

REGIONE LAZIO PROVINCIA DI VITERBO COMUNE DI VETRALLA



PROGETTO DI UN IMPIANTO AGRIVOLTAICO DENOMINATO "VETRALLA",

DI POTENZA DI PICCO PARI A 24,528 MWp E POTENZA NOMINALE PARI A 24,528 MWac, DA REALIZZARSI NEL COMUNE DI VETRALLA.



Procedimento di Valutazione di Impatto Ambientale ai sensi del D Lgs. 152/2006 e s.m.i.

Società proponente



Via Giuseppe Ferrari, 12 00195 Roma (Italia) C.F. / P.IVA 16294501008



Codice	Scala	Titolo elaborato			
ICA_087_REL11	-	Relazione geologica			
Revisione	Data	Descrizione	Eseguito	Verificato	Approvato
0.0	18/08/2023	Prima emissione per procedura di VIA	PB	CS	DLP

Le informazioni incluse in questo documento sono proprietà di Ingenium Capital Alliance, S.L. (Spain). Qualsiasi totale o parziale riproduzione è proibita senza il consenso scritto di Capital Alliance.



INDICE

1.	PREMESSA E NORMATIVA DI RIFERIMENTOpag. 3
2.	INQUADRAMENTO GEOGRAFICO pag. 4 Allegati: Inquadramento territoriale. Planimetrie con opere previste e prove in situ.
3.	INQUADRAMENTO GEOLOGICO GENERALEpag. 11
4.	MODELLAZIONE GEOLOGICA CON CARATTERIZZAZIONE
	GEOMORFOLOGICA E IDROGEOLOGICApag.17 Allegati: Carta geologica in scala 1:5.000. Carta Idrogeologica. Stralcio cartografico PAI. Carta geologica e carta geomorfologica tracciato cavidotto in scala 1:40.000.
5.	INDAGINI DIRETTE: DPSH, INDAGINI GEOFISICHE MASW MISURE
	HVSRpag. 25
	Definizione della Vulnerabilità dell'opera e programma delle indagini in base a quanto disposto la D.G.R. Lazio n. 189/2021
5.2	Prove penetrometriche dinamiche Dpsh,pag. 29
5.3	- Indagini geofisische masw, metodi di acquisizione e risultati MASWpag. 40
5.4	- Indagini geofisische masw, metodi di acquisizione e risultati MASWpag. 47
	egati: Stralcio cartografico MS Livelli I. Documentazione fotografica indagini in situ. Report ndagine.
6. FO	CARATTERIZZAZIONE LITOSTRATIGRAFICA E GEOTECNICA, SUOLO DI NDAZIONE
6. 1	– Categoria suolo di fondazione
6.2	- Modello lito-tecnico del volume significativo dell'indagine
7.	CONCLUSIONIpag.54



COMUNICAZIONE ASSICURAZIONE RISCHI PROFESSIONALI D.P.R. n. 137/12

Ai sensi del D.P.R. n 137/12 il sottoscritto Paolo Bottamedi, nato a Viterbo il 04/04/1978, geologo iscritto all'Albo Regionale dei Geologi del Lazio al n. 1674, dichiara di essere in possesso della seguente polizza assicurativa di responsabilità civile:

Polizza N° HCC21-W0065381 stipulata con TOKYO MARINE EUROPE S.A.

Massimale assicurato: € 500.000,00 (CINQUECENTOMILA).

1. PREMESSA E NORMATIVA DI RIFERIMENTO.

Su incarico della committenza, Ica Sei Srl, è stata eseguita, dal sottoscritto Dr. Geologo Paolo Bottamedi, un'indagine geologica sui terreni interessati dal progetto per la realizzazione di un parco agrivoltaico, su una superficie di circa 27 ettari, della potenza di 24.53 MWp. L'opera prevede la posa in opera di strutture metalliche a sostegno di pannelli fotovoltaici basculanti, come da stralci progettuali allegati di seguito. L'opera prevede inoltre la realizzazione di un cavidotto, fino alla centrale Terna Spa di Tuscania, a tal proposito è stata elaborata una carta geologica utilizzando come base la Carta Geologica D'Italia, ed una Carta Geomorfologica, utilizzando come base la cartografia del PAI, al fine di effettuare uno studio di fattibilità preliminare, ed individuare le principali criticità geomorfologiche attraversate dall'elettrodotto. L'indagine, finalizzata alla definizione delle caratteristiche geologiche, geomorfologiche, geostratigrafiche e geologico – tecniche dei terreni di fondazione, redatta in conformità al D.P.R. 328/01 art. 41, delle Norme Tecniche per le Costruzioni (N.T.C.) di cui al D.M. 17.01.2018, ai sensi del Regolamento regionale n. 26/20 – D.G.R. 189/2021, è stata condotta mediante:

Rilevamento geologico e geomorfologico esteso all'area interessata dalle indagini geologico tecniche, caratterizzazione e modellazione geologica del sito;

1. Definizione del livello di vulnerabilità e del programma delle indagini geotecniche e sismiche in base a quanto disposto dalla *Regolamento regionale n. 7 del 16.04.2021 – D.G.R. 189/2021* è *riportata al cap. 5.1*;

RELAZIONE GEOLOGICA



- 2. Indagini in situ, nell'area interessata dal parco agrivoltaico, mediante esecuzione di N.4 sondaggi penetrometrici super-pesanti DPSH, N.4 indagini sismiche di superficie di tipo indiretto attivo MASW (Multichannel Analysis of Surface Waves); N.2 misure HVSR. Verifica stratigrafica e geotecnica sulla scorta delle prove eseguite e del rilevamento geologico tecnico. Documentazione fotografica allegata.
- 3. Caratterizzazione e modellazione geotecnica mediante elaborazione dei risultati delle prove geotecniche e sismiche e dei sondaggi, caratterizzazione litostratigrafica e geotecnica dei terreni di fondazione con definizione del modello lito-tecnico del volume significativo dell'indagine, dell'area interessata dalla posa in opera dei pannelli agrivoltaici; caratterizzazione di massima dell'area interessata dal cavidotto.
- 4. Zonazione sismica ai sensi dell'Ordinanza n. 3274, della Delibera G.R. Lazio n. 387 e delle N.T.C. D.M. 17.01.18, sulla scorta dei risultati delle prove in situ;
- 5. Considerazioni conclusive.

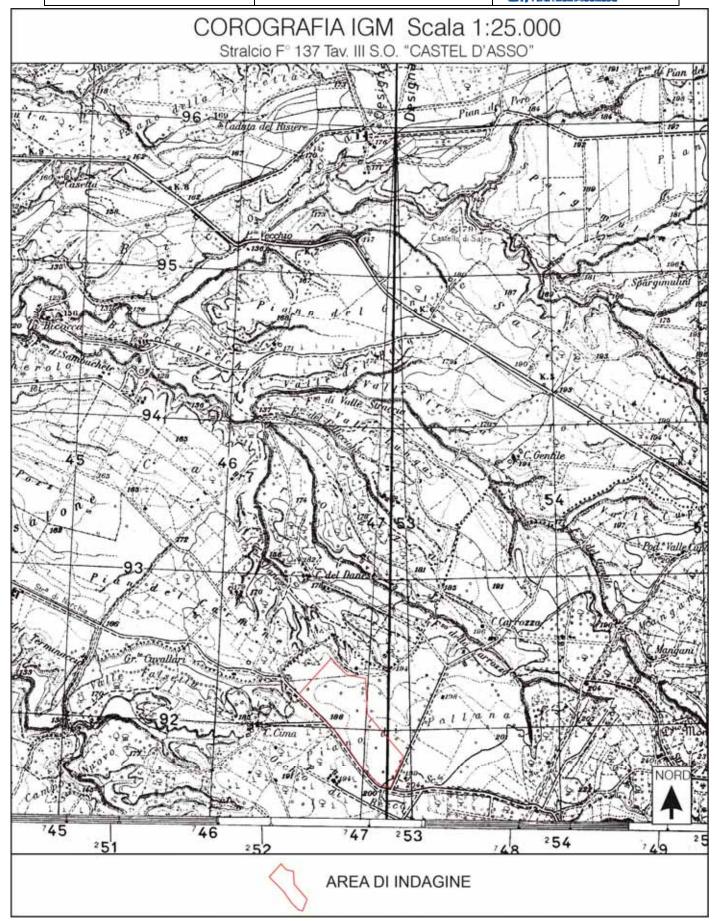
2. UBICAZIONE GEOGRAFICA.

L'area di indagine, interessata dal parco agrivoltaico, si colloca in un'area basso collinare sita nei pressi della Loc. Carrozza, nel territorio comunale di Vetralla, alla quota media di circa 190 m s.l.m.. L'elettrodotto attraverserà territori ascrivibili ai Comuni di: Vetralla, Viterbo, Tuscania.

L'area interessata dal parco agrivoltaico è distinta catastalmente al F. 1 particelle 62-63, F. 237 p.lla 178.

Nelle pagine seguenti vengono allegate le seguenti cartografie con l'individuazione dell'area di intervento:

- Stralcio IGM in scala 1:25.000;
- Stralcio CTR Lazio in scala 1:10.000;
- Stralcio planimetria catastale in scala;
- Stralcio planimetria di progetto con ubicazione indagini eseguite;
- Stralcio elaborati progettuali della struttura;
- Stralcio ubicazione su ortofoto tracciato cavidotto, fornito dalla committenza.

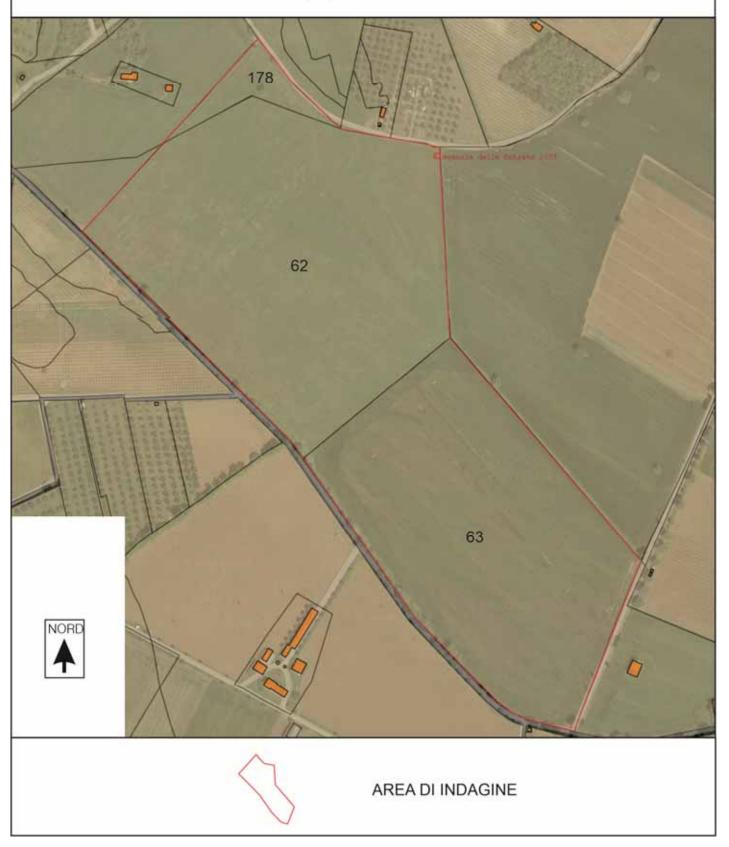




COROGRAFIA C.T.R. Lazio Scala 1:10.000 Sez. N°354080 - 355050 354080 355050 193,8 OCCHIO DI BECCO C. VALLE FALSETTA March and the Control of the Control Sugarming both 354080 auditi'unacia AREA DI INDAGINE

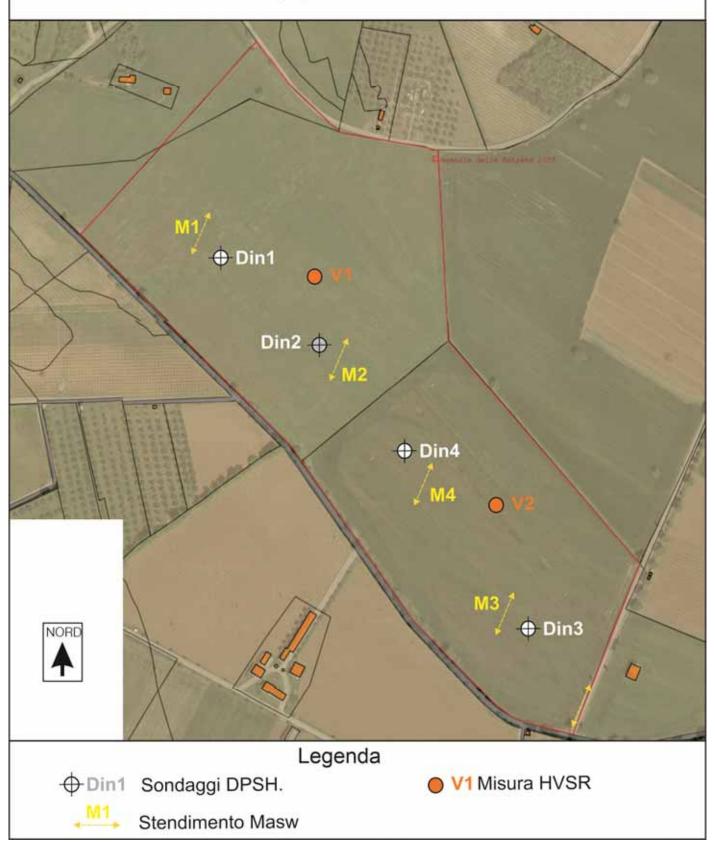


STRALCIO PLANIMETRIA CATASTALE CON SOVRAPPOSIZIONE ORTOFOTO COMUNE DI VETRALLA (VT) - F. 1 P.LLE 62-63. F.237 P.LLA 178.

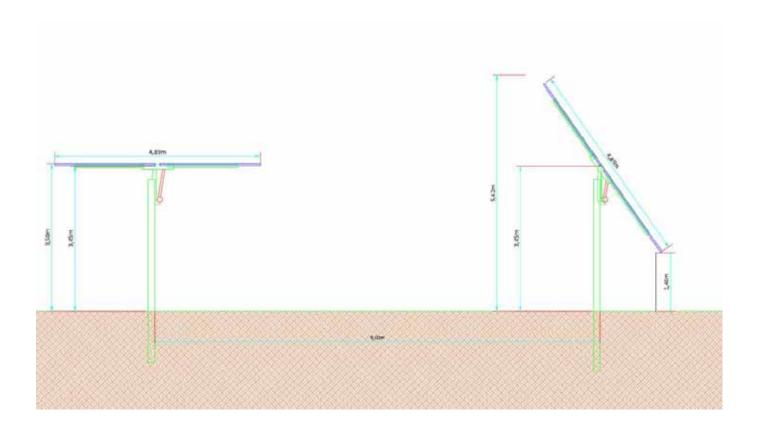




STRALCIO PLANIMETRIA CATASTALE CON SOVRAPPOSIZIONE ORTOFOTO COMUNE DI VETRALLA (VT) - CON UBICAZIONE INDAGINI ESEGUITE.

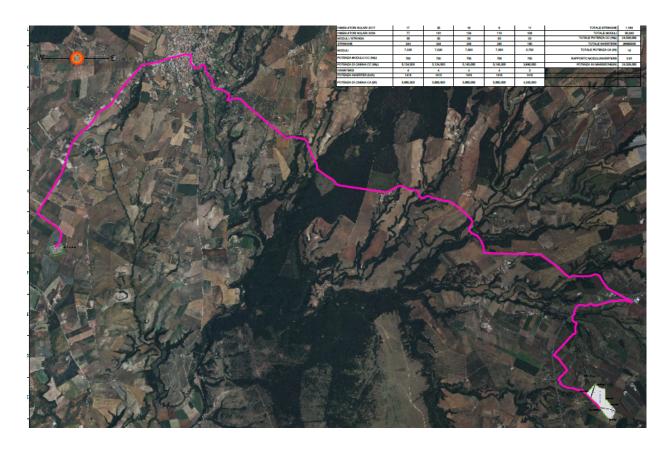


PARTICOLARE STRUTTURA AGRIVOLTAICA.





UBICAZIONE TRACCIATO ELETTRODOTTO – STRALCIO ELABORATO PREGETTUALE.



RELAZIONE GEOLOGICA



3. INQUADRAMENTO GEOLOGICO GENERALE.

L'area di indagine, rientra in un quadro geologico legato principalmente all'attività dei locali apparati vulcanici plio- pleistocenici, ed insiste per la gran parte su terreni vulcanici, provenienti dal sistema- igneo Vicano (Pleistocene) che sovrastano quelli dell'apparato Vulcanico Vulsino e Cimino più in profondità.

Secondo gli studi più recenti, che hanno interessato i complessi vulcanici in questione, i prodotti vulcanici localmente affioranti vengono attribuiti a due diversi cicli:

- Il ciclo della provincia petrografica tosco laziale cui appartiene il centro vulcanico Cimino;
- Il ciclo della provincia petrografica romano campana cui appartiene l'apparato vicano.

I due complessi vulcanici cui hanno dato luogo i due cicli sopracitati, il Cimino ed il Vicano, pur essendosi sviluppati molto vicini tanto da appartenere dal punto di vista geografico alla stessa regione Cimina, si differenziano nettamente tra loro per la storia, per la loro attività, per la qualità dei prodotti eruttati ed infine per la morfologia stessa che li caratterizza.

Mentre il vulcano di Vico è uno strato-vulcano alimentato da "magma leucititico" con caratteristiche che non si differenziano sostanzialmente dagli altri apparati contigui, il vulcano Cimino, notevolmente più antico, si ricollega a quelle attività "trachitiche" ben sviluppatesi sia in Toscana che nel Lazio nord-occidentale.

L'attività del vulcano di Vico va da 0,4 a 0,14 M.A. con prodotti di base freatomagmatici datati a 0,99 M.A. si distacca anche temporalmente da quella del vulcano Cimino, la cui attività è compresa nell'intervallo 1,35 – 0,95 M.A.

Nella ricostruzione degli eventi che hanno portato all'assetto attuale dell'intera regione Cimina, l'identificazione delle differenti fasi dell'attività vulcanica locale viene in gran parte semplificata dal fatto che, almeno per quanto riguarda Vico, il vulcanismo principale centralizzato ha portato alla costruzione di un apparato unitario pur avendo dato luogo nel corso dei tempi a svariati prodotti fra cui predominano le ignimbriti (tufi litoidi della vecchia letteratura) che si associano anche a depositi lavici e tufacei di vario tipo.

In sintesi l'attività vulcanica locale si esplica nel modo seguente:

Per quanto riguarda l'apparato Cimino si ha:

- Messa in posto di facies ignimbritiche;
- Attività effusiva con formazione di "domi" di lava;
- Attività effusiva con emissione di colate di lava.

Codice elaborato ICA_ 087_REL11

Revisione 00 del 18/08/2023

RELAZIONE GEOLOGICA



Per quanto riguarda invece l'apparato di Vico si ha:

- Messa in posto di facies ignimbritiche;
- Emissioni laviche, alternate a fasi esplosiva, con costruzione di un cono;
- Emissioni di facies ignimbritiche;
- Sprofondamento vulcano-tettonico con formazione di una caldera, accompagnato da emissioni piroclastiche e di tipo ignimbritico;

Costruzione di un cono eccentrico (Monte Venere) all'interno della caldera con emissione di lave e piroclastiti.

Successiva e in parte sovrapposta all'attività dell'apparato Cimino, l'attività dei vulcani Vulsini, che è stata effusiva e lenta, determinando la messa in posto di vasti espandimenti lavici sovrapposti direttamente al substrato sedimentario.

Dette lave sono evidenziate dall'erosione solo alla periferia dell'apparato o nelle zone di alto dove mancano i termini ignimbritici; altrove le vulcaniti iniziali furono obliterate da fenomenologie parossistiche susseguenti. Non mancano comunque, in questa fase iniziale livelli ignimbritici anche se subordinati alle lave.

Successivamente l'attività vulcanica si concentrò in corrispondenza dell'attuale caldera di Latera.

Collassi vulcano – tettonici susseguenti alla messa in posto delle ignimbriti determinarono la formazione delle due vaste depressioni di Bolsena e di Latera.

In un terzo periodo vennero a giorno all'interno della caldera di Latera, all'esterno ed in corrispondenza del recinto calderico, magmi che determinarono la messa in posto di vasti espandimenti lavici e di grandi coni di scorie.

Il vulcanismo iniziale si ricostruisce dai dati delle perforazioni profonde eseguite per ricerche geotermiche nella zona e da qualche relitto che affiora sui contrafforti orientali del Lago di Bolsena.

Alla prima fase vulcanica si riconduce la formazione dei bacini vulcano-sedimentari; le direzioni di corrente in tali bacini permettono di configurare l'esistenza dì un rilievo vulcanico che, con sviluppo principale in direzione N-S, occupava il settore centro-orientale della zona vulsina. La serie vulcano-sedimentaria poggia contro sedimenti plio- pleistocenici dislocato da faglie dirette che delimitano ad est il bacino di subsidenza. Le formazioni vulcaniche che si

Codice elaborato ICA_ 087_REL11

Revisione 00 del 18/08/2023

RELAZIONE GEOLOGICA



appoggiano alle pareti di faglia pleistoceniche sono state effuse in un periodo compreso tra 1 e 0,5 M.A.

Successivo, ma sempre di età precedente a 0,5 M..A. è il gruppo vulcanico di Montefiascone, serie di vulcani centrali e di eruzioni fissurali che occupano il settore SE dell'area vulsina. Segue quindi una fase vulcano-tettonica lungo faglie di direzione NW-SE, N-S, E-W, che

dislocano i precedenti edifici vulcanici. In questa fase avviene lo sprofondamento della conca di Bolsena e l'innalzamento di una struttura lungo faglie a gradinata di direzione prevalente N-S, struttura che viene a dividere la nuova depressione dai bacini vulcano-sedimentari orientali. I

bacini stessi vengono dislocati ed abbassati in direzione Est verso la Valle del Tevere. Tali movimenti tettonici sono accompagnati da un vulcanismo fissurale, datato a partire da 0,4 M.A. e caratterizzato da enormi effusioni.

La coltre vulcanica ricopre i bacini marginali ad E ed a NE, e si estende oltre, sul substrato sedimentario di contenimento del precedente bacino.

La fase di subsidenza che ha determinato l'accumulo di terreni vulcano - sedimentari si interrompe quindi in questo periodo (0,5-0,4 M.A~) durante il quale avviene il sollevamento di una struttura il cui massimo corrisponde ai rilievi orientali e settentrionali del lago, e che delimita la nuova zolla di sprofondamento corrispondente appunto alla depressione di Bolsena.

Il vulcanismo si sposta ad Est e viene a concentrarsi nel grande strato-vulcano di Latera, a partire da 0,3 M.A. I prodotti di tale vulcano occupano tutta l'area occidentale del distretto vulsino. A circa 0,1 M.A. risale la formazione della grande caldera di Latera, cui segue ancora attività vulcanica fino a tempi molto recenti. I prodotti di Latera fluiscono in parte nella conca di Bolsena ricoprendo le strutture tettoniche che la delimitano ad Ovest.

Riassumendo, durante il periodo di attività vulcanica, i massimi movimenti di collassamento si sono avuti tra 1 e 0,5 M.A.. A circa 0,5-0,4 M.A. risale l'innalzamento del settore orientale e l'abbassamento della zona occidentale corrispondente al Lago di Bolsena. Le due zone sono separate da un sistema di faglie a gradinata. L'evento tettonico del periodo 0,5-0,4 M.A., oltre che nell'area vulsina, è segnalato nei gruppi vulcanici di Vico e dei Sabatini dalla effusione di enormi colate piroclastiche, attraverso le quali sono state emesse in brevissimo

Codice elaborato ICA 087 REL1	Codice	elaborato	ICA	087	REL1:
-------------------------------	--------	-----------	-----	-----	-------

RELAZIONE GEOLOGICA



tempo decine di chilometri di magma, ed alle quali sono succeduti grandi sprofondamenti vulcano-tettonici.

4. MODELLAZIONE GEOLOGICA CON CARATTERIZZAZIONE GEOMORFOLOGICA E IDROGEOLOGICA.

4.1 – Modellazione geologica.

L'area di posa dei pannelli agrivoltaici è interessata da terreni di origine vulcanica legati alle varie fasi esplosive pleistoceniche dell'Apparato Vicano, a luoghi coperti da depositi sedimentari di origine palustre. La successione stratigrafica è di seguito riassunta:

Alluvioni recenti ed attuali e depositi palustri:

Depositi alluvionali dei principali corsi d'acqua, di epoca recente ed attuale. La formazione, è costituita principalmente da livelli sabbiosi e limosi a luoghi ghiaiosi di spessore molto variabile. Affiora nella valle antistante l'area di indagine.

Ignimbrite III Vicana:

Appartenente all'apparato Vicano è databile al Pleistocene. La formazione, si presenta principalmente in due diverse facies, una di colore dal nerastro al violaceo, semilitoide, con alternanze di livelli da addensati a mediamente addensati, localmente nota come "pozzolana" ed una litoide di colore rossastro con scorie nere, nota come tufo rosso a scorie nere. Affiora su gran parte dell'area di indagine e zone circostanti.

Unità Tufacea Composita:

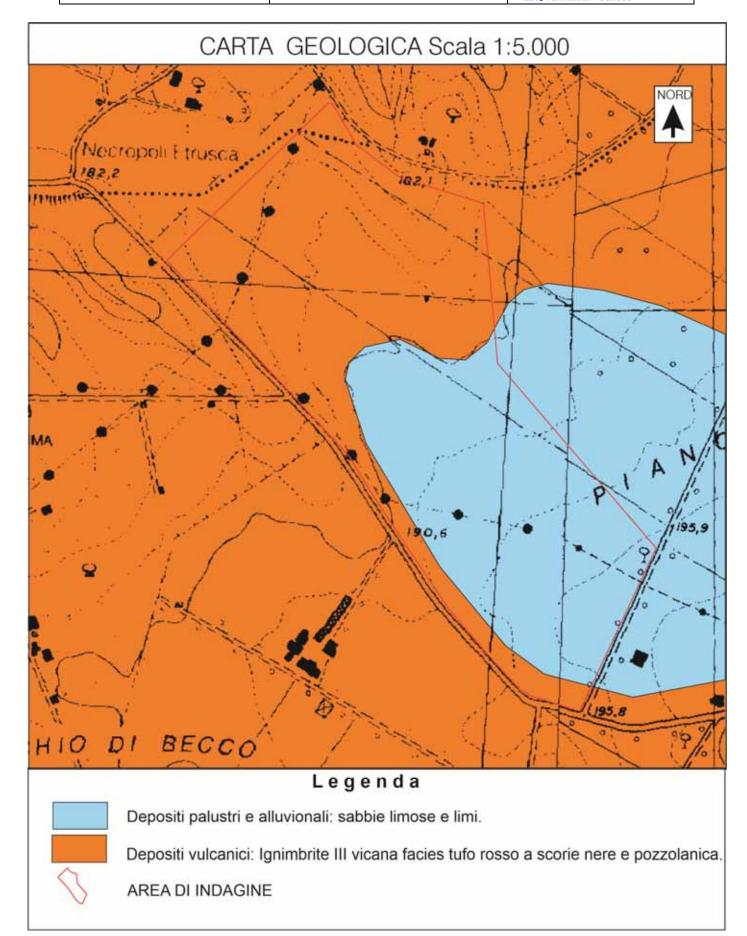
Appartenente all'apparato Vicano è databile al Pleistocene. La formazione, si presenta principalmente in facies, di colore grigio-marrone, tufaceo terrosa, con alternanze di livelli da poco addensati a mediamente addensati.

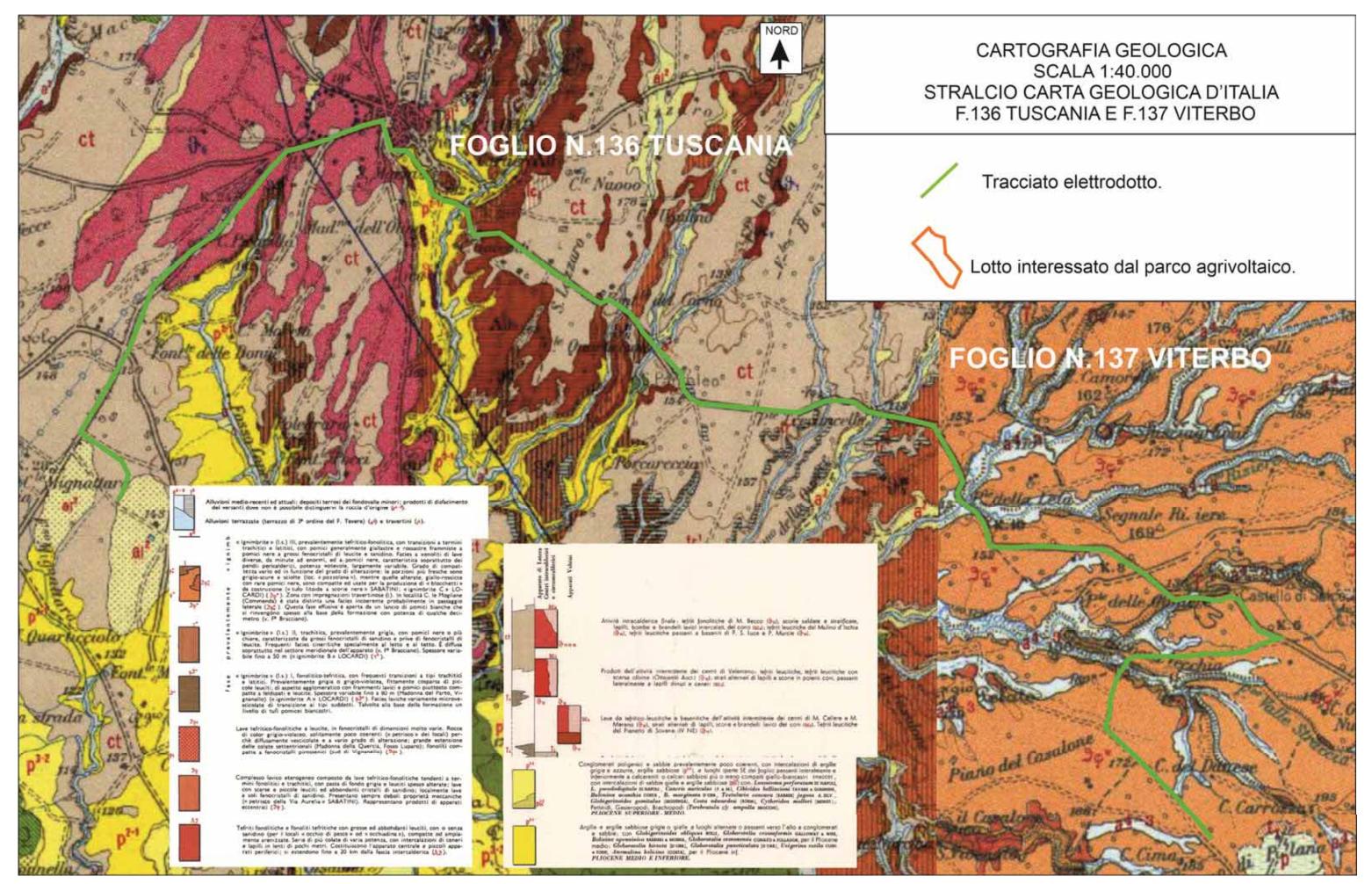
Lo spessore totale delle vulcaniti è, nella zona, di circa 45 metri e sovrasta i terreni sedimentari dei vari cicli marini plio-pleistocenici che costituiscono il substrato sedimentario ed hanno una natura prevalentemente impermeabile.

Nella pagina seguente è riportata una carta geologica in scala 1/5.000 dell'area di campo agrivoltaico, e in scala 1:40.000 dell'area interessata dall'elettrodotto, che evidenzia graficamente la situazione degli affioramenti precedentemente descritta.

RELAZIONE GEOLOGICA







RELAZIONE GEOLOGICA



4.2 – Geomorfologia, idrografia di superficie e idrogeologia.

L'area oggetto della presente indagine, interessata dal parco agrivoltaico, è ubicata nelle campagne site in Loc. Carrozza, a Ovest del centro abitato di Vetralla. La quota è media e di circa 190 m s.l.m..

L'area di intervento si colloca in una zona basso collinare, nel tavolato ignimbritico vetrallese, la topografia generale dei terreni è caratterizzata da superfici sub pianeggianti, interrotte da profonde incisioni vallive con andamento principale Est-Ovest, delimitate a luoghi da gradoni rocciosi, come quello cui è addossato il fabbricato in questione. Le aree sono occupate per lo più da campi coltivati e insediamenti agricoli; spostandosi all'interno del lotto la morfologia è caratterizzata da pendenze moderate. L'area in oggetto rientra nell'ambito del bacino imbrifero del Fosso della Carrozza, affluente del Fosso dell'Acqua Alta, a carattere torrentizio; il Fiume Marta, rappresenta il bacino idrografico principale.

Non sussistono, per l'area interessata dal parco agrivoltaico, problematiche legate ad eventuali esondazioni o frane in quanto il territorio rientra nell'ambito del bacino idrografico del Fiume Marta ed è stato sottoposto agli studi per il PSAI e per il PAI. Per quanto riguarda il tracciato del cavidotto, esso interesserà principalmente le fasce laterali di carreggiata stradale, tuttavia attraverserà molte zone segnalate sul Pai come a pericolo di frana e inondazione, per effettuare i lavori andrà pertanto richiesto specifico nulla osta all'autorità di bacino competente, corredata da uno studio geologico di approfondimento sui processi morfogenetici in atto.

L'idrogeologia dell'area vulcanica viterbese è strettamente correlata alla presenza di un basamento sedimentario Plio-Pleistocenico, di natura argillosa a bassissima permeabilità, che confina inferiormente le falde acquifere.

La paleomorfologia del basamento sedimentario, a bassissima permeabilità, che trattiene la falda freatica, influenza le direzioni di deflusso idrico ipogeo, creando delle zone di spartiacque profondo diverse da quelle superficiali. Il deflusso idrico ipogeo si verifica generalmente dalle zone di alto morfologico del substrato verso le depressioni, come quella occupata dal Lago di Vico, in questo quadro idrogeologico trova spiegazione l'alimentazione del lago, altrimenti impossibile con il solo contributo delle acque di scorrimento superficiale.

Il substrato sedimentario è influenzato dalla presenza degli apparati vulcanici acidi dei Monti Cimini. Nelle aree occupate da questi rilievi il substrato presenta un sollevamento, verificatosi in concomitanza con l'inizio dell'attività vulcanica, ciò determina un deflusso centrifugo delle acque sotterranee dalla zona in oggetto, ad alimentare le aree più depresse.

Codice elaborato ICA 087 REL1:	Codice	elaborato	ICA	087	REL11
--------------------------------	--------	-----------	-----	-----	-------

RELAZIONE GEOLOGICA



Il complesso dei depositi vulcanici descritti presenta, condizioni generali di buona permeabilità.

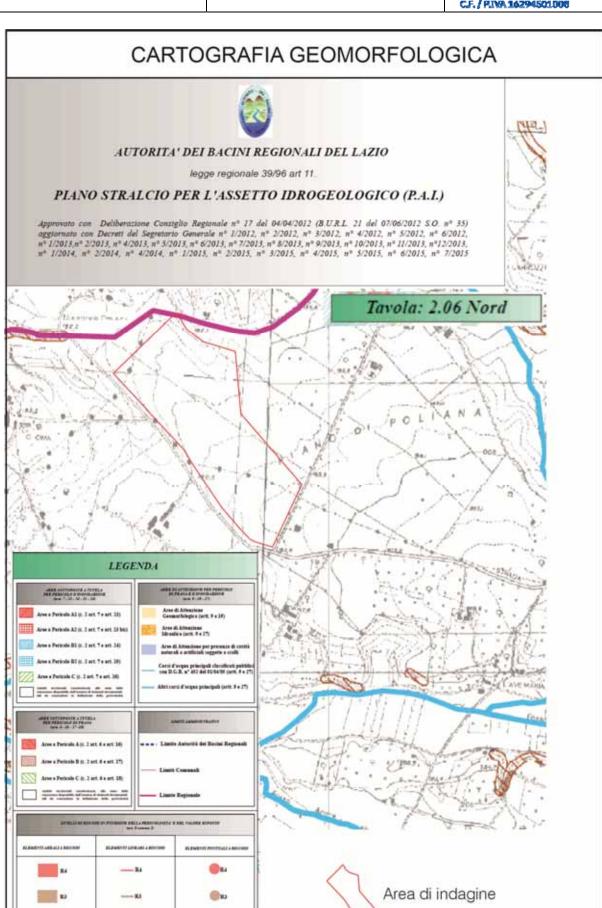
In particolare, dal punto di vista idrogeologico si distinguono due complessi:

- Complesso delle Piroclastiti, (tufi litoidi, scoriacei e cineritici, colate piroclastiche, tufi); dotato di buona permeabilità e capacità di immagazzinamento, sede molto spesso falde di notevole importanza.
- Complesso delle ghiaie pre-vulcaniche. Costituito da depositi ghiaiosi e brecciosi, permeabili per porosità, contengono falde in generale mediamente produttive, con acque di buona qualità.

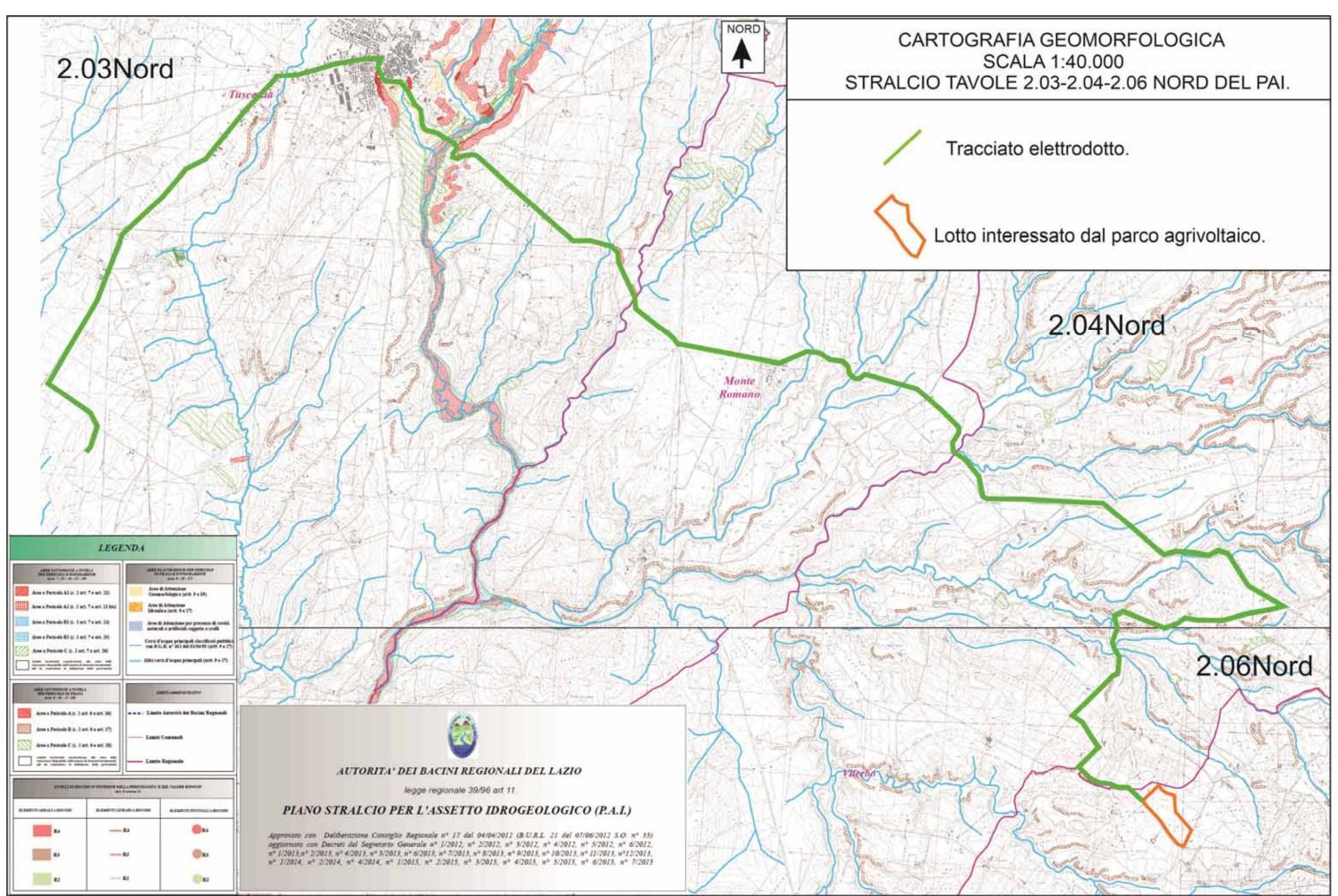
La falda acquifera basale, contenuta nel complesso delle ghiaie pre-vulcaniche e trattenuta dai di natura argillitica, livella staticamente a profondità di oltre 15-20 m da p.c.. Tuttavia, in periodi particolarmente piovosi, si verifica la formazioni di falde acquifere sospese di modesta entità, a profondità inferiori, specialmente al contatto tra tufi sabbio-limosi e litotipi più consistenti, ne è testimonianza il pozzo romano escavato all'interno della proprietà, nei pressi dell'area di indagine. Di seguito allegati uno stralcio cartografico P.A.I ed una Carta Idrogeologica in scala 1:100.000.

Nella pagina seguente è riportato uno stralcio cartografico del PAI, ed una carta idrogeologica in scala 1:100.000 che schematizza la situazione della zona di indagine precedentemente descritta.





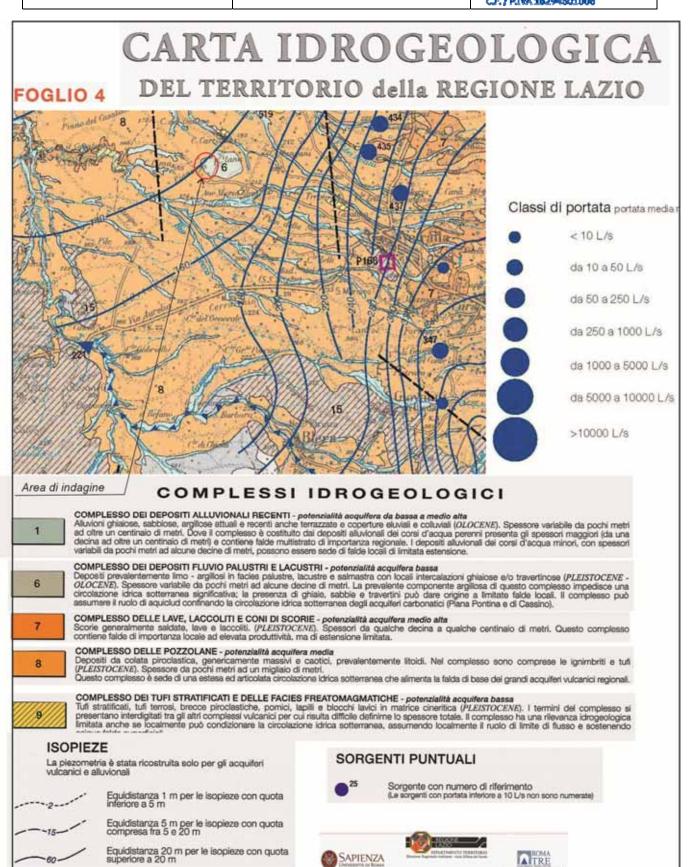
(1)



ICA SEI S.r.l. – Via Giuseppe Ferrari, 12 00195 Roma (Italia)- P.IVA 16294501008



Revisione 00 del 18/08/2023





DOCUMENTAZIONE FOTOGRAFICA.









Sondaggi penetrometrici dpsh Din 1-2-3-4.

RELAZIONE GEOLOGICA











Stendimenti sismici Masw M 1-2-3-4.







Misure HVSR V 1-2.

RELAZIONE GEOLOGICA



5- INDAGINI DIRETTE: DPSH, MASW, HVSR.

5.1 – Definizione della Vulnerabilità dell'opera e programma delle indagini in base a quanto disposto dalla D.G.R. Lazio n. 375 del 05.07.2016.

Il Regolamento sismico regionale n.26 del 26-10-2020 e successivamente il Regolamento regionale n. 7 del 16.04.2021 – D.G.R. 189/2021, ha introdotto la necessità di definire il livello di vulnerabilità dell'opera; a questa è stato associato un programma di indagini geognostiche da eseguire per una completa ed esaustiva definizione delle condizioni geologiche e geotecniche del sedime locale.

- L'opera in progetto, da quanto appreso dal progettista e ai sensi DGR Lazio 489/2012 è collocato in **classe d'uso 2**.
- La riclassificazione sismica della Regione Lazio, di cui alla DGR 387/09 in recepimento della OPCM 3274/03 e s.m.i., ha catalogato il territorio comunale di Vetralla in categoria **2B**.
- Per il territorio comunale di Vetralla è stata validata dalla Regione Lazio la Microzonazione Sismica di Livello di cui di seguito si riporta uno stralcio. L'area rientra in Zona stabile suscettibile di amplificazione.
- Il livello di pericolosità dell'opera date le informazioni di cui sopra e di seguito riportate è di tipo **Medio.**



	PERICOLOSITA'											
	Zona Sismica											
PROGETTI	1	2a	2b	3a	3b							
classi d'uso I e II	MEDIO	MEDIO	MEDIO	BASSO	BASSO							
classe d'uso III	ALTO	ALTO	MEDIO	MEDIO	MEDIO							
classe d'uso IV	ALTO	ALTO	ALTO	MEDIO	MEDIO							

Da DGR 189-2021 Allegato C.

Viste le caratteristiche geologiche e geomorfologiche del sito interessato dal parco agrivoltaico, si è pertanto proceduto alla scelta del programma di indagine tenendo conto delle indagini minime obbligatorie di tipo geologico, geofisico e geotecnico indicate nell'Allegato C della DGR n. 189-2021.

La stima di eventuali fattori condizionanti dal punto di vista geologico, sulla base delle caratteristiche geologiche del sito in precedenza descritte, porta alle seguenti conclusioni:

- La zona non presenta rischi di liquefazione (D.M. 17.01.18).
- La zona non manifesta fenomeni di subsidenza, cedimenti differenziali, dovuti alla presenza di terreni fortemente compressibili, e/o sinkhole.
- La zona non appare in condizioni di dissesto e/o di frana.
- L'area ricade in Zona stabile suscettibile di amplificazione.
- La zona non è compresa in aree R3 o R4 dei Piani della Autorità di Bacino competente (ABR).
- La zona non si trova entro 50 metri da faglie attive e capaci segnalate dall'INGV.

	Codice	elaborato	ICA	087	REL11
--	--------	-----------	-----	-----	-------

RELAZIONE GEOLOGICA



Pertanto, per quanto sopra esposto, in conformità della DGR 189-2021 Allegato C e in relazione alla estensione areale ed all'altezza dell'opera sono state programmate ed eseguite le seguenti indagini in situ:

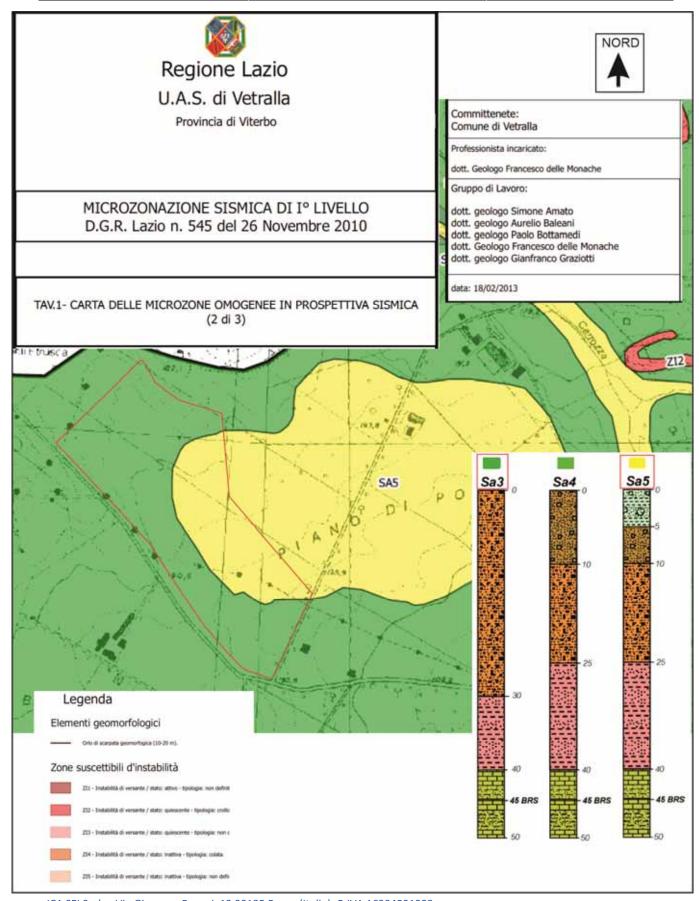
- a) N. 4 sondaggi penetrometrici DPSH;
- b) N. 4 prove sismiche indirette attive MASW;
- c) N.2 misura HVSR.

La stratigrafia del sito è stata ricostruita fino ad oltre trenta metri di profondità, data la continuità stratigrafica del banco tufaceo, tramite le indagini geofisiche eseguite, il rilevamento geologico tecnico ed i dati relativi alla perforazione di alcuni pozzi per acqua.

Di seguito uno stralcio cartografico tratto dallo studio di Microzonazione di Livello 1.

RELAZIONE GEOLOGICA



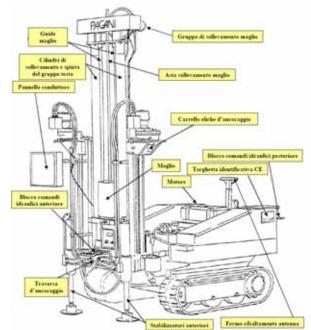




5.2 – Prove DPSH.

La macchina Mod. TG63-10 cingolata di costruzione Pagani Geotechnical Equipment (Ved. Figura seguente e documentazione fotografica) è un penetrometro in grado di effettuare prove penetrometriche statiche (CPT-CPTU-SCPTU, cioè tradizionali con punta meccanica o elettrica, che dinamiche. Nel caso di prove dinamiche, la macchina può essere configurata per svolgere prove tipo DPSH, DPH e DPM in accordo con le seguenti normative internazionali: ASTM 3441 per prove CPT; Eurocode. L'indagine sui terreni di fondazione in oggetto è stata effettuata mediante

esecuzione di prove penetrometriche dinamiche continue DPSH (super-pesante) ubicate come riportato nella planimetria generali precedentemente allegata. Le caratteristiche tecniche del penetrometro DPSH (S. Heavy) utilizzato sono riportate nello schema che precede i grafici con i risultati delle prove ed è osservabile anche nella documentazione fotografica precedentemente allegata. I risultati della prova vengono riportati in una tabella e in un grafico con il valore del numero dei colpi registrato ogni 20 cm di avanzamento della punta conica N(20) in funzione della profondità in m, il grafico comprende anche la valutazione della resistenza dinamica alla punta in funzione del numero dei colpi secondo la



formula degli Olandesi (riportata sullo schema che precede i risultati). Viene poi fornita una elaborazione statistica dei risultati con la formazione dei diversi strati caratterizzati dallo stesso valore medio di N₍₂₀₎ e il relativo valore di N_{SPT} derivante dalla correlazione; l'ultima tabella presentata è riferita alla elaborazione dei risultati secondo diversi autori per la definizione delle caratteristiche geomeccaniche dei vari strati in condizioni drenate (natura granulare).



PENETROMETRO DINAMICO IN USO: DPSH (S. Heavy)

Classificazione ISSMFE (1988) dei penetrometri dinamici												
TIPO	Sigla riferimento	Peso Massa Battente M (kg)										
Leggero	DPL (Light)	M ≤ 10										
Medio	DPM (Medium)	10 < M < 40										
Pesante	DPH (Heavy)	40 ≤ M < 60										
Super pesante	DPSH (Super Heavy)	M ≥ 60										

CARATTERISTICHE TECNICHE: DPSH (S. Heavy)

PESO MASSA BATTENTE M = 63,50 kgALTEZZA CADUTA LIBERA $H = 0.75 \, \text{m}$ PESO SISTEMA BATTUTA $Ms = 30.00 \, kg$ D = 50.50 mm DIAMETRO PUNTA CONICA $A = 20,00 \text{ cm}^2$ AREA BASE PUNTA CONICA α = 90° ANGOLO APERTURA PUNTA LUNGHEZZA DELLE ASTE $La = 1,00 \, m$ PESO ASTE PER METRO Ma = 8,00 kg $P1 = 0.80 \, \text{m}$ PROF. GIUNZIONE 1ª ASTA $\delta = 0.20 \, \text{m}$ AVANZAMENTO PUNTA

NUMERO DI COLPI PUNTA N = N(20) ⇒ Relativo ad un avanzamento di 20 cm

RIVESTIMENTO / FANGHI NO

Valutazione resistenza dinamica alla punta Rpd [funzione del numero di colpi N] (FORMULA OLANDESE):

Rpd = $M^2 H / [A e (M+P)] = M^2 H N / [A & (M+P)]$

Rpd = resistenza dinamica punta [area A] M = peso massa battente (altezza caduta H) e = infissione per colpo = δ / N P = peso totale aste e sistema battuta

UNITA' di MISURA (conversioni)

1 kg/cm2 = 0.098067 MPa

1 MPa = 1 MN/m² = 10.197 kg/cm²

1 bar = 1.0197 kg/cm² = 0.1 MPa

1 kN = 0.001 MN = 101.97 kg

Revisione 00 del 18/08/2023



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA TABELLE VALORI DI RESISTENZA

DIN 1

- committente :	Ica sei Srl	- data :	08/08/2023
 lavoro : 	Parco Agrivoltaico	- quota inizio :	p.c.
 località : 	Carrozza - Vetralla - VT.	- prof. falda :	Falda non rilev

- note : - pagina : 1

Prof.(m) N(colpi p) Rpd(kg/cm²) N(colpi r) asta Prof.(m) N(colpi p) Rpd(kg/cm2) N(colpi r) asta 0,00 - 0,20 74.5 141,5 10 0,60 - 0,80 19 0,80 - 1,00 1,00 - 1,20 0,20 - 0,40 262,4 2 81,9 38 11 1 0,40 - 0,60 81,9 60 414,3 11 1

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA TABELLE VALORI DI RESISTENZA

DIN 2

- committente : Ica sei Srl - data : 08/08/2023 - lavoro : Parco Agrivoltaico - quota inizio : p.c.

- località : Carrozza - Vetralla - VT. - prof. falda : Falda non rilevata

- note : - pagina : 1

Pro	f.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm²)	N(colpi r)	asta	Prof	.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm²)	N(colpi r)	asta
0,00 - 0,20 - 0,40 -	0,40	10 11 18	74,5 81,9 134,1		1 1 1	0,60 - 0,80 -		26 60	193,7 414,3		1 2

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA TABELLE VALORI DI RESISTENZA

DIN 3

- committente : Ica sei Srl - data : 08/08/2023 - lavoro : Parco Agrivoltaico - quota inizio : p.c.

- località : Carrozza - Vetralla - VT. - prof. falda : Falda non rilevata

- note : - pagina : 1

Prof.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm²)	N(colpi r)	asta	Prof.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm²)	N(colpi r)	asta
0,00 - 0,20 0,20 - 0,40 0,40 - 0,60	7 11 9	52,1 81,9 67,0		1 1 1	1,00 - 1,20 1,20 - 1,40 1,40 - 1,60	11 26 30	75,9 179,5 207,1	==	2 2 2
0,60 - 0,80 0,80 - 1,00	8	59,6 55,2		1 2	1,60 - 1,80 1,80 - 2,00	30 60	207,1 386,1		2
1,00	-			-	.,00 _,00	•••	555,1		-

Revisione 00 del 18/08/2023



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA TABELLE VALORI DI RESISTENZA

DIN 4

08/08/2023 - committente : lca sei Srl - data : - quota inizio : p.c. - prof. falda : Falda non rilevata - lavoro : Parco Agrivoltaico

- località : Carrozza - Vetralla - VT.

- note : - pagina : 1

Vla Gluseppe Ferrari, 12 00195 Roma (Italia) C.F. / P.INA 16294501008

Scala 1: 50

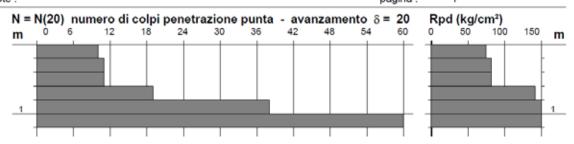
Revisione 00 del 18/08/2023

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA DIAGRAMMA NUMERO COLPI PUNTA - Rpd

DIN 1

- committente : Ica sei Srl - data : 08/08/2023 lavoro :

Parco Agrivoltaico - quota inizio: p.c. - località : Carrozza - Vetralla - VT. - prof. falda : Falda non rilevata - pagina : - note : 1



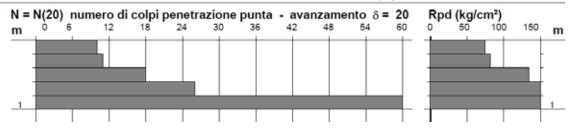
PROVA PENETROMETRICA DINAMICA DIAGRAMMA NUMERO COLPI PUNTA - Rpd

DIN 2

- committente : Ica sei Srl - data : 08/08/2023

Parco Agrivoltaico - quota inizio : p.c. Falda non rilevata - lavoro : Carrozza - Vetralla - VT. - località : - prof. falda :

- note : pagina :



00195 Roma (Italia) C.F. / P.IVA 16294501008

Scala 1: 50

Revisione 00 del 18/08/2023

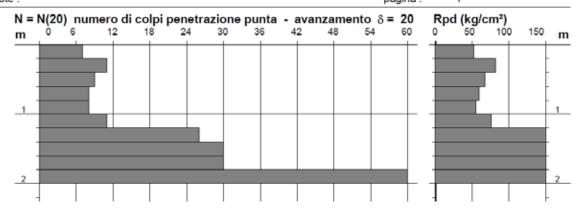
PROVA PENETROMETRICA DINAMICA DIAGRAMMA NUMERO COLPI PUNTA - Rpd

DIN 3

- committente : lca sei Srl - data : 08/08/2023

- quota inizio : p.c. Parco Agrivoltaico - lavoro : Falda non rilevata

- prof. falda : località : Carrozza - Vetralla - VT. - note : - pagina :





PROVA PENETROMETRICA DINAMICA DIAGRAMMA NUMERO COLPI PUNTA - Rpd

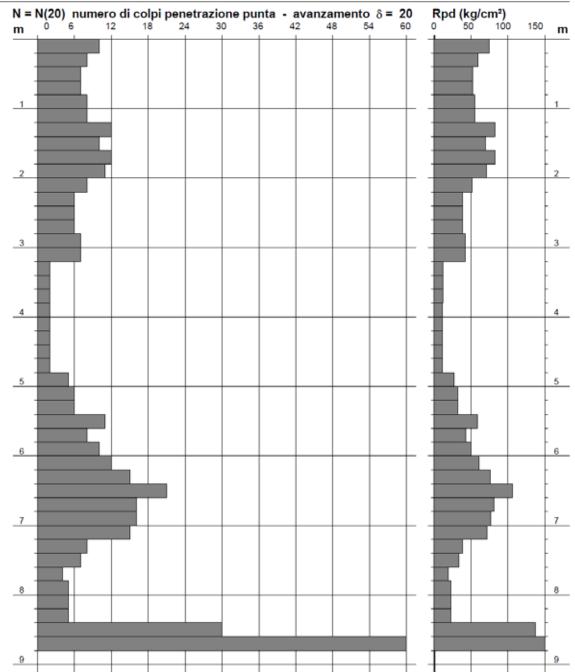
DIN 4

OG Scala 1: 50

- committente : lca sei Srl - data : 08/08/2023 - lavoro : Parco Agrivoltaico - quota inizio : p.c.

- località : Carrozza - Vetralla - VT. - prof. falda : Falda non rilevata

- note : - pagina : 1



RELAZIONE GEOLOGICA



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA **ELABORAZIONE STATISTICA**

DIN 1

lca sei Srl 08/08/2023 committente : - data :

Parco Agrivoltaico - quota inizio : p.c. lavoro : Falda non rilevata località : Carrozza - Vetralla - VT.

- prof. falda : - note : - pagina :

n	Profor	ndità (m)	PARAMETRO		ELABORAZIONE STATISTICA							β	Nspt
				M	min	Max	½(M+min)	s	M-s	M+s			
1	0,00	0,60	N Rpd	10,7 79,5	10 75	11 82	10,3 77,0				11 82	1,52	17
2	0,60	1,00	N Rpd	28,5 201,9	19 142	38 262	23,8 171,7				28 198	1,52	43
3	1,00	1,20	N Rpd	60,0 414,3	60 414	60 414	60,0 414,3				60 414	1,52	91

M: valore medio min: valore minimo Max: valore massimo s: scarto quadratico medio

N: numero Colpi Punta prova penetrometrica dinamica (avanzamento β = 20 cm) Rpd: resistenza dinamica alla punta (kg/cm²) β: Coefficiente correlazione con prova SPT (valore teorico βt = 1,52) Nspt: numero colpi prova SPT (avanzamento δ = 20 cm)

β: Coefficiente correlazione con prova SPT (valore teorico βt = 1,52)

Nspt - PARAMETRI GEOTECNICI

08/08/2023 - committente : Ica sei Srl data :

- lavoro : Parco Agrivoltaico quota inizio : p.c.

- prof. falda : - località : Carrozza - Vetralla - VT. Falda non rilevata

- note : - pagina : 1

n°	Prof.(m)	Prof.(m) LITOLOGIA Nspt NATURA GRANULARE				RE	NATURA COESIVA					
				DR	ø,	E,	Ysat	Yd	Cu	Ysat	W	e
1 2 3	0.00 0.60 0.60 1.00 1.00 1.20		17 43 91	45.5 78.0 100.0	31.0 40.4 51.9	322 523 893	1.97 2.11 2.24	1.56 1.79 1.99			==	==

Nspt: numero di colpi prova SPT (avanzamento δ = 30 cm)

DR % = densità relativa o' (°) = angolo di attrito efficace

E' (kg/cm²) = modulo di deformazione drenato W % = contenuto d'acqua e (-) = indice dei vuoti Cu (kg/cm²) = coesione non drenata Ysat, Yd (t/m³) = peso di volume saturo e secco (rispettivamente) del terreno



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA **ELABORAZIONE STATISTICA**

DIN 2

- committente : 08/08/2023

Parco Agrivoltaico - quota inizio: p.c. - lavoro : - località : Carrozza - Vetralla - VT. - prof. falda: Falda non rilevata

- note : - pagina :

n	°	Profon	dità (m)	PARAMETRO		ELABORAZIONE STATISTICA						VCA	β	Nspt
					М	min	Max	½(M+min)	s	M-s	M+s			
	1	0,00	0,60	N	13,0	10	18	11,5				13	1,52	20
				Rpd	96,8	75	134	85,7				97		
	2	0,60	1,00	N	43,0	26	60	34,5				43	1,52	65
				Rpd	304,0	194	414	248,8				304		

M: valore medio Max: valore massimo s: scarto quadratico medio min: valore minimo

N: numero Colpi Punta prova penetrometrica dinamica (avanzamento δ = 20 cm.) Rpd: resistenza dinamica alla punta (kg/cm²) β : Coefficiente correlazione con prova SPT (valore teorico β t = 1,52) Nspt: numero colpi prova SPT (avanzamento δ = 20 cm.)

 β : Coefficiente correlazione con prova SPT (valore teorico β t = 1,52)

Nspt - PARAMETRI GEOTECNICI

Ica sei Srl committente : 08/08/2023

Parco Agrivoltaico - quota inizio: p.c. - lavoro : località : Carrozza - Vetralla - VT. Falda non rilevata - prof. falda :

- note : pagina : 1

	n°	Prof.(m)	LITOLOGIA	Nspt	1	NATURA GRANULARE				NA	TURA	COES	IVA
L					DR	ø'	E'	Ysat	Yd	Cu	Ysat	W	e
	1 2	0.00 0.60 0.60 1.00		20 65	50.0 90.6	32.3 46.2	346 692	1.99 2.18	1.59 1.90				

Nspt: numero di colpi prova SPT (avanzamento δ = 30 cm)

DR % = densità relativa $\,$ o' (°) = angolo di attrito efficace e (-) = indice dei vuoti $\,$ Cu (kg/cm^2) = coesione non drenata

E' (kg/cm²) = modulo di deformazione drenato W% = contenuto d'acqua Ysat, Yd (t/m3) = peso di volume saturo e secco (rispettivamente) del terreno

RELAZIONE GEOLOGICA



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA **ELABORAZIONE STATISTICA**

DIN 3

- committente : 08/08/2023 - lavoro : Parco Agrivoltaico - quota inizio : p.c.

Carrozza - Vetralla - VT. - località : - prof. falda : Falda non rilevata

- note : - pagina : 1

n°	Profon	dità (m)	PARAMETRO		ELA	BORA	ZIONE STA	ATIST	ICA		VCA	β	Nspt
				M									
1	0,00	0,60	N Rpd	9,0 67,0	7 52	11 82	8,0 59,6				9 67	1,52	14
2	0,60	1,20	N Rpd	9,0 63,6	8 55	11 76	8,5 59,4				9 64	1,52	14
3	1,20	1,80	N Rpd	28,7 197,9	26 180	30 207	27,3 188,7				29 200	1,52	44
4	1,80	2,00	N Rpd	60,0 386,1	60 386	60 386	60,0 386,1				60 386	1,52	91

min: valore minimo Max: valore massimo s: scarto quadratico medio

N: numero Colpi Punta prova penetrometrica dinamica (avanzamento δ = 20 cm.) Rpd: resistenza dinamica alla punta (kg/cm²) β ; Coefficiente correlazione con prova SPT (valore teorico β t = 1,52) Nspt: numero colpi prova SPT (avanzamento δ = 20 cm.)

Nspt - PARAMETRI GEOTECNICI

08/08/2023 lca sei Srl - committente : - data :

- lavoro : Parco Agrivoltaico - quota inizio : p.c.

- località : Carrozza - Vetralla - VT. - prof. falda : Falda non rilevata

- note : - pagina : 1

n°	Prof.(m)	LITOLOGIA	Nspt	NATURA GRANULARE					NATURA COESIVA			
				DR	ø,	E'	Ysat	Yd	Cu	Ysat	W	е
1 2 3 4	0.00 0.60 0.60 1.20 1.20 1.80 1.80 2.00		14 14 44 91	41.0 41.0 79.0 100.0	29.5 29.5 40.7 51.9	299 299 531 893	1.96 1.96 2.12 2.24	1.53 1.53 1.80 1.99	=		=	===

Nspt: numero di colpi prova SPT (avanzamento 8 = 30 cm)

DR % = densità relativa o' (°) = angolo di attrito efficace e (-) = indice dei vuoti Cu (kg/cm^2) = coesione non drenata

E' (kg/cm²) = modulo di deformazione drenato W% = contenuto d'acqua Ysat, Yd (t/m³) = peso di volume saturo e secco (rispettivamente) del terreno

RELAZIONE GEOLOGICA



08/08/2023

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA ELABORAZIONE STATISTICA

DIN 4

- committente : Ica sei Srl

- lavoro : Parco Agrivoltaico

- località : Carrozza - Vetralla - VT.

- note : - pagina : 1

- prof. falda : Falda non rilevata - pagina : 1

- quota inizio : p.c.

- data :

n°	Profondita	à (m)	PARAMETRO		ELA	BORA	ZIONE STA	ATIST	ICA		VCA	β	Nspt
				М	min	Max	½(M+min)	s	M-s	M+s			
1	0,00 0,	.40	N Rpd	9,0 67,0	8 60	10 75	8,5 63,3				9 67	1,52	14
2	0,40 3,	,20	N Rpd	8,2 55,1	6 39	12 83	7,1 46,9	2,2 15,6	6,1 39,5	10,4 70,7	8 54	1,52	12
3	3,20 5,	.40	N Rpd	3,0 16,7	2 11	6 32	2,5 14,0	1,7 8,8	1,3 7,9	4.7 25,5	3 17	1,52	5
4	5,40 7,	.40	N Rpd	13,2 66,3	8 38	21 106	10,6 52,3	4,1 20,3	9,1 46,0	17,3 86,6	13 65	1,52	20
5	7,40 8,	,40	N Rpd	5,2 24,3	4 19	7 34	4,6 21,7				5 23	1,52	8
6	8,40 8,	,80	N Rpd	45,0 205,6	30 137	60 274	37,5 171,3				45 206	1,52	68

M: valore medio min: valore minimo Max: valore massimo s: scarto quadratico medio

N: numero Colpi Punta prova penetrometrica dinamica (avanzamento δ = 20 cm²) Rpd: resistenza dinamica alla punta (kg/cm²)

β: Coefficiente correlazione con prova SPT (valore teorico βt = 1,52) Nspt: número colpi prova SPT (avanzamento β = 20 cm)

Nspt - PARAMETRI GEOTECNICI

- committente : Ica sei Srl - data : 08/08/2023 - lavoro : Parco Agrivoltaico - quota inizio : p.c. - località : Carrozza - Vetralla - VT. - prof. falda : Falda non rilevata

- note : - pagina : 1

n°	Prof.(m)	LITOLOGIA	Nspt	NATURA GRANULARE					NATURA COESIVA			
				DR	ø'	E'	Ysat	Yd	Cu	Ysat	W	е
1 2 3 4 5 6	0.00 0.40 0.40 3.20 3.20 5.40 5.40 7.40 7.40 8.40 8.40 8.80		14 12 5 20 8 68	41.0 38.0 18.3 50.0 28.3 91.8	29.5 28.4 23.7 32.3 26.0 46.9	299 284 230 346 253 716	1.96 1.94 1.88 1.99 1.91 2.19	1.53 1.52 1.41 1.59 1.46 1.91	=======================================	===	=======================================	=======================================

Nspt: numero di colpi prova SPT (avanzamento δ = 30 cm)

DR % = densità relativa o' (°) = angolo di attrito efficace e (-) = indice del vuoti Cu (kg/cm²) = coesione non drenata

E' (kg/cm²) = modulo di deformazione drenato W% = contenuto d'acqua Ysat. Yd (t/m²) = peso di volume saturo e secco (rispettivamente) del terreno

RELAZIONE GEOLOGICA



5.3 - Risultati MASW.

La configurazione base di campo e la routine di acquisizione per la procedura MASW (Multichannel Analysis of Surface Waves) sono generalmente le stesse utilizzate in una convenzionale indagine a rifrazione. Le componenti a bassa frequenza (lunghezze d'onda maggiori), sono caratterizzate da forte energia e grande capacità di penetrazione, mentre le componenti ad alta frequenza (lunghezze d'onda corte), hanno meno energia e una penetrazione superficiale. Grazie a queste proprietà, una metodologia che utilizzi le onde superficiali può fornire informazioni sulle variazioni delle proprietà elastiche dei materiali prossimi alla superficie al variare della profondità. La velocità delle onde S (Vs) è il fattore dominante che governa le caratteristiche della dispersione.

La procedura MASW può sintetizzarsi in tre stadi distinti:

- acquisizione dei dati sperimentali (ground roll);
- estrazione della curva di dispersione (il grafico della velocità di fase rispetto alla frequenza);
- ➤ inversione della curva di dispersione per ottenere il profilo verticale delle Vs, che descrive la variazione di Vs con la profondità.

L'analisi delle onde superficiali è stata eseguita utilizzando Il DoReMi che è un sismografo a trasmissione digitale del segnale concepito per garantire la massima flessibilità di utilizzo in tutte le indagini geofisiche; costituito da unità miniaturizzate e indipendenti distribuisce l'elettronica lungo tutto stendimento.

L'interfaccia del sismografo è alimentata con una piccola batteria al piombo (12V 2A) ed è collegata ad un geofono start. Lungo lo stendimento sono connessi 12 canali con il primo collegato all'interfaccia di testa. I geofoni sono applicati direttamente ai digitalizzatori posizionati lungo lo stendimento

Per la prospezione sismica a rifrazione si è disposto sul terreno un array lineare da 12 geofoni con spaziatura pari a 4.0 m. Per aumentare il rapporto segnale/rumore si è proceduto alla somma di più energizzazioni (processo di stacking) La sorgente è stata posta ad una distanza di 4 m dal primo geofono (Optimum Field Parameters of an MASW Survey", Park et al., 2005; Dal Moro, 2008).

Di seguito si riassumono le principali caratteristiche della strumentazione utilizzata:

1 Unità di acquisizione sismografo DoReMi a 24 canali e 16 bit della SARA Electronic Instruments di Perugia

Codice elaborato ICA ()87	REL11
------------------------	-----	-------

RELAZIONE GEOLOGICA



12 Geofoni verticali "Geospace" GS11D 4.5Hz 4kΩ.

1 Cavi sismici L = 150 m - 1 Sorgente Mazza da 10 Kg battente su piattello metallico

Spaziatura tra i geofoni 2.0 m - Distanza sorgente 1° geofono 4 m

Tempo di campionamento 1.0 ms - Tempo di registrazione 2 s

Di seguito sono restituiti i risultati delle prove MASW, contraddistinte con le sigle M1ed M2, la cui ubicazione è riportata nella planimetria generale precedentemente allegata.

Nel riquadro in alto a destra è riportato il sismogramma e sotto l'immagine di dispersione dell'energia sismica. In basso è visualizzata l'estrazione della curva di dispersione eseguita sull'immagine precedente. Sulla sinistra sono riportati i grafici relativi al modello del terreno sotto forma di stratificazione Vs in m/s.

Dalla curva si può ricavare il valore della velocità progressiva V_{sX} (linea verde) relativa alle diverse profondità investigate V_{s10} , V_{s20} e così via incluso il valore di V_{s30} , quest'ultimo ovviamente calcolato fino alla profondità di 30 m.

A destra è visibile il sismogramma mentre nella parte centrale in basso è riportato il valore del parametro V_{s30} calcolato utilizzando la stratigrafia V_{s30} e la formula

$$V_{S30} \,=\, \frac{30}{\sum_{\,i\,=\,1,\,N}\,\,h_i\,\,/\,\,V_i} \label{eq:VS30}$$

dove hi e Vi indicano lo spessore (in m) e la velocità delle onde di taglio (m/s) dello strato i– esimo, per un totale di N strati presenti nei 30 m superiori, per depositi con profondità H del substrato (Vs > 800 m/s) superiore a 30m.

Il sito viene classificato sulla base del valore di V_{S30} come riportato nella seguente tabella:

Codice elaborato	ICA_	087_	_REL11
------------------	------	------	--------

RELAZIONE GEOLOGICA



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

Categoria	Descrizione
A	Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi caratterizzati da valori di velocità delle onde di taglic 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, caratte rizzati 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, cor 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.
Е	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.

Le stratigrafie V_s riportate nelle tavole allegate sono quelle utilizzate per il calcolo del V_{s30} e sono sismicamente equivalenti e ragionevolmente prossime alla stratigrafia reale ma non esattamente coincidente.

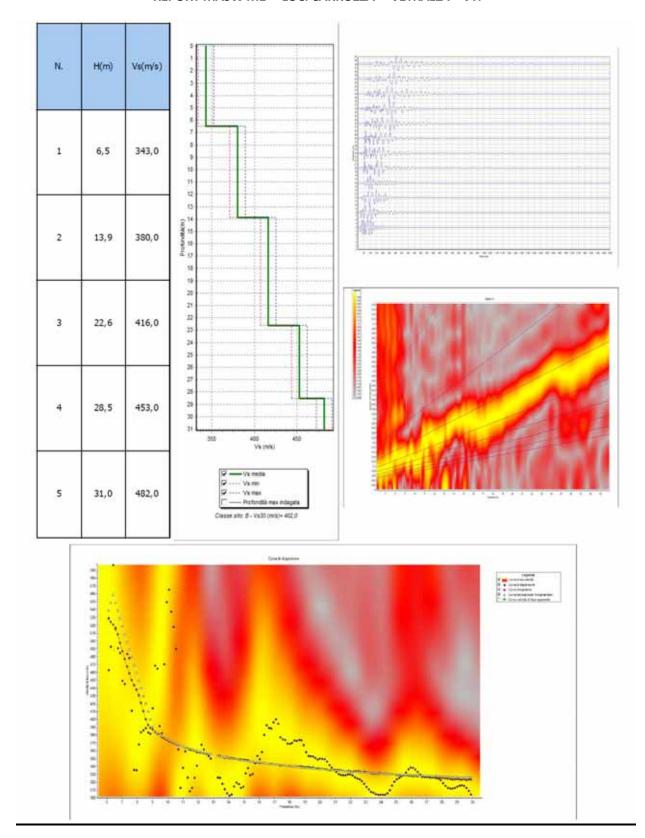
Secondo l'OPCM il sito, avendo un valore di V_{s30} prossime ai 350-480 m/s è classificabile come suolo di tipo **B/C** (ved. report allegati nelle pagine seguenti), non essendo presente substrato (Vs > 800 m/s) a profondità inferiore a 30m.

Sono state elaborate le Vs30 per profondità comprese tra 0 e 30 m. La stratigrafia riportata nella tabella seguente è quella utilizzata per il calcolo della $V_{\rm s30}$ ed è sismicamente equivalente e ragionevolmente prossima alla stratigrafia reale ma non esattamente coincidente.

Nella pagina seguente viene allegato il report finale con le elaborazioni delle prove Masw con il calcolo delle $V_{\rm s30}$ per la determinazione della categoria del suolo di fondazione.

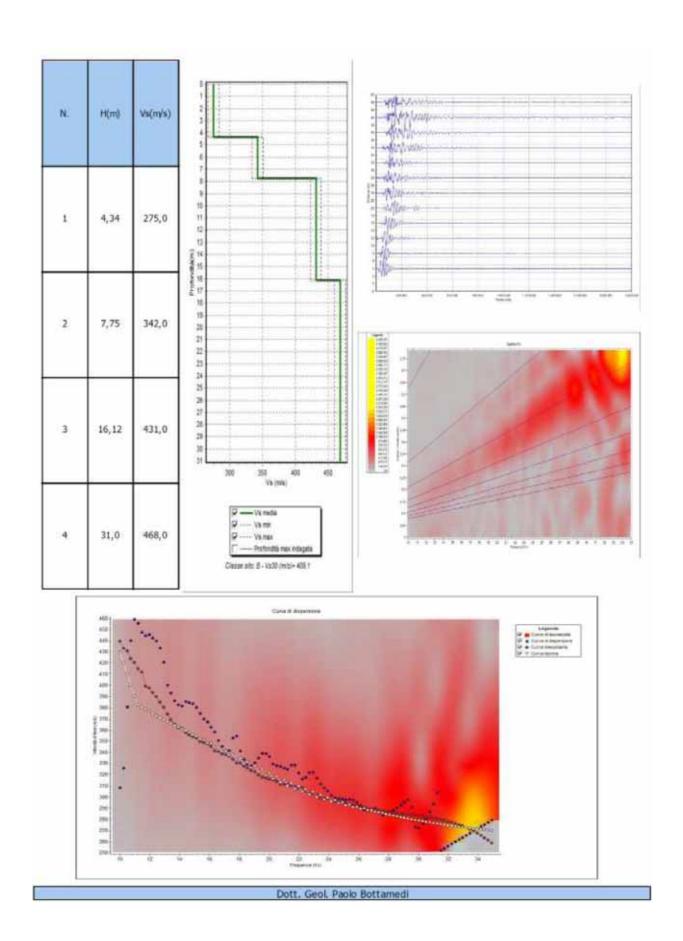


REPORT MASW M1 - LOC. CARROZZA - VETRALLA - VT.





REPORT MASW M2 - LOC. CARROZZA - VETRALLA - VT.

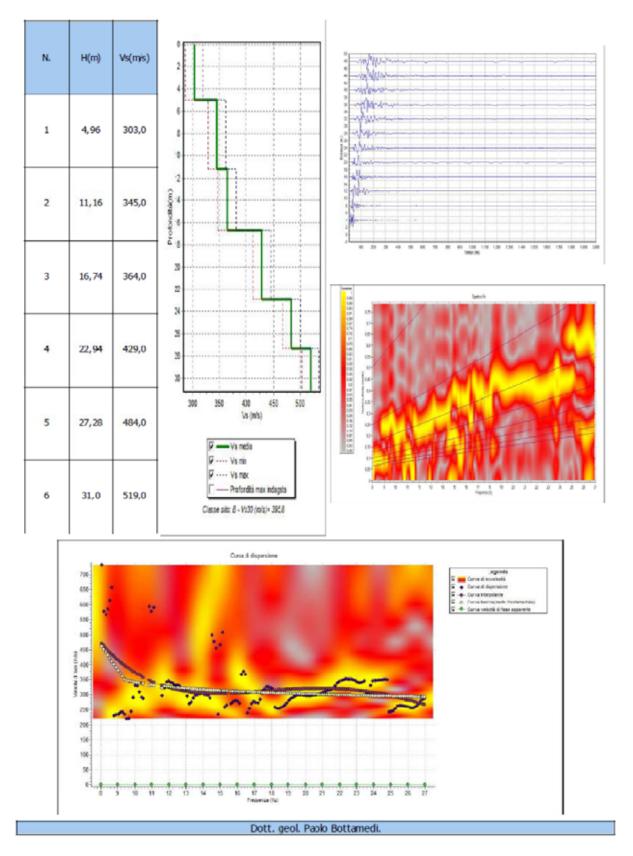


RELAZIONE GEOLOGICA

Revisione 00 del 18/08/2023

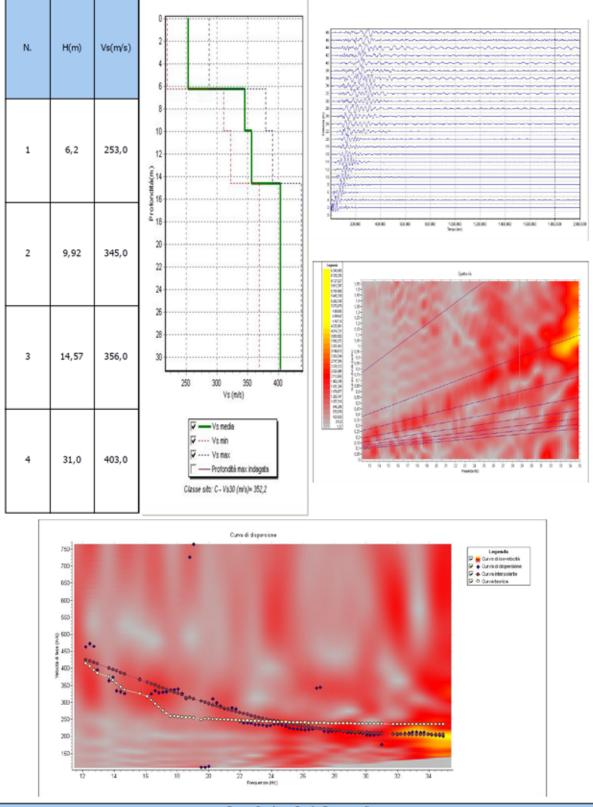


REPORT MASW M3 - LOC. CARROZZA - VETRALLA - VT.





REPORT MASW M4 - LOC. CARROZZA - VETRALLA - VT.



RELAZIONE GEOLOGICA



5.4 - Risultati HVSR.

La tecnica HVSR (Horizontal to Vertical Spectral Ratio) consiste nel misurare direttamente, sfruttando il rumore di fondo ambientale (microtremori), le frequenze di risonanza degli edifici e dei terreni costituenti il sottosuolo, allo scopo di stimare gli effetti di sito e la vulnerabilità sismica dell'opera. Per rumore ambientale di fondo s'intende l'insieme delle vibrazioni che si propagano nel terreno dovute sia a fenomeni naturali, moto ondoso, perturbazioni atmosferiche, ecc., sia all'azione antropica, traffico veicolare, macchinari, ecc.. Si è riconosciuto, a partire dagli anni settanta, che i microtremori tendono a eccitare le frequenze naturali di oscillazione dei terreni, permettendone l'individuazione. In pratica ciò che viene misurato sono, in certo intervallo di frequenze, solitamente 0.1-100 Hz, le velocità dei microtremori lungo il piano orizzontale e verticale (H e V) e il rapporto fra le due componenti (H/V). I valori di massimo locale (picchi positivi) di H/V ai quali corrispondono minimi locali di V individuano le frequenze di risonanza degli strati di terreno lungo la verticale di misura. Più elevato è il valore del rapporto H/V maggiore è il contrasto di impedenza sismica e quindi la variazione di velocità delle onde S fra livelli stratigrafici contigui.

STRUMENTAZIONE UTILIZZATA

- Digitalizzatore sismico SARA electronic instruments srl;
- Risoluzione 24 bit;
- Orologio: sincronizzato tramite ricevitore GPS
- Campionamento: Simultaneo sui 3 canali pilotato dal microcontrollore
- Frequenze di campionamento: 10,20,25,50,100,200 SPS
- Filtro anti-alias 1 pole 8.8 Hz
- Soglia di rumore <=-124 dB @ 100 SPS

Settaggio utilizzato per l'acquisizione

Frequenza:150 MhzBaude Rate: 115200

- Durata misurazione: 1200 s

Formato file acquisizione: SAF Sesame

Risultati ottenuti

Programma di elaborazione utilizzato GeoHVSR della Geosoft di Carpendolo (BS)

L'elaborazione delle indagini, sono riportate di seguito.

RELAZIONE GEOLOGICA



HVSR V1.

Tabella parametri picchi stratigrafici da spettro H/V delle onde di Ray

Criteri SESAME (2005) per una curva HV attendibile S1: tp>10/Lw - S2: Lw x Nw x tp>200 - S3: sa<2 per 0:5/p<4<2/p>

LEGENDA: Lwrlunghezza della finestra (s) - Nwrn. finestre - fp(Hz)=frequenza del picco stratigrafico - sa=de-lazione standard

I	N.	fz(Hz)	HV	Kg	H1(m)	H2(m)	H3(m)	SI	52	S3
1	1	1,17	1,45	1,79	43,9	25,57	21,64	SI	SI	Si
I	2	13,23	1,50	0,08	1,73	1,01	0,85	Si	Si	Si

HVSR V2.

Tabella parametri picchi stratigrafici da spettro H/V delle onde di Rayleigh e Love

Criteri SESAME (2005) per una curva HIV attendibile S1: fp>10/Lw - S2: Lw x Nw x fp>200 - S3: sa<2 per 0.5fp<!<2fp

LEGENDA: Lwnlunghezza della finestra (s) - Nwnn. finestre - fp(Hz)-rhequenza del picco stratigrafico - sandeviazione standard

N.	fz(Hz)	HV	Kg	H1(m)	H2(m)	HI(m)	81	S2	\$3
1	0,7	1,26	2.3	87,95	51,23	43,36	Si	Si	Si
2	2,38	0,78	0.26	17,07	9,94	8,41	SI	SI	SI
3	4,03	1,39	0,48	8,47	4,93	4,17	SI	SI	Si
4	23,77	0,66	0,02	0,79	0,46	0,39	Si	SI	54
5	23,77	0,66	0,02	0,79	0,46	0,39	Si	Si	SI

RELAZIONE GEOLOGICA



6. CARATTERIZZAZIONE LITOSTRATIGRAFICA E GEOTECNICA.

6. 1 - Categoria suolo di fondazione e fattore di fondazione.

Il territorio del Comune di Vetralla è stato inserito dalla normativa antisismica del 20 marzo 2003 - Ordinanza n. 3474 (G.U. N° 105 del 08/05/2003 s.o. n. 72) e nella successiva riclassificazione sismica della Regione Lazio di cui alla D.G.R. Lazio n. 387 del 22/05/2009 in zona sismica 2B. Le NTC per la costruzione prevedono la determinazione della categoria del suolo di fondazione per la definizione dell'azione sismica di progetto.

Per ricavare i parametri sismici significativi del sito in esame, secondo quanto disposto dalle N.T.C. di cui al DM 17/01/2018, si fa specifico riferimento alle coordinate geografiche (WGS84) del sito risultano le seguenti:

WGS84: Lat 42.339790 - Lng 11.996613

Il terreno di fondazione, dell'area interessata dal parco agrivoltaico, come si è potuto determinare dai risultati prove sismiche, risulta caratterizzato da un valore di $V_{\rm s30}$ prossimo ai 350-500 m/s, ed è classificabile come suolo di *categoria B* "Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{\rm s}$ equivalente, compresi fra 360 m/s e 800 m/s", oppure C "Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{\rm s}$ equivalente, compresi fra 180 m/s e 360 m/s".

Ciò a seconda che sia presente o meno, un importante livello di depositi limo-sabbiosi, intercettato anche nel sondaggio penetrometrico dpsh Din1, con spessori prossimi ai 10m da p.c..

Le condizioni topografiche sono di tipo semplice per cui si può ricorrere alla categorie topografiche riportate nella tabella 3.2.V della NTC 2018. Il sito rientra nella categoria topografica **T1**, cioè pendii e rilievi isolati con inclinazione media < 15°.

RELAZIONE GEOLOGICA



6.2 - Modello lito-tecnico del volume significativo dell' indagine.

L'area interessata dal parco agrivoltaico, è costituita da un tavolato sub-pianeggiante, interessato per lo più da depositi tufacei appartenenti alla formazione dell'Ignimbrite III Vicana, in facies pozzolanica e/o tufo rosso a scorie nere. A lughi i tufi, da ben addensati fino a litoidi, sono coperti da livelli poco consistenti sabbio-limosi, di genesi probabilmente alluvionale e/o palustre. Lo spessore di tale livello varia da circa un metro fino a quasi i nove metri (riscontrati nella prova Din4). Le caratteristiche fisiche e geotecniche, in termini di valori medi, rilevate dalle prove geotecniche in situ DPSH, sono riportati nelle tabelle sottostanti, in cui è stato elaborato il Modello litologico e geotecnico del volume significativo dell'indagine.

SONDAGGI PENETROMETRICI DPSH DIN 1-2.

Litologia	Quota M da p.c.	φ gradi	y t/mc	E Kg/cmq	Dr %	C' Kpa	Nspt
Suolo vegetale	0.0-0.60	/	/	/	/	/	/
Tufo sabbioso ben addensato	0.60-1.0	40°	1.6	500	78	-	43
Tufo sabbioso da ben addensato a litoide	>1.0	>40°	1.5	>500	>78	-	>43 Rifiuto

N = numero di colpi medio equivalente a NSPT; K: coefficiente di sottofondo (Winkler); ϕ = angolo di attrito interno in cond. drenate; y=peso di volume; E= modulo deformazione drenato; Dr=Densità relativa; C'= coesione drenata.

Codice elaborato	ICA_	087_	_REL11
------------------	------	------	--------

RELAZIONE GEOLOGICA



SONDAGGIO PENETROMETRICO DPSH DIN 3.

	Quota	φ	y	E	Dr	<i>C</i> '	Nspt
Litologia	M da p.c.	gradi	t/mc	Kg/cmq	%	Кра	
Suolo vegetale	0.0-0.60	/	/	/	/	/	/
Sabbie limose med. addensate	0.60-1.2	29°	1.6	300	41	-	14
Tufo sabbioso addensato	1.2-1.8	40°	1.6	530	79	-	44
Tufo sabbioso da ben addensato a litoide	>1.8	>40°	1.5	>500	>78	-	>43 Rifiuto

N = numero di colpi medio equivalente a NSPT; K: coefficiente di sottofondo (Winkler); ϕ = angolo di attrito interno in cond. drenate; y=peso di volume; E= modulo deformazione drenato; Dr=Densità relativa; C'= coesione drenata.



SONDAGGIO PENETROMETRICO DPSH DIN 4.

	Quota	φ	y	E	Dr	<i>C</i> '	Nspt
Litologia	M da p.c.	gradi	t/mc	Kg/cmq	%	Кра	
Suolo vegetale	0.0-0.60	/	/	/	/	/	/
Sabbie limose med. addensate	0.60-3.2	28°	1.6	280	38	-	12
Limi sabbiosi scarsamente consistenti	3.2-5.4	23.5°	1.6	230	18	-	5
Sabbie limose mediamente consistenti	5.4-7.4	32°	1.6	340	50	-	20
Limi sabbiosi poco consistenti	7.4-8.4	26°	1.6	250	28		8
Tufo sabbioso addensato	8.4-9.0	40°	1.5	500	78	-	43

N = numero di colpi medio equivalente a NSPT; K: coefficiente di sottofondo (Winkler); $\boldsymbol{\varphi}$ = angolo di attrito interno in cond. drenate; \boldsymbol{y} =peso di volume; \boldsymbol{E} = modulo deformazione drenato; \boldsymbol{Dr} =Densità relativa; $\boldsymbol{C'}$ = coesione drenata.

Per i depositi tufacei litoidi cui localmente possono essere alternati dei livelli tufaceo - sabbiosi meno consistenti, ma di spessore limitato, prove di resistenza a compressione uniassiale su provini, di tali materiali, anche cavati in zona per la realizzazione di blocchetti da costruzione, evidenziano dei valori di rottura prossimi ai 40-45 Kg/cmq. La successione delle vulcaniti tufacee, più o meno addensate, raggiunge e supera abbondantemente i trenta metri da p.c.. La falda acquifera livella a circa 25-30 m *ICA SEI S.r.l. – Via Giuseppe Ferrari, 12 00195 Roma (Italia)- P.IVA 16294501008*

Codice elaborato ICA_ 087_REL11

Revisione 00 del 18/08/2023

RELAZIONE GEOLOGICA



da p.c.. Tuttavia in periodi particolarmente piovosi non è da escludersi la formazione di falde sospese di modesta entità, al contatto tra litotipi a diversa consistenza (limi-sabbiosi e tufi).

<u>La verifica a liquefazione è stata omessa</u>, in ottemperanza alle previsioni delle NTC18, in quanto è stato riscontrato il manifestarsi di alcune delle 4 condizioni previste; in particolare si tratta in parte di litotipi semilitoidi, e si può comunque escludere la presenza di falda acquifera a quote inferiori ai 15m da p.c..

RELAZIONE GEOLOGICA



7. CONCLUSIONI.

Il territorio del Comune di Vetralla è stato inserito dalla normativa antisismica del 20 marzo 2003 - Ordinanza n. 3474 (G.U. N° 105 del 08/05/2003 s.o. n. 72) e nella successiva riclassificazione sismica della Regione Lazio di cui alla D.G.R. Lazio n. 387 del 22/05/2009 in zona sismica 2B. Le NTC per la costruzione prevedono la determinazione della categoria del suolo di fondazione per la definizione dell'azione sismica di progetto.

Per ricavare i parametri sismici significativi del sito interessato dal parco agrivoltaico in esame, secondo quanto disposto dalle N.T.C. di cui al DM 17/01/2018, si fa specifico riferimento alle coordinate geografiche (WGS84) del sito risultano le seguenti:

WGS84: Lat 42.339790 - Lng 11.996613

Il terreno di fondazione, dell'area interessata dal parco agrivoltaico, come si è potuto determinare dai risultati prove sismiche, risulta caratterizzato da un valore di $V_{\rm s30}$ prossimo ai 350-500 m/s, ed è classificabile come suolo di *categoria B* "Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{\rm s}$ equivalente, compresi fra 360 m/s e 800 m/s", oppure C "Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti, caratterizzati da un graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di $V_{\rm s}$ equivalente, compresi fra 180 m/s e 360 m/s".

Ciò a seconda che sia presente o meno, un importante livello di depositi limo-sabbiosi, intercettato anche nel sondaggio penetrometrico dpsh Din1, con spessori prossimi ai 10m da p.c..

Le condizioni topografiche sono di tipo semplice per cui si può ricorrere alla categorie topografiche riportate nella tabella 3.2.V della NTC 2018. Il sito rientra nella categoria topografica **T1**, cioè pendii e rilievi isolati con inclinazione media < 15°.

Codice	elaborato	ICA	087	REL11
--------	-----------	-----	-----	-------

RELAZIONE GEOLOGICA



L'area interessata dal parco agrivoltaico, è costituita da un tavolato sub-pianeggiante, interessato per lo più da depositi tufacei appartenenti alla formazione dell'Ignimbrite III Vicana, in facies pozzolanica e/o tufo rosso a scorie nere. A lughi i tufi, da ben addensati fino a litoidi, sono coperti da livelli poco consistenti sabbio-limosi, di genesi probabilmente alluvionale e/o palustre. Lo spessore di tale livello varia da circa un metro fino a quasi i nove metri (riscontrati nella prova Din4). Le caratteristiche fisiche e geotecniche, in termini di valori medi, rilevate dalle prove geotecniche in situ DPSH, sono riportati nelle tabelle sottostanti, in cui è stato elaborato il Modello litologico e geotecnico del volume significativo dell'indagine.

SONDAGGI PENETROMETRICI DPSH DIN 1-2.

Litologia	Quota M da p.c.	φ gradi	y t/mc	E Kg/cmq	D r %	C' Kpa	Nspt
Suolo vegetale	0.0-0.60	/	/	/	/	/	/
Tufo sabbioso ben addensato	0.60-1.0	40°	1.6	500	78	-	43
Tufo sabbioso da ben addensato a litoide	>1.0	>40°	1.5	>500	>78	-	>43 Rifiuto

N = numero di colpi medio equivalente a NSPT; K: coefficiente di sottofondo (Winkler); ϕ = angolo di attrito interno in cond. drenate; y=peso di volume; E= modulo deformazione drenato; Dr=Densità relativa; C'= coesione drenata.



SONDAGGIO PENETROMETRICO DPSH DIN 3.

Litologia	Quota M da p.c.	φ gradi	y t/mc	E Kg/cmq	Dr %	C' Kpa	Nspt
Suolo vegetale	0.0-0.60	/	/	/	/	/	/
Sabbie limose med. addensate	0.60-1.2	29°	1.6	300	41	-	14
Tufo sabbioso addensato	1.2-1.8	40°	1.6	530	79	-	44
Tufo sabbioso da ben addensato a litoide	>1.8	>40°	1.5	>500	>78	-	>43 Rifiuto

N = numero di colpi medio equivalente a NSPT; K: coefficiente di sottofondo (Winkler); ϕ = angolo di attrito interno in cond. drenate; y=peso di volume; E= modulo deformazione drenato; Dr=Densità relativa; C'= coesione drenata.

RELAZIONE GEOLOGICA



SONDAGGIO PENETROMETRICO DPSH DIN 4.

	Quota	φ	y	E	Dr	<i>C</i> '	Nspt
Litologia	M da p.c.	gradi	t/mc	Kg/cmq	%	Кра	
Suolo vegetale	0.0-0.60	/	/	/	/	/	/
Sabbie limose med. addensate	0.60-3.2	28°	1.6	280	38	-	12
Limi sabbiosi scarsamente consistenti	3.2-5.4	23.5°	1.6	230	18	-	5
Sabbie limose mediamente consistenti	5.4-7.4	32°	1.6	340	50	-	20
Limi sabbiosi poco consistenti	7.4-8.4	26°	1.6	250	28		8
Tufo sabbioso addensato	8.4-9.0	40°	1.5	500	78	-	43

N = numero di colpi medio equivalente a NSPT; K: coefficiente di sottofondo (Winkler); $\boldsymbol{\varphi}$ = angolo di attrito interno in cond. drenate; \boldsymbol{y} =peso di volume; \boldsymbol{E} = modulo deformazione drenato; \boldsymbol{Dr} =Densità relativa; $\boldsymbol{C'}$ = coesione drenata.

Per i depositi tufacei litoidi cui localmente possono essere alternati dei livelli tufaceo - sabbiosi meno consistenti, ma di spessore limitato, prove di resistenza a compressione uniassiale su provini, di tali materiali, anche cavati in zona per la realizzazione di blocchetti da costruzione, evidenziano dei valori di rottura prossimi ai 40-45 Kg/cmq. La successione delle vulcaniti tufacee, più o meno addensate, raggiunge e supera abbondantemente i trenta metri da p.c.. La falda acquifera livella a circa 25-30 m *ICA SEI S.r.l. – Via Giuseppe Ferrari, 12 00195 Roma (Italia)- P.IVA 16294501008*

RELAZIONE GEOLOGICA



da p.c.. Tuttavia in periodi particolarmente piovosi non è da escludersi la formazione di falde sospese di modesta entità, al contatto tra litotipi a diversa consistenza (limi-sabbiosi e tufi).

<u>La verifica a liquefazione è stata omessa</u>, in ottemperanza alle previsioni delle NTC18, in quanto è stato riscontrato il manifestarsi di alcune delle 4 condizioni previste; in particolare si tratta in parte di litotipi semilitoidi, e si può comunque escludere la presenza di falda acquifera a quote inferiori ai 15m da p.c..

La stima di eventuali fattori condizionanti dal punto di vista geologico, sulla base delle caratteristiche geologiche del sito in precedenza descritte, porta alle seguenti conclusioni riguardo l'area di parco agrivoltaico:

- La zona non presenta rischi di liquefazione (D.M. 17.01.18).
- La zona non manifesta fenomeni di subsidenza, cedimenti differenziali, dovuti alla presenza di terreni fortemente compressibili, e/o sinkhole.
- La zona non appare in condizioni di dissesto e/o di frana.
- L'area ricade in Zona stabile suscettibile di amplificazione.
- La zona non è compresa in aree R3 o R4 dei Piani della Autorità di Bacino competente (ABR).
- La zona non si trova entro 50 metri da faglie attive e capaci segnalate dall'INGV.

Per quanto riguarda il tracciato del cavidotto, interesserà delle aree, nei territori comunali di Vetralla, Viterbo e Tuscania; gli scavi saranno impostati principalmente lungo le fasce laterali delle carreggiate stradali. Il tracciato di scavo del cavidotto, attraverserà alcune zone segnalate sul Pai come a pericolo di frana e inondazione, tuttavia da quanto appreso dagli elaborati progettuali preliminari, lo scavo avrà una profondità massima di circa 1,2m ed 0,4m di larghezza, in alcuni tratti, non specificati, sarà effettuato tramite perforazione teleguidata, pertanto le lavorazioni saranno di modesta entità. In ogni caso per effettuare i lavori, anche tenuto conto che alcune zone al piede di scarpate, potrebbero essere interessate da caduta massi (costituendo un pericolo anche per i lavoratori), andrà effettuato uno studio geologico-geomorfologico specifico di approfondimento sui processi morfogenetici in atto, anche per la richiesta nulla osta all'autorità di bacino competente.

Si rimane a disposizione per eventuali sopralluoghi di verifica durante i lavori in questione.

Dott.
PACLO
BOTTAMEDI
Geologo
A.P. n. 1674

Viterbo 18-08-23