valida per sabbie e ghiaie.

Densità relativa (%)

- Gibbs & Holtz (1957) correlazione valida per qualunque pressione efficace, per ghiaie D_r viene sovrastimato, per limi sottostimato.
- Skempton (1986) elaborazione valida per limi e sabbie e sabbie da fini a grossolane NC a qualunque pressione efficace, per ghiaie il valore di D_r % viene sovrastimato, per limi sottostimato.
- Meyerhof (1957).
- Schultze & Menzenbach (1961) per sabbie fini e ghiaiose NC , metodo valido per qualunque valore di pressione efficace in depositi NC, per ghiaie il valore di D_r % viene sovrastimato, per limi sottostimato.

Modulo Di Young (E_y)

- Terzaghi - elaborazione valida per sabbia pulita e sabbia con ghiaia senza considerare la pressione efficace.
- Schmertmann (1978), correlazione valida per vari tipi litologici .
- Schultze-Menzenbach , correlazione valida per vari tipi litologici.
- D'Appollonia ed altri (1970) , correlazione valida per sabbia, sabbia SC, sabbia NC e ghiaia.
- Bowles (1982), correlazione valida per sabbia argillosa, sabbia limosa, limo sabbioso, sabbia media, sabbia e ghiaia.

Modulo Edometrico

Begemann (1974) elaborazione desunta da esperienze in Grecia, correlazione valida per limo con sabbia, sabbia e ghiaia

- Buisman-Sanglerat , correlazione valida per sabbia e sabbia argillosa.
- Farrent (1963) valida per sabbie, talora anche per sabbie con ghiaia (da modifica sperimentale di dati).
- Menzenbach e Malcev valida per sabbia fine, sabbia ghiaiosa e sabbia e ghiaia.

Stato di consistenza

- Classificazione A.G.I. 1977

Peso di Volume

- Meyerhof ed altri, valida per sabbie, ghiaie, limo, limo sabbioso.

Peso di volume saturo

- Terzaghi-Peck (1948-1967)

Modulo di poisson

- Classificazione A.G.I.

Potenziale di liquefazione (Stress Ratio)

- Seed-Idriss (1978-1981) . Tale correlazione è valida solamente per sabbie, ghiaie e limi sabbiosi, rappresenta il rapporto tra lo sforzo dinamico medio τ e la tensione verticale di consolidazione per la valutazione del potenziale di liquefazione delle sabbie e terreni sabbio-ghiaiosi attraverso grafici degli autori.

Velocità onde di taglio V_s (m/s)

- Tale correlazione è valida solamente per terreni incoerenti sabbiosi e ghiaiosi.

Modulo di deformazione di taglio (G)

- Ohsaki & Iwasaki – elaborazione valida per sabbie con fine plastico e sabbie pulite.
- Robertson e Campanella (1983) e Imai & Tonouchi (1982) elaborazione valida soprattutto per sabbie e per tensioni litostatiche comprese tra 0,5 - 4,0 kg/cmq.

Modulo di reazione (K_0)

- Navfac (1971-1982) - elaborazione valida per sabbie, ghiaie, limo, limo sabbioso.

Resistenza alla punta del Penetrometro Statico (Q_c)

- Robertson (1983) - Q_c

Correlazioni geotecniche terreni coesivi

Coesione non drenata

- Benassi & Vannelli- correlazioni scaturite da esperienze ditta costruttrice Penetrometri SUNDA (1983).
- Terzaghi-Peck (1948-1967), correlazione valida per argille sabbiose-siltose NC con $N_{spt} < 8$, argille limose-siltose mediamente plastiche, argille marnose alterate-fessurate.
- Terzaghi-Peck (1948). C_u (min-max).
- Sanglerat , da dati Penetr. Statico per terreni coesivi saturi , tale correlazione non è valida per argille sensitive con sensitività > 5 , per argille sovraconsolidate fessurate e per i limi a bassa plasticità.
- Sanglerat , (per argille limose-sabbiose poco coerenti), valori validi per resistenze penetrometriche < 10 colpi, per resistenze penetrometriche > 10 l'elaborazione valida è comunque quella delle "argille plastiche " di Sanglerat.
- (U.S.D.M.S.M.) U.S. Design Manual Soil Mechanics Coesione non drenata per argille limose e argille di bassa media ed alta plasticità , (C_u - N_{spt} -grado di plasticità).

- Schmertmann (1975), Cu (Kg/cmq) (valori medi), valida per **argille e limi argillosi** con $N_c = 20$ e $Q_c/N_{spt} = 2$.
- Schmertmann (1975), Cu (Kg/cmq) (valori minimi), valida per argille NC .
- Fletcher (1965), (Argilla di Chicago) . Coesione non drenata Cu (Kg/cmq), colonna valori validi per argille a medio-bassa plasticità.
- Houston (1960) - argilla di media-alta plasticità.
- Shioi-Fukuni (1982), valida per suoli poco coerenti e plastici, argilla di media-alta plasticità.
- Begemann.
- De Beer.

Resistenza alla punta del Penetrometro Statico (Q_c)

- Robertson (1983) - Q_c

Modulo Edometrico-Confinato (M_o)

- Stroud e Butler (1975),- per litotipi a media plasticità, valida per litotipi argillosi a media-medio-alta plasticità - da esperienze su argille glaciali.
- Stroud e Butler (1975), per litotipi a medio-bassa plasticità ($IP < 20$), valida per litotipi argillosi a medio-bassa plasticità ($IP < 20$) - da esperienze su argille glaciali .
- Vesic (1970), correlazione valida per argille molli (valori minimi e massimi).
- Trofimenkov (1974), Mitchell e Gardner Modulo Confinato - M_o (Eed) (Kg/cmq)-, valida per litotipi argillosi e limosi-argillosi (rapporto $Q_c/N_{spt}=1.5-2.0$).
- Buismann- Sanglerat, valida per argille compatte ($N_{spt} < 30$) medie e molli ($N_{spt} < 4$) e argille sabbiose ($N_{spt} = 6-12$).

Modulo Di Young (E_Y)

- Schultze-Menzenbach - (Min. e Max.), correlazione valida per limi coerenti e limi argillosi con I.P. > 15 .
- D'Appollonia ed altri (1983), correlazione valida per argille sature-argille fessurate.

Stato di consistenza

- Classificazione A.G.I. 1977.

Peso di Volume

- Meyerhof ed altri, valida per argille, argille sabbiose e limose prevalentemente coerenti.

Peso di volume saturo

- Meyerhof ed altri.

PROVA ... Nr.1

Strumento utilizzato...DPSH (Dinamic Probing Super Heavy)
 Prova eseguita in data 07/08/2022
 Profondità prova 1.20 mt
 Falda non rilevata

Tipo elaborazione Nr. Colpi: Medio

Profondità (m)	Nr. Colpi	Calcolo coeff. riduzione sonda Chi	Res. dinamica ridotta (Kg/cm ²)	Res. dinamica (Kg/cm ²)	Pres. ammissibile con riduzione Herminier - Olandesi (Kg/cm ²)	Pres. ammissibile Herminier - Olandesi (Kg/cm ²)
0.20	2	0.855	16.61	19.44	0.83	0.97
0.40	4	0.851	33.07	38.87	1.65	1.94
0.60	3	0.847	24.69	29.15	1.23	1.46
0.80	4	0.843	32.78	38.87	1.64	1.94
1.00	33	0.690	204.63	296.67	10.23	14.83
1.20	120	0.636	686.39	1078.78	34.32	53.94

Prof. Strato (m)	NPDM	Rd (Kg/cm ²)	Tipo	Clay Fraction (%)	Peso unità di volume (t/m ³)	Peso unità di volume saturo (t/m ³)	Tensione efficace (Kg/cm ²)	Coeff. di correlaz. con Nspt	NSPT	Descrizione
0.8	3.25	31.58	Incoerente	0	1.53	1.89	0.06	1.5	4.89	Terreno vegetale
1	33	296.67	Incoerente	0	2.24	2.16	0.14	1.5	49.63	Pietrame calcareo
1.2	120	1078.78		0	0.0	0.0	0.17	1.5	180.48	Calcare

STIMA PARAMETRI GEOTECNICI PROVA Nr.1

TERRENI INCOERENTI I

Densità relativa

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Densità relativa (%)
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Meyerhof 1957	53.23
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Meyerhof 1957	100

Angolo di resistenza al taglio

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Angolo d'attrito (°)
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Peck-Hanson-Thornburn-Meyerhof 1956	28.4
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Peck-Hanson-Thornburn-Meyerhof 1956	41.18

Modulo di Young

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Modulo di Young (Kg/cm ²)
-------------	------	------------------	------------	--------------	---------------------------------------

Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Bowles (1982) Sabbia Media	---
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Bowles (1982) Sabbia Media	323.15

Modulo Edometrico

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Modulo Edometrico (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Begemann 1974 (Ghiaia con sabbia)	37.51
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Begemann 1974 (Ghiaia con sabbia)	129.41

Classificazione AGI

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Classificazione AGI
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Classificazione A.G.I	POCO ADDENSATO
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Classificazione A.G.I	ADDENSATO

Peso unità di volume

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Peso Unità di Volume (t/m ³)
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Meyerhof et al.	1.53
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Meyerhof et al.	2.24

Peso unità di volume saturo

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Peso Unità Volume Saturo (t/m ³)
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Terzaghi-Peck 1948-1967	1.89
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Terzaghi-Peck 1948-1967	2.16

Modulo di Poisson

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Poisson
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	(A.G.I.)	0.34
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	(A.G.I.)	0.25

Modulo di deformazione a taglio dinamico

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	G (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Ohsaki (Sabbie pulite)	288.98
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Ohsaki (Sabbie pulite)	2552.19

Velocità onde di taglio

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Velocità onde di taglio (m/s)
Strato (1)	4.89	0.00-0.80	4.89	Ohta & Goto	75.43

Terreno vegetale				(1978) Limi	
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Ohta & Goto (1978) Limi	131.72

Coefficiente spinta a Riposo $K_0 = \text{Sigma}H/P_0$

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	K_0
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Navfac 1971-1982	0.96
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Navfac 1971-1982	8.12

Q_c (Resistenza punta Penetrometro Statico)

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Q_c (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	4.89	0.00-0.80	4.89	Robertson 1983	9.78
Strato (2) Pietrame calcareo	49.63	0.80-1.00	49.63	Robertson 1983	99.26

PROVA ... Nr.2

Strumento utilizzato... DPSH (Dinamic Probing Super Heavy)
 Prova eseguita in data 07/08/2022
 Profondità prova 1.60 mt
 Falda non rilevata

Tipo elaborazione Nr. Colpi: Medio

Profondità (m)	Nr. Colpi	Calcolo coeff. riduzione sonda Chi	Res. dinamica ridotta (Kg/cm ²)	Res. dinamica (Kg/cm ²)	Pres. ammissibile con riduzione Herminier - Olandesi (Kg/cm ²)	Pres. ammissibile Herminier - Olandesi (Kg/cm ²)
0.20	2	0.855	16.61	19.44	0.83	0.97
0.40	3	0.851	24.80	29.15	1.24	1.46
0.60	5	0.847	41.16	48.59	2.06	2.43
0.80	4	0.843	32.78	38.87	1.64	1.94
1.00	3	0.840	22.65	26.97	1.13	1.35
1.20	35	0.686	215.93	314.65	10.80	15.73
1.40	45	0.633	256.02	404.54	12.80	20.23
1.60	120	0.630	679.15	1078.78	33.96	53.94

Prof. Strato (m)	NPDM	Rd (Kg/cm ²)	Tipo	Clay Fraction (%)	Peso unità di volume (t/m ³)	Peso unità di volume saturo (t/m ³)	Tensione efficace (Kg/cm ²)	Coeff. di correlaz. con Nspt	NSPT	Descrizione
1	3.4	32.6	Incoerente	0	1.54	1.89	0.08	1.5	5.11	Terreno vegetale
1.4	40	359.6	Incoerente	0	2.29	2.17	0.2	1.5	60.16	Pietrame calcareo
1.6	120	1078.78		0	0.0	0.0	0.25	1.5	180.48	Calcareo

STIMA PARAMETRI GEOTECNICI PROVA Nr.2

TERRENI INCOERENTI I

Densità relativa

Descrizione	NSPT	Prof. Strato	N. Calcolo	Correlazione	Densità relativa
-------------	------	--------------	------------	--------------	------------------

		(m)			(%)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Meyerhof 1957	53.85
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Meyerhof 1957	100

Angolo di resistenza al taglio

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Angolo d'attrito (°)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Peck-Hanson- Thornburn- Meyerhof 1956	28.46
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Peck-Hanson- Thornburn- Meyerhof 1956	44.19

Modulo di Young

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Modulo di Young (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Bowles (1982) Sabbia Media	---
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Bowles (1982) Sabbia Media	375.80

Modulo Edometrico

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Modulo Edometrico (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Begemann 1974 (Ghiaia con sabbia)	37.96
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Begemann 1974 (Ghiaia con sabbia)	151.04

Classificazione AGI

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Classificazione AGI
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Classificazione A.G.I	POCO ADDENSATO
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Classificazione A.G.I	MOLTO ADDENSATO

Peso unità di volume

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Peso Unità di Volume (t/m ³)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Meyerhof et al.	1.54
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Meyerhof et al.	2.29

Peso unità di volume saturo

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Peso Unità Volume Saturo (t/m ³)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Terzaghi-Peck 1948-1967	1.89
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Terzaghi-Peck 1948-1967	2.17

Modulo di Poisson

Descrizione	NSPT	Prof. Strato	N. Calcolo	Correlazione	Poisson
-------------	------	--------------	------------	--------------	---------

		(m)			
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	(A.G.I.)	0.34
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	(A.G.I.)	0.23

Modulo di deformazione a taglio dinamico

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	G (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Ohsaki (Sabbie pulite)	301.18
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Ohsaki (Sabbie pulite)	3058.18

Velocità onde di taglio

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Velocità onde di taglio (m/s)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Ohta & Goto (1978) Limi	79.36
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Ohta & Goto (1978) Limi	143.95

Coefficiente spinta a Riposo K0=SigmaH/P0

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	K0
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Navfac 1971-1982	1.01
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Navfac 1971-1982	9.95

Qc (Resistenza punta Penetrometro Statico)

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Qc (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	5.11	0.00-1.00	5.11	Robertson 1983	10.22
Strato (2) Pietrame calcareo	60.16	1.00-1.40	60.16	Robertson 1983	120.32

PROVA ... Nr.3

Strumento utilizzato... DPSH (Dinamic Probing Super Heavy)
 Prova eseguita in data 07/08/2022
 Profondità prova .80 mt
 Falda non rilevata

Tipo elaborazione Nr. Colpi: Medio

Profondità (m)	Nr. Colpi	Calcolo coeff. riduzione sonda Chi	Res. dinamica ridotta (Kg/cm ²)	Res. dinamica (Kg/cm ²)	Pres. ammissibile con riduzione Herminier - Olandesi (Kg/cm ²)	Pres. ammissibile Herminier - Olandesi (Kg/cm ²)
0.20	2	0.855	16.61	19.44	0.83	0.97
0.40	3	0.851	24.80	29.15	1.24	1.46
0.60	4	0.847	32.92	38.87	1.65	1.94
0.80	120	0.643	750.22	1166.14	37.51	58.31

Prof. Strato	NPDM	Rd (Kg/cm ²)	Tipo	Clay Fraction	Peso unità di	Peso unità di	Tensione efficace	Coeff. di correlaz.	NSPT	Descrizione
--------------	------	--------------------------	------	---------------	---------------	---------------	-------------------	---------------------	------	-------------

(m)				(%)	volume (t/m ³)	volume saturo (t/m ³)	(Kg/cm ²)	con Nspt		
0.6	3	29.15	Incoerente	0	1.52	1.88	0.05	1.5	4.51	Terreno vegetale
0.8	120	1166.14		0	0.0	0.0	0.09	1.5	180.48	Calcare

STIMA PARAMETRI GEOTECNICI PROVA Nr.3

TERRENI INCOERENTI I

Densità relativa

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Densità relativa (%)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Meyerhof 1957	51.65

Angolo di resistenza al taglio

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Angolo d'attrito (°)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Peck-Hanson-Thornburn-Meyerhof 1956	28.29

Modulo di Young

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Modulo di Young (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Bowles (1982) Sabbia Media	---

Modulo Edometrico

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Modulo Edometrico (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Begemann 1974 (Ghiaia con sabbia)	36.73

Classificazione AGI

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Classificazione AGI
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Classificazione A.G.I.	POCO ADDENSATO

Peso unità di volume

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Peso Unità di Volume (t/m ³)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Meyerhof et al.	1.52

Peso unità di volume saturo

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Peso Unità Volume Saturo (t/m ³)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Terzaghi-Peck 1948-1967	1.88

Modulo di Poisson

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Poisson
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	(A.G.I.)	0.34

Modulo di deformazione a taglio dinamico

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	G (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Ohsaki (Sabbie pulite)	267.82

Velocità onde di taglio

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Velocità onde di taglio (m/s)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Ohta & Goto (1978) Limi	70.37

Coefficiente spinta a Riposo $K_0 = \sigma_H / P_0$

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	K_0
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Navfac 1971-1982	0.87

Q_c (Resistenza punta Penetrometro Statico)

Descrizione	NSPT	Prof. Strato (m)	N. Calcolo	Correlazione	Q_c (Kg/cm ²)
Strato (1) Terreno vegetale	4.51	0.00-0.60	4.51	Robertson 1983	9.02

Indice

1.PROVA ... Nr.1	10
1.1.Densità relativa	10
1.2.Angolo di resistenza al taglio	11
1.3.Modulo di Young	11
1.4.Modulo Edometrico	11
1.5.Classificazione AGI	11
1.6.Peso unità di volume	11
1.7.Peso unità di volume saturo	11
1.8.Modulo di Poisson	11
1.9.Modulo di deformazione a taglio dinamico	12
1.10.Velocità onde di taglio	12
1.11.Coefficiente spinta a Riposo $K_0 = \sigma_H / P_0$	12
1.12. Q_c (Resistenza punta Penetrometro Statico)	12
2.PROVA ... Nr.2	12
2.1.Densità relativa	13
2.2.Angolo di resistenza al taglio	13
2.3.Modulo di Young	13
2.4.Modulo Edometrico	13
2.5.Classificazione AGI	13
2.6.Peso unità di volume	13
2.7.Peso unità di volume saturo	14
2.8.Modulo di Poisson	14
2.9.Modulo di deformazione a taglio dinamico	14
2.10.Velocità onde di taglio	14
2.11.Coefficiente spinta a Riposo $K_0 = \sigma_H / P_0$	14
2.12. Q_c (Resistenza punta Penetrometro Statico)	14
3.PROVA ... Nr.3	14
3.1.Densità relativa	15
3.2.Angolo di resistenza al taglio	15
3.3.Modulo di Young	15
3.4.Modulo Edometrico	15
3.5.Classificazione AGI	15
3.6.Peso unità di volume	16
3.7.Peso unità di volume saturo	16
3.8.Modulo di Poisson	16
3.9.Modulo di deformazione a taglio dinamico	16
3.10.Velocità onde di taglio	16
3.11.Coefficiente spinta a Riposo $K_0 = \sigma_H / P_0$	16
3.12. Q_c (Resistenza punta Penetrometro Statico)	16
Indice	17