

# PROGETTO PER LA REALIZZAZIONE DI UN IMPIANTO PER LA PRODUZIONE DI ENERGIA MEDIANTE LO SFRUTTAMENTO DEL VENTO NEL TERRITORIO COMUNALE DI LESINA E POGGIO IMPERIALE (FG) LOC. S. SPIRITO POTENZA NOMINALE 66 MW

# **PROGETTO DEFINITIVO - SIA**

#### PROGETTAZIONE E SIA

ing. Fabio PACCAPELO
ing. Andrea ANGELINI
ing. Antonella Laura GIORDANO
ing. Francesca SACCAROLA
COLLABORATORI
dr.ssa Anastasia AGNOLI
ing. Giulia MONTRONE

#### STUDI SPECIALISTICI

IMPIANTI ELETTRICI ing. Roberto DI MONTE

GEOLOGIA geol. Matteo DI CARLO

ACUSTICA ing. Sabrina SCARAMUZZI

NATURA E BIODIVERSITÀ dr. Luigi Raffaele LUPO

STUDIO PEDO-AGRONOMICO dor.ssa Lucia PESOLA

ARCHEOLOGIA dr.ssa archeol. Domenica CARRASSO

#### INTERVENTI DI COMPENSAZIONE E VALORIZZAZIONE

arch. Gaetano FORNARELLI arch. Andrea GIUFFRIDA

aldiny wared clery wild.			
PD.R. ELABORATI DESCRITTIVI	REV.	DATA	DESCRIZIONE
R.4 Relazione geologica, morfologica e idrogeologica			



# **INDICE**

1	PRE	MESSA	1
2	INQU	JADRAMENTO GEOGRAFICO E COORDINATE	3
3	SCHI	EMA TETTONICO DELL'AREA MEDITERRANEA	7
4	INQU	JADRAMENTO GEOLOGICO GENERALE	9
5	GEO	LOGIA PARTICOLAREGGIATA DELLA ZONA OGGETTO DI STUDIO	14
6	UBIC	AZIONE TOMOGRAFIE SISMICHE	23
7	CAR	ATTERI SISMICI DEL TERRITORIO	34
8	CLAS	SSIFICAZIONE SISMICA	37
9	ZONI	ZZAZIONE SISMOGENETICA	39
	9.1.	RISPOSTA SISMICA LOCALE	43
10	COE	FFICIENTE DI AMPLIFICAZIONE TOPOGRAFICA	50
	10.1.	CATEGORIE TOPOGRAFICHE	50
11	CATI	EGORIA DI SUOLO DI FONDAZIONE	51
12	AMB	IENTE IDRICO SUPERFICIALE E PROFONDO	54
	12.1.	INQUADRAMENTO IDROGRAFICO E IDROLOGICO GENERALE	57
	12.2.	MODALITÀ DI ATTRAVERSAMENTO DEL RETICOLO IDROGRAFICO	58
	12.3.	VINCOLI PIANO DI ASSETTO IDROGEOMORFOLOGICO (PAI) – PERICOLOSITÀ IDRAULICA	59
	12.4.	VINCOLI PIANO DI ASSETTO IDROGEOMORFOLOGICO (PAI) – PERICOLOSITÀ GEOMORFOLOGICA	61
13	ELEN	NCO ALLEGATI	67





#### 1 PREMESSA

La Società Wind Energy House s.r.l. ha commissionato al sottoscritto il presente studio di compatibilità geologica, idrogeomorfologica e sismica, inerente il "Progetto per la realizzazione di un Parco Eolico, costituito da n. 10 Aerogeneratori della potenza complessiva di 66 MW di cui 5 aerogeneratori (LE01-LE02-LE03-LE04 e LE07) siti in agro dei comune di Lesina (FG) e 5 aerogeneratori (LE05-LE06-LE08-LE09 e LE10) in agro del comune di Poggio Imperiale (FG) ed opere connesse ivi compresa la Sottostazione di Trasformazione Elettrica sita in agro del comune di San Severo (FG).

Scopo dello studio è quello di stabilire la natura litologica dei terreni affioranti nell'area in studio per risalire al loro prevedibile comportamento in dipendenza dei fattori geomorfologici, stratigrafici, tettonici, idrogeologici e geomeccanici, A tale scopo è stato eseguito un rilevamento geologico dell'area oggetto di studio, che ha consentito di tracciare un quadro generale della variabilità litologica dei terreni e dei fenomeni macroscopici connessi con le modificazioni e le alterazioni del suolo con finalità geomorfologiche e geomeccaniche applicative, come previsto dalla normativa vigente.

Il presente studio geologico, è stato redatto in ottemperanza alle leggi vigenti ed in particolare a:

- Legge 64/74
- DM 11/03/1988 "Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno e delle opere di fondazione" e successive modifiche ed integrazioni
- D.M LL.PP. del 24/01/1986 "Norme tecniche relative alle costruzioni antisismiche"
- **D.M. LL.PP.** del 14/01/2008 (G.U n. 29 del 04/02/2008)
- Circolare del 02/02/2009 n. 617 "Istruzioni per l'applicazione delle Nuove norme tecniche per le costruzioni"
- **D.M.** 17/01/2018 pubblicato sul S.O. G.U 20 febbraio 2018 n. 42 "Norme tecniche per le costruzioni"
- Raccomandazioni dell'AGI in merito alle indagini geognostiche in situ ed alle indagini geotecniche di laboratorio
- Piano di Assetto Idrogeologico (PAI) emanato dall'Autorità di Bacino della Puglia.

Stando alla cartografia del Piano Stralcio Assetto Idrogeologico (PAI) dell'Abd Puglia, le aree di sedime delle fondazioni degli aerogeneratori non rientrano in aree soggette a vincolo sia dal punto di vista della pericolosità geomorfologica, che dal punto di vista della pericolosità idraulica. Come da cartografia allegata, scaricata dall'Autorità di Bacino della Puglia, nessuno dei 10 Aerogeneratori ricade in aree vincolate.

La Caratterizzazione e la Modellazione Geologica del Sito è stata eseguita con la ricostruzione dei caratteri litologici, stratigrafici, strutturali, idrogeologici, geomorfologici e, più in generale, della pericolosità geologica del territorio. In considerazione degli interventi da realizzare e della complessità del contesto geologico sono state eseguite specifiche indagini finalizzate alla documentata ricostruzione del "modello geologico". I metodi e i risultati delle indagini verranno esaurientemente esposti e commentati in questa

pagina 1 di 67



Relazione Geologica. Sono stati effettuati numerosi sopralluoghi nella zona interessata e si è portato a termine il seguente piano di lavoro:

Ricerca bibliografica di pubblicazioni e studi di carattere geologico effettuati nell'area d'interesse, in particolare sono state utilizzate le indagini geognostiche eseguite per il PUG di Lucera di cui il sottoscritto è stato uno dei tre redattori

Rilevamento geologico e geomorfologico di un'area sufficientemente ampia e delle zone specificatamente interessate dalle opere di progetto;

Raccolta di indagini geognostiche precedentemente eseguite ed altre informazioni e dati provenienti da precedenti studi di carattere geologico-geotecnico-sismico-idrogeologico e idraulico ricadenti nell'area oggetto d'intervento ed in aree attigue.

Sono state visionate numerose stratigrafie relative all'escavazione di pozzi pubblicati dall'ISPRA (Archivio nazionale delle indagini nel sottosuolo - Legge 464/1984), di cui si allegano n. 7 stratigrafie con le relative falde acquifere, ritenute quelle più pertinenti allo studio in oggetto, grande importanza hanno avuto per la caratterizzazione del substrato, anche se alcune descrizioni fatte dai trvellatori risultano imperfette, ma, comunque, danno indicazione dei materiali attraversati durante la perforazione.

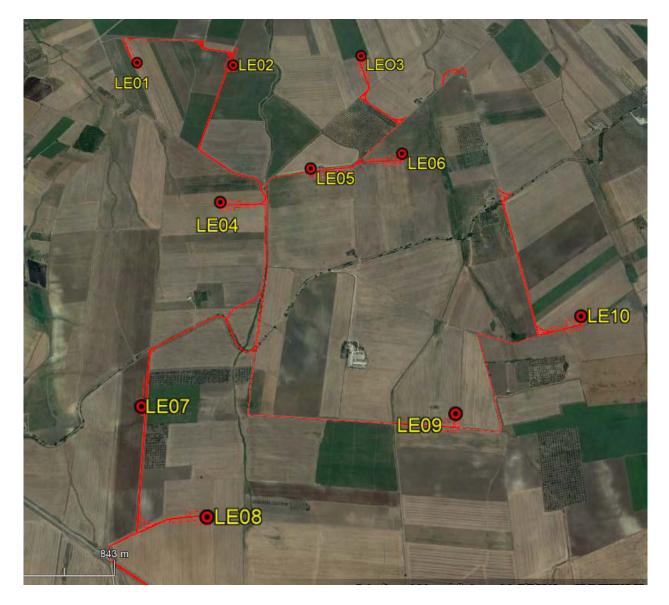
Sono state eseguite 3 tomografie sismiche e 3 MASW

Obiettivo dello studio è stato quello di fornire un quadro di riferimento geologico e tecnico dei terreni affioranti nell'area esaminata al fine di una congrua valutazione delle caratteristiche geostrutturali per le conseguenti scelte progettuali.

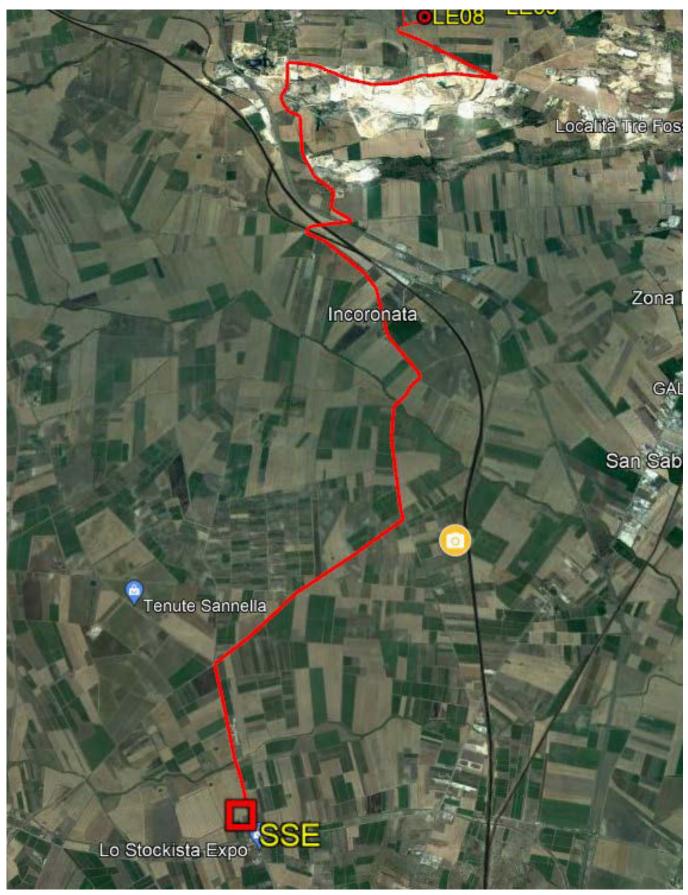


# 2 INQUADRAMENTO GEOGRAFICO E COORDINATE

WTG	WGS84	(fuso33)
Wid	EST	NORD
LE01	531663.00	4632259.00
LE02	<b>02</b> 532229.00 4632233.0	
LE03	<b>03</b> 532972.00 4632302.00	
<b>LE04</b> 532259.00		4631261.00
LE05	532723.00	4631480.00
LE06	533215.00	4631585.00
LE07	532021.89	4630112.56
LE08	532383.00	4629605.00
LE09	533464.00	4630082.00
LE10	534087.00	4630587.00
SSE	530421.56	4618288.50

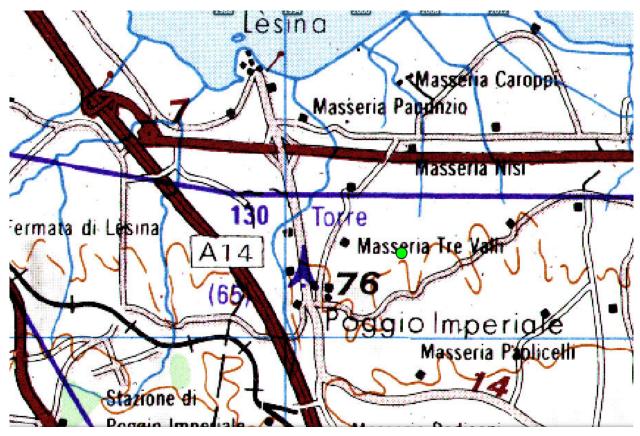




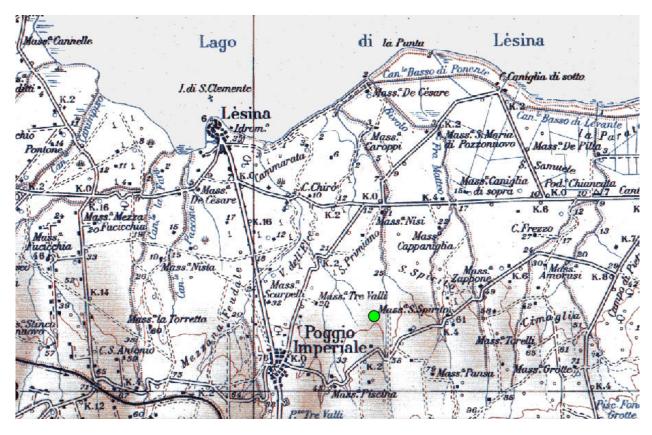


Localizzazione Area cavidotto esterno + AREA Sottostazione Elettrica



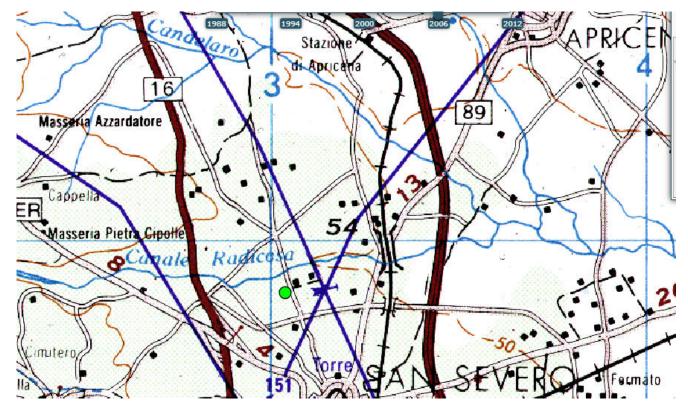


Localizzazione Area Impianto Eolico zona Aerogeneratori su base IGM 1:250.000

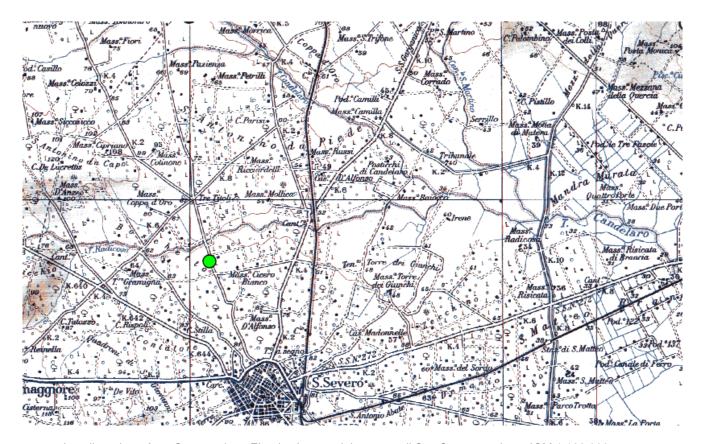


Localizzazione Area Impianto Eolico zona Aerogeneratori su base IGM 1:100.000





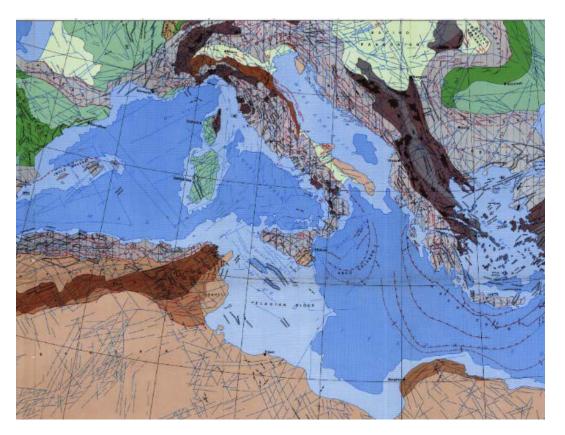
Localizzazione Area Sottostazione Elettrica in agro del comune di San Severo su base IGM 1:250.000



Localizzazione Area Sottostazione Elettrica in agro del comune di San Severo su base IGM 1:100.000



#### 3 SCHEMA TETTONICO DELL'AREA MEDITERRANEA



Schema Tettonico area Mediterranea da Boccaletti M. & Danieli P. 1982



Legenda Schema Tettonico Area Mediterranea da Boccaletti M. & Danieli P. 1982



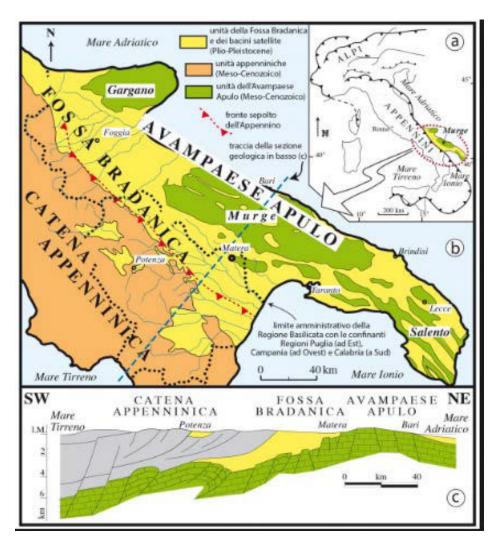
La genesi della Catena dell'Appennino Meridionale inizia nell'Oligocene Superiore-Miocene e deriva dall'evoluzione del margine continentale passivo mesozoico e dalla sua inversione in margine attivo durante la subduzione della placca Adriatica verso ovest La tettonica compressiva è stata quindi la causa dell'impilamento delle diverse unità di derivazione differente e della geometria a pieghe e sovrascorrimenti (fold-and-thrust belt) est-vergente che la catena possiede attualmente La struttura profonda dell'Appennino meridionale è definita, come ben noto, da un sistema duplex sepolto di carbonati mesozoico-terziari derivanti dal margine interno della Piattaforma Apula ricoperto da un sistema di falde di provenienza occidentale. Il sistema di falde comprende unità di piattaforma, scarpata e bacino la cui ricostruzione palinspastica è tuttora oggetto di discussione. Un recente riprocessamento della linea CROP-04 mostra che la superficie di scorrimento basale del cuneo tettonico raggiunge una profondità superiore ai 20 chilometri in corrispondenza della costa tirrenica. L'assetto geometrico generale della catena è complicato da numerosi sovrascorrimenti fuori sequenza e dallo sviluppo di sistemi duplex all'interno delle coltri di tetto (in particolare potenti cataste antiformi di embrici lagonegresi). La propagazione della deformazione è avvenuta in maniera non cilindrica, per cui segmenti di catena adiacenti, deformati nello stesso intervallo temporale, possono mostrare geometrie fortemente diverse risultanti dalle diverse traiettorie delle superfici di scorrimento. Lo studio dei depositi pliocenico-quaternari discordanti sulle coltri di ricoprimento, lo studio dei coevi depositi di avanfossa nel sottosuolo bradanico e l'analisi delle strutture tettoniche in catena hanno portato alla costruzione di un nuovo modello sulle relazioni tra tettonica e sedimentazione che descrive l'evoluzione cinematica dell'Appennino meridionale come un processo di raccorciamento continuo e non come un susseguirsi di fasi di trasporto e fasi di quiescenza tettonica. L'attivazione di superfici di scorrimento fuori sequenza è stata responsabile sia di forti raccorciamenti all'interno del cuneo tettonico (es. generazione dei duplex all'interno delle unità di tetto) sia di cambiamenti della struttura 15/08/13 Patacca & Scandone 1998-StruttTett-PalermoSGI.doc generale della catena, con passaggio da sistemi ad embrici a sistemi di tipo duplex dove il cuneo delle falde occupa una vasta porzione della depressione di avanfossa. La propagazione delle superfici di scorrimento verso l'avampaese, invece, è stata responsabile sia di passaggi da sistemi duplex a sistemi ad embrici sia della progressiva deformazione dell'avampaese con consequente incorporazione di nuove strutture nel duplex carbonatico profondo. La complessità dell'assetto geometrico e la complessità dell'evoluzione cinematica spiegano, almeno in parte, le diversità esistenti nelle ricostruzioni palinspastiche proposte in letteratura.





#### **4 INQUADRAMENTO GEOLOGICO GENERALE**

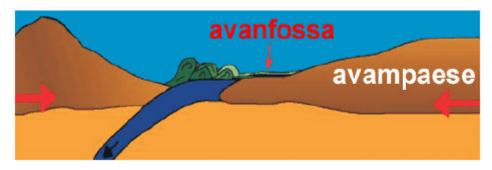
L'area in studio, ricade nella parte centro settentrionale del Tavoliere delle Puglie, delimitato a Nord dal torrente Candelaro, ad Est dall'Avampaese Apulo (Promontorio del Gargano) a Sud dal Fiume Ofanto e ad Ovest dalla catena sud-appenninica. Il Tavoliere (Avanfossa Adriatica) è da ritenersi il naturale proseguimento verso Nord-Ovest della Fossa Bradanica.



Schema Tettonico

Al fine di considerare in un contesto regionale più ampio le unità presenti, è opportuno ricordare che la catena appenninica, strutturatasi sostanzialmente nel corso dell'Oligocene-Miocene, riflette le deformazioni subite dal margine occidentale della Placca Apula in subduzione verso Ovest, a seguito della convergenza Africa-Europa.



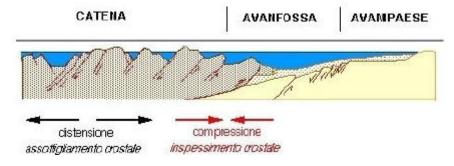


Subduzione placca africana-placca europea

Tale edificio orogenico costituisce l'ossatura della penisola italiana di cui l'Appennino meridionale fa parte.

Nel sistema sud-orogenico da Est verso Ovest si distinguono tre domini strutturali sovrapposti.

L'avampaese, rappresentato in affioramento dal blocco apulo-garganico, si estende dall'Adriatico fino all'avanfossa proseguendo verso Ovest sotto i thrust appenninici. È costituito da una successione autoctona formata prevalentemente da carbonati di età meso-cenozoica (Unità dell'Avampaese) sui quali sovrascorrono le unità alloctone della catena appenninica, costituite essenzialmente da depositi mesozoici-terziari sia di bacino di margine passivo che di avanfossa. Infine, interposta tra l'area di catena e l'area di avampaese è presente l'area di avanfossa plio-quaternaria (Unità della Fossa Bradanica).



La piattaforma apula, che in questo sistema costituisce l'avampaese, in un sistema orogenetico è la regione più stabile. L'avampaese, infatti, è la regione che si estende ai margini di una catena montuosa e verso la quale avanzano le falde di ricoprimento. In altre parole, la catena, sotto la spinta di forze orizzontali, si sposta verso l'avampaese che rimane un baluardo costituito da formazioni rocciose autoctone, in questo avanzare verso l'avampaese, il materiale roccioso che costituisce la catena montuosa in via di formazione, si piega, si frattura, le rocce si avallano, per cui rocce più antiche si vengono a trovare al di sopra di rocce più recenti (falde di ricoprimento)

Per meglio capire i concetti di seguito espressi si rende necessario un inquadramento geologico di carattere regionale.

L'area in studio occupa la parte centro settentrionale del Tavoliere, corrispondente al settore nordoccidentale dell'avanfossa della catena appenninica e l'avampaese garganico.

Ad Est il limite tra Tavoliere e Gargano è contrassegnato da un importante dislocazione tettonica, corrispondente, all'incirca, con il corso del torrente Candelaro, che mette a contatto i depositi terrigeni plio-pleistocenici dell'avanfossa con le rocce carbonatiche dell'avampaese.



Questa ha dato luogo ad un sistema di faglie subverticali a direzione appenninica NO-SE accompagnato da due altri sistemi secondari di cui uno normale al precedente NE-SO e l'altro dei due in direzione Est-Ovest.

Di tutta la struttura geologica che costituisce l'ossatura dell'Italia meridionale, il promontorio del Gargano costituisce una caratteristica subunità geologica e morfologica della Piattaforma Carbonatica Apulo-Garganica, nettamente separata dalle basse pianure del Tavoliere da una ben individuata linea di faglia, decorrente da NW a SE lungo il corso del **torrente Candelaro**.

Le masse calcaree e dolomitiche che ne costituiscono l'ossatura, ascrivibili a cicli sedimentari che vanno dal Giurassico al Cretacico, sono generalmente ben stratificate, attraversate da un fitto reticolo di faglie e fratture e notevolmente interessate dal fenomeno carsico.

Esse hanno uno spessore pari a 4000 m e poggiano su rocce evaporitiche del Trias, a loro volta sovrapposte ad arenarie tipo "Verrucano", poggianti sul basamento cristallino, posto a circa 8-10 Km di profondità [MARTINIS e PAVAN,1967].

Il Gargano come innanzi accennato rappresenta un *Horst*, appartenente all'avampaese adriatico, interessato da una piega a grande raggio di curvatura legata probabilmente al raccorciamento appenninico e/o successivamente deformatosi a seguito di possibili scorrimenti "superficiali" verso SE ed E con rotazioni antiorarie, prodotti dallo "scollamento" delle formazioni evaporitiche triassiche su un corpo vulcanico [GUERRICCHIO, 1996], individuato dall'AGIP mediante indagini aeromagnetiche [CASSANO et al., 1986], esistente a circa 6 Km al di sotto del livello marino.

I principali lineamenti tettonici, riconosciuti da osservazioni di campagna, dall'interpretazione di immagini da satellite Landsat, dall'esame di fotografie aeree e da dati ottenuti con prospezioni sismiche ad alta risoluzione, sono rappresentati da sistemi di faglie dirette, trascorrenti e inverse di direzione NW-SE (appenninica), ENE-WSW (antiappenninica) in parte trascorrenti, oltre a un sistema a direzione E-W (garganica), anch'esso trascorrente. Il sistema di faglie a direzione NW-SE è predominante nella zona centrale del promontorio, oltre alla struttura di tipo diretto che lo borda nel lato sudoccidentale, mettendo bruscamente a contatto, con una ripida scarpata, le rocce carbonatiche del Gargano con i depositi pliopleistocenici del Tavoliere (Faglia del Candelaro).

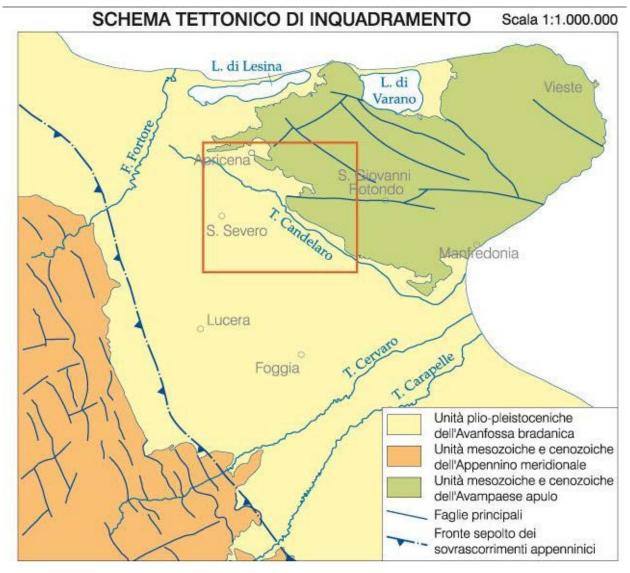
Ad Ovest, invece, il limite è costituito dai terreni appenninici appartenenti alla Formazione della Daunia, costituita da una serie di falde di ricoprimento con vergenza adriatica, relative a più fasi tettoniche compressive mioceniche e plioceniche. La Formazione della Daunia costituisce la porzione esterna della catena appenninica, al confine appulo-molisano, essa poggia con contatto tettonico sui terreni pliopleistocenici dell'avanfossa, in altre zone la Formazione della Daunia viene ricoperta trasgressivamente dai terreni del ciclo pliocenico che sono caratteristici dei coevi flysch del bacino lagonegrese-molisano. Il bacino apulo risulta coinvolto dalla tettonica appenninica dopo il Pliocene inferiore; infatti le coltri che provengono da questo bacino si accavallano in genere sul Pliocene inferiore, mentre al loro fronte sovrastano talvolta anche sedimenti più recenti.

Il fronte sepolto dei terreni appenninici si rinviene intercalato tettonicamente nella parte occidentale della successione argillosa plio-pleistocenica. Quest'ultima poggia su un substrato carbonatico di età pre-pliocenica. La profondità del substrato carbonatico aumenta da Est verso Ovest, raggiungendo nella parte occidentale la profondità di circa 4000-5000 metri) mentre verso Nord-Est il substrato miocenico si rinviene ad una profondità molto inferiore di circa 300. In particolare i terreni affioranti nell'area in studio

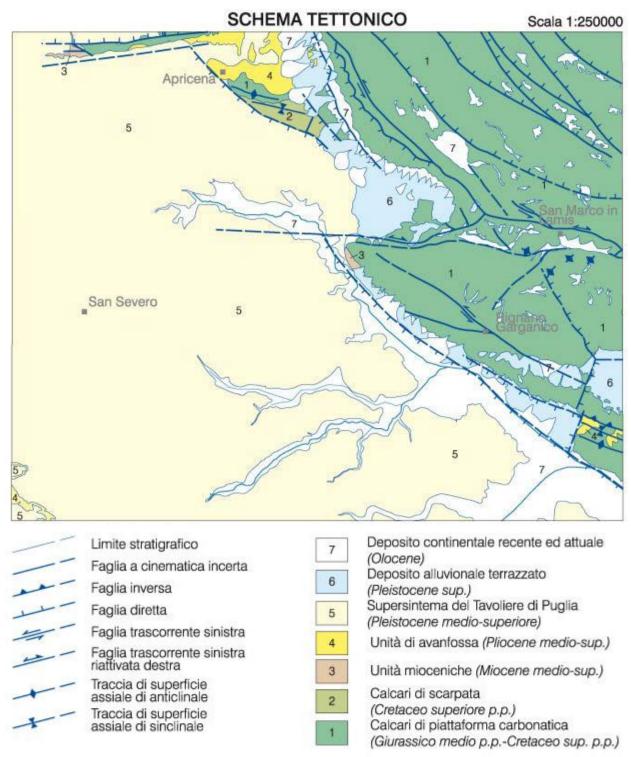


sono tutti di origine sedimentaria, del tipo alluvionale, trattasi di sabbie limose, limi, argille sabbiose provenienti essenzialmente dall'erosione dei sedimenti plio-pleistocenici, a questo materiale si intercalano lenti di ciottoli grossolani di provenienza appenninica e garganica.

Sottostante a questi sedimenti si rinviene il substrato argilloso delle argille grigio-azzurre plioceniche.







Schema Tettonico Foglio 396



#### 5 GEOLOGIA PARTICOLAREGGIATA DELLA ZONA OGGETTO DI STUDIO





Gli aerogeneratori e parte del cavidotto insistono nei comuni di Lesina e Poggio Imperiale, mentre la SSE e la restante parte del cavidotto insistono nel comune di San Severo e ricadono entrambe nella parte nord orientale del **Foglio 155** "SAN SEVERO" della Carta Geologica 1:100.000.



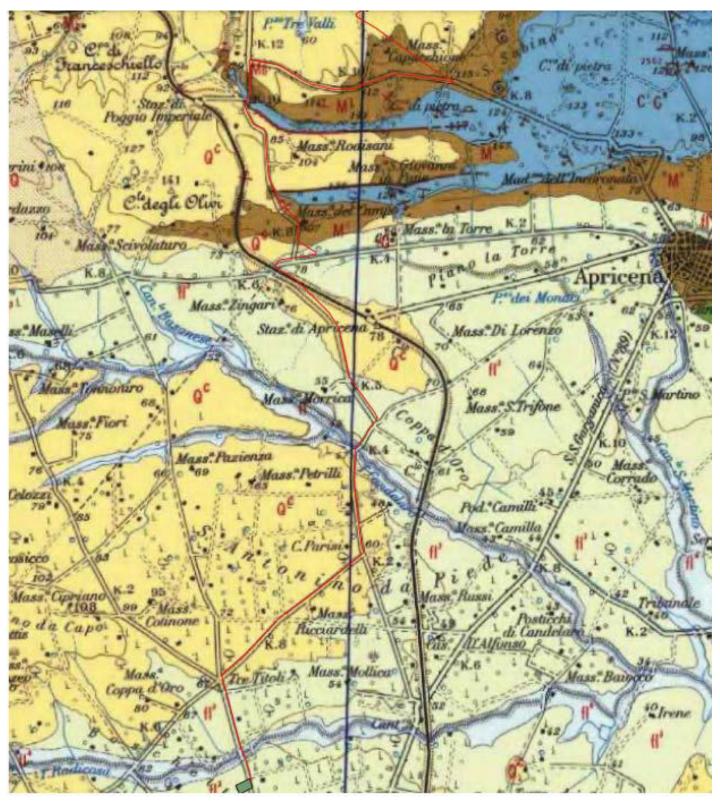


Inquadramento carta geologica Foglio 155 Area Aerogeneratori

L'Aerogeneratore LE01 e e l'Area della Sottostazione Elettrica SE ricadono sui terreni appartenenti coperture fluvio-lacustri dei pianalti (ft¹), costituite da ghiaie più o meno cementate, sabbie, argille sabbiose, calcari pulvrrulenti bianchi, spesso ricoperte da "terre nere" ad alto valore humico.

Gli Aerogeneratori LE02 - LE03 - LE04 - LE05 - LE06 - LE07 - LE08 - LE09 - LE10 ricadono sui terreni appartenenti alle SABBIE DI SERRACAPRIOLA (Q°) costituite essenzialmente da sabbie giallastre, a grana più o meno grossa, più o meno cementate, a stratificazione indistinta con intercalazioni lentiformi di conglomerati grossolani e argille.

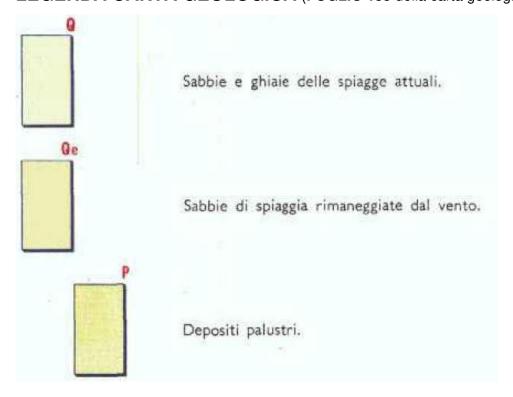


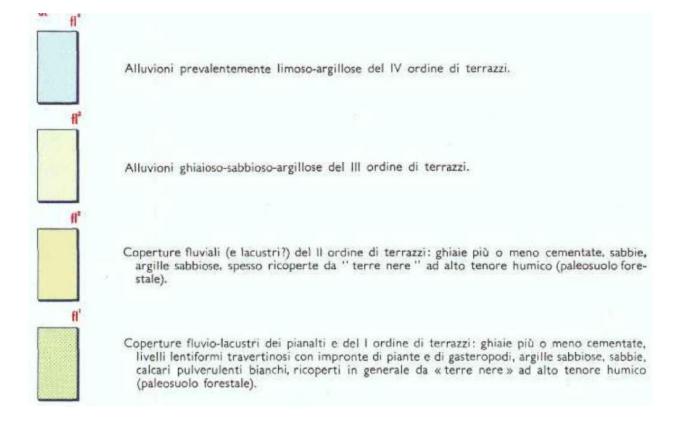


Inquadramento carta geologica Foglio 155 Area cavidotto esterno + Sottostazione Elettrica



# LEGENDA CARTA GEOLOGICA (FOGLIO 155 della carta geologica in scala 1:100.000)

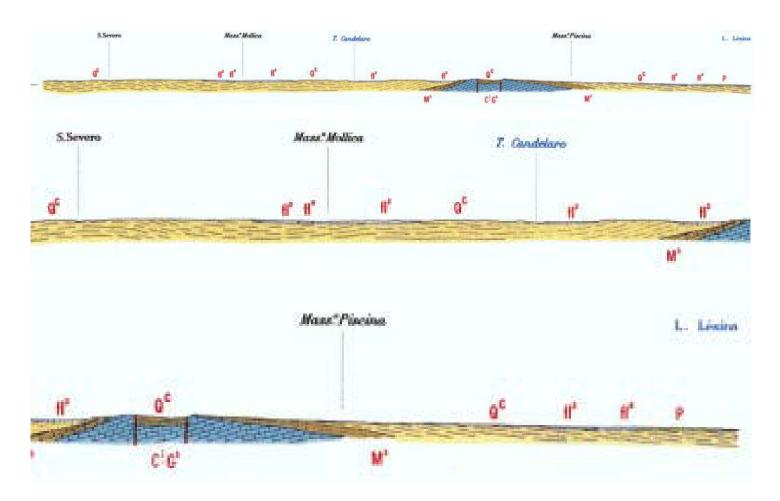






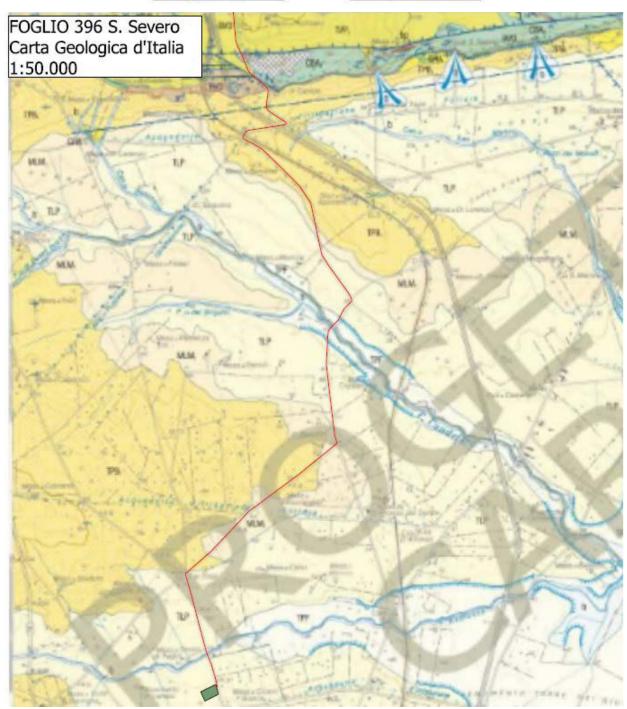


#### **SEZIONI GEOLOGICHE**





# SAN SEVERO 382 Campornarino Garganico del Gargano 395 396 Tomenaggiose San Severo Manifredonia 407 8 Baniolomeo in Galdo Foggia Zapponeta



Inquadramento carta geologica Foglio 396 "SAN SEVERO" carta geologica 1:50.000 Area cavidotto esterno + Sottostazione Elettrica

LEGENDA CARTA GEOLOGICA (FOGLIO 396 della Carta Geologica 1:50.000)



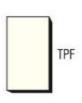
# Deposito alluvionale recente ed attuale



Sabbie, limi e argille nerastre all'interno delle principali incisioni. In prossimità del Promontorio del Gargano ed all'interno delle valli fluvio-carsiche sono presenti clasti carbonatici con diametro variabile da 2 mm a 5-10 cm, diffusi o concentrati in lenti. Le conoidi alluvionali sono formate da sedimenti limoso-sabbiosi bruni e rossastri poco o per nulla diagenizzati con clasti carbonatici eterometrici a tessiture variabili da fango-sostenuta a clasto-sostenuta. Poggiano sui depositi alluvionali di conoide terrazzati ed in copertura sulle unità più antiche. Spessore: massimo 5 metri. OLOCENE

#### SUPERSINTEMA DEL TAVOLIERE DI PUGLIA (TP)

#### SINTEMA DI MASSERIA FINAMONDO



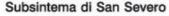
Argille grigie e nerastre. E' costituito, dal basso verso l'alto, da: - sabbie ben selezionate a laminazione piano parallela ed incrociata a basso angolo (2 m); - alternanze ghiaiososabbiose (circa 2 m di spessore); - argille brune ben laminate con abbondante contenuto in terra rossa (circa 8 m di spessore); - argille brune (13 m) con livelli sabbiosi e siltosi presenza di materia organica; - argille nerastre cementatissime e silt con abbondanti concrezioni calcaree di origine diagenetica. Dal punto di vista paleoambientale, la base (primi 2 m) è ascrivibile ad ambienti marini di transizione (tipo baia). In erosione, si rinvengono sabbie e ghiaie di ambiente alluvionale che passano via via verso l'alto prima ad argille nerastre di palude con abbondante contenuto in materia organica ed infine ad argille e silt di ambiente alluvionale (probabilmente connessi ad aree marginali di esondazione). In erosione sul sintema di Motta del Lupo, sui sintemi e sui depositi più antichi (formazione di Masseria Belvedere e probabilmente argille subappennine). Spessore di circa 27 m. *PLEISTOCENE SUPERIORE* 

#### SINTEMA DI MOTTA DEL LUPO



Alternanze di silt brunastri ed argille verdastre. E' costituito, dal basso verso l'alto da: - argille e silt di colore verdastro a laminazione piano-parallela (8 m); - argille brune e verdi con rare lamine siltose (circa 22 m di spessore). E' interpretabile come un deposito di piana alluvionale; nella porzione inferiore dominano argille, sabbie e subordinatamente ghiaie di ambiente alluvionale con condizioni idrodinamiche anche di moderata energia; verso l'alto si rinvengono argille brune e verdi di ambienti alluvionali associati ad aree marginali di esondazione o paludose con acqua stagnante. In discordanza sulle seguenti unità: Calcari di Monte Acuto, formazione di Masseria Belvedere, Calcarenite di Gravina, sintema di Cava Petrilli, sintema di Vigna Bocola, sintema di Masseria la Motticella e sintema di Foggia. Spessore di circa 30 m.

#### PLEISTOCENE SUPERIORE





Sabbie e arenarie giallastre ed argille grigie e verdastre. Si tratta di una successione marina e di transizione con un chiaro trend regressivo. La base trasgressiva è rappresentata da circa 5 m di alternanze argilloso-siltoso-sabbiose deposte in una laguna costiera. Verso l'alto si passa repentinamente a sabbie da grossolane a fini di ambienti marini relativamente profondi (shoreface inferiore) in un contesto di baia aperta. Verso l'alto si torna a condizioni di baia ristretta e ad ambienti via via più prossimali fino a sabbie a laminazione incrociata ed argille brunastre superiori che rappresentano già ambienti di transizione al continentale. Si rinviene in erosione sulle argille subappennine e sul sintema di Cava Petrilli a circa 55-60 m s. l. m. Spessore circa 40 m.

PLEISTOCENE MEDIO

pagina 20 di 67



#### SINTEMA DI CAVA PETRILLI

#### Subsintema di Masseria Casillo



Ghiaie poligeniche con abbondante matrice sabbiosa di colore rossastro. Si presenta mal stratificato e, solo a luoghi, è possibile riconoscere superfici erosive canalizzate. L'ambiente di sedimentazione è riferibile ad una piana braided. Si rinviene in discordanza, sul subsintema di Colle degli Ulivi, al di sopra di una superficie di erosione molto irregolare. Spessore 10-15 m.

PLEISTOCENE MEDIO

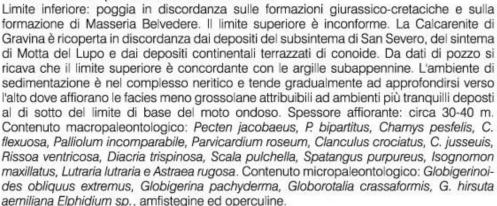
#### Subsintema di Colle degli Ulivi



Ghiaie poligeniche e sabbie silicoclastiche di colore grigio. Si tratta di un complesso di depositi sabbioso-ghiaiosi con trend regressivo, che si è depositato in un ambiente marino transizionale di delta passante lateralmente ad ambienti di mare sottile. I corpi ghiaiosi caratterizzavano i canali attivi del delta e passavano lateralmente e distalmente a corpi sabbiosi progradanti sui depositi prevelentemente argillosi di prodelta. Si rinviene in erosione sulle unità più antiche (Calcare di Bari, formazione di Masseria Belvedere, Calcarenite di Gravina ed argille subappennine) a circa 110 m s.l.m. Spessore circa 35 m. PLEISTOCENE MEDIO

#### CALCARENITE DI GRAVINA

Brecce calcaree derivanti dall'erosione del substrato calcareo immerse in packstone/grainstone bioclastici passanti gradualmente verso l'alto a calcareniti e calciruditi di colore giallo paglierino organizzate in banchi di spessore metrico con tessitura che varia da grainstone a wackestone in cui si distinguono grossi frammenti di lamellibranchi, briozoi, balanidi, echinidi, coralli, serpulidi, alghe calcaree coralline. Abbondante il contenuto in foraminiferi bentonici mentre i planctonici sono rari o assenti.



PIACENZIANO-GELASIANO

#### FORMAZIONE DI MASSERIA BELVEDERE

Calcareniti bioclastiche grigie ben cementate gremite di macroforaminiferi bentonici (heterostegine, operculine e amfistegine) passanti gradualmente sia lateralmente sia verso l'alto a calcari micritici variegati ricchi in coralli e balanidi costituenti degli aggregati con tessiture floatstone/bafflestone immersi in una matrice micritica e arenitica fine in cui si riconoscono abbondanti foraminiferi planctonici, frammenti bioerosi di coralli e balanidi, spicule di spugne ed ostracodi. Localmente la base di questa unità è marcata da depositi di terre rosse residuali con ciottoli carbonatici e frammenti di vertebrati che riempiono le numerose incisioni carsiche presenti nei sottostanti calcari mesozoici. Il limite inferiore è a luoghi discordante e a luoghi paraconcordante sui soggiacenti calcari mesozoici; il limite superiore è netto, sui calcari di questa unità poggiano in discordanza la formazione di Masseria Spagnoli, la Calcarenite di Gravina, il subsintema di San Severo e il subsintema di Colle degli Ulivi. Spessore stimato: 15-20 m. Contenuto paleontologico; amfistegine, operculine, miogipsinoidi, eterostegine, Globigerinoides subquadratus, Globigerinoides obliquus obliquus, Globigerinoides sacculifer, Globigerinita glutinata Globigerina bulloides Hastigerina praesiphoniphera, Orbulina suturalis, Orbulina universa. Globigerinoides quadrilobatus, Globigerinoides obliguus obliguus, Globoturborotalita druryi Paragloborotalia siakensis, Orbulina universa, Globigerinoides sacculifer, Neogloboguadrina acostaensis con avvolgimento destrorso, Neogloboquadrina atlantica praeatlantica e Catapsidrax parvuls(zone a foraminiferi planctonici Paragloborotalia partimlabiata MMi7 e Neogloboquadrina atlantica praeatlantica MMi8).

SERRAVALLIANO MEDIO-SUPERIORE



BVD



#### membro di Borgo Celano

bp

CBA<sub>2</sub>

Wackestone/packstone con foraminiferi bentonici, alghe verdi e gusci bioerosi di requienie e gasteropodi; packstone/grainstone con noduli di Cayeuxia sp., intraclasti micritici, rari foraminiferi bentonici; grainstones oolitici laminati e gradati; mudstone/wackestone con rari foraminiferi bentonici e peloidi; laminiti stromatolitiche con strutture da disseccamento; livelli ad argille verdi costituiti da illiti, smectiti e montmorilloniti e con cristalli di dolomia microcristallina. Spessore stimato: 500-600 m. Contenuto paleontologico: Trocholina delphinensis, T. molesta, T. elongata, Pseudotextulariella è salevensis, Campanellula capuensis, Vercorsella scarsellai, V. camposauri, V. tenuis, Debarina haourenensis, Salpingoporella katzeri, S. annulata, Clypeina solkani, Salpingoporella biokovensis, S. melitae, S. muehlbergii, S. genevensis, Praturlonella danilovae.



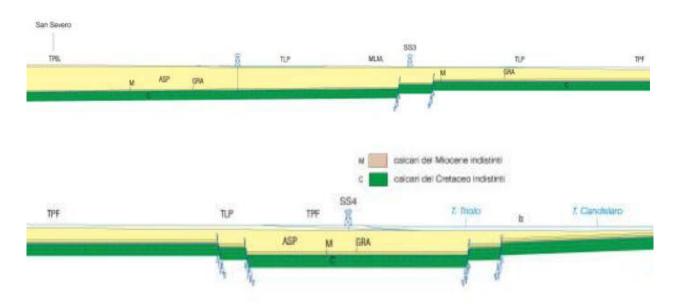
basalti picritici di Masseria San Giovanni in Pane (bp)

Affiorano nei pressi di Masseria San Giovanni in Pane nel settore nord-occidentale del foglio. Sono costituiti da ciottoli decimetrici di basalti picritici a grana fine derivanti probabilmente dall'erosione di corpi filoniani intrusi all'interno del membro di Borgo Celano del Calcare di Bari su cui localmente poggiano. La roccia è molto ricca di cristalli (anche > 90% del volume roccioso) e scarso vetro bruniccio a luoghi zeolitizzato. I cristalli sono rappresentati da clinopirosseni (40-45% del volume roccioso), olivine iddingsizzate (10-15%), plagioclasi pecilitici ben geminati e ben sviluppati (20%), ossidi di ferro ed apatite.

POST-CRETACEO INFERIORE (PALEOGENE?)

Legenda carta geologica Foglio 396 Catta Geologica 1:50.000

#### **SEZIONE GEOLOGICA** (Foglio 396 della carta 1:50.000)



Si precisa che parte del cavidotto esterno + la Sottostazione Elettrica è stato riportato anche sul Foglio 396 della carta geologica 1:50.000 in quanto risulta più dettagliato.





#### **6 UBICAZIONE TOMOGRAFIE SISMICHE**

Per la modellazione geologica-geotecnica del substrato fondazionale degli aerogeneratori, si è tenuto conto delle tomografie sismiche e Masw eseguite nell'area del Parco Eolico e anche di tutti i lavori e indagini eseguiti in terreni similari.



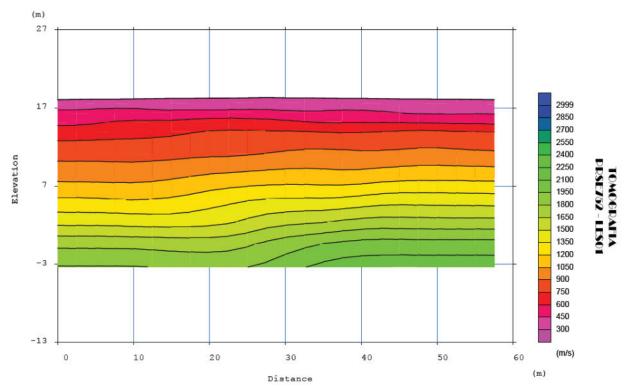
Ubicazione indagini sismiche Area Aerogeneratori



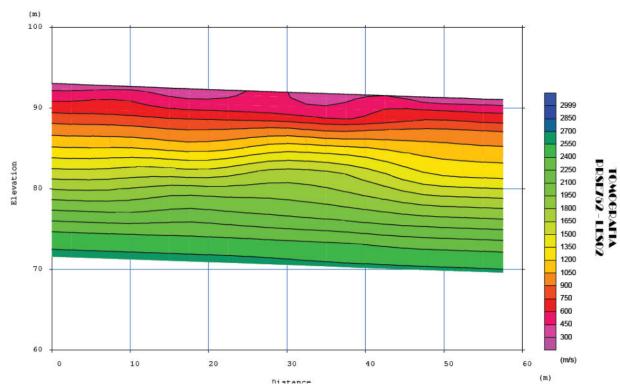
Ubicazione indagini sismiche Area Sottostazione Elettrica



#### TOMOGRAFIA N. 1

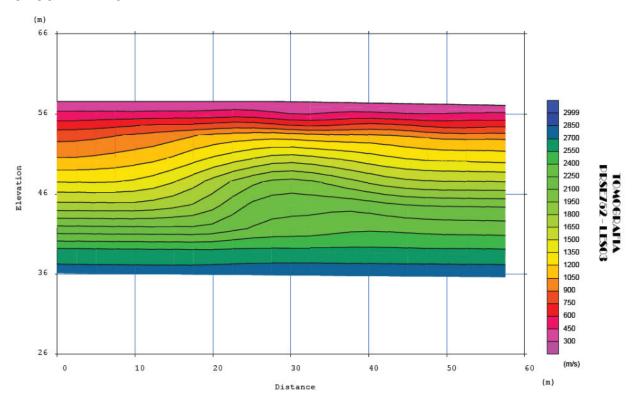


#### TOMOGRAFIA N. 2

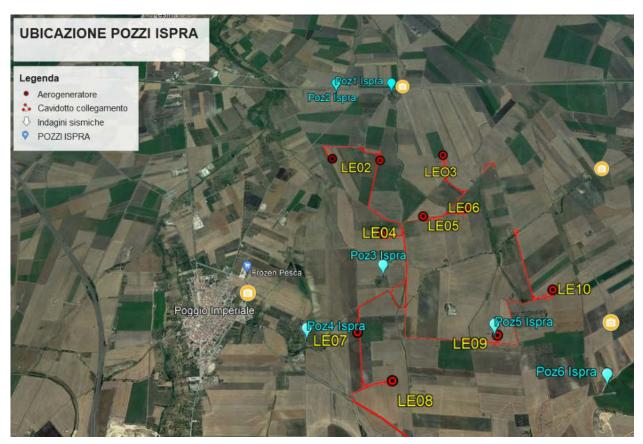




#### TOMOGRAFIA N. 3



# **UBICAZIONE POZZI ISPRA**



Ubicazione Pozzi ISPRA n. 1-2-3-4-5 e 6





Ubicazione Pozzo ISPRA n. 7

# Pozzo 1 ISPRA

# Pz n. 1 Ispra

Longitudine WGS84 (dd): 15,389719 Latitudine WGS84 (dd): 41,850681

Longitudine WGS84 (dms): 15° 23' 22.99" E Latitudine WGS84 (dms): 41° 51' 02.46" N

(\*)Indica la presenza di un professionista nella compilazione della stratigrafia



#### **DIAMETRI PERFORAZIONE**

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	0,00	120,00	120,00	325

**FALDE ACQUIFERE** 

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	
1	60,00	63,00	3,00	

#### POSIZIONE FILTRI

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	60,00	66,00	6,00	ND

# MISURE PIEZOMETRICHE

Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (I/s)
dic/1992	40,00	52,00	12,00	8,000

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica
1	0,00	1,00	1,00		TERRENO VEGETALE
2	1,00	28,00	27,00		SABBIA
3	28,00	52,00	24,00		SABBIA E GHIAIA
4	52,00	75,00	23,00		ARGILLA GIALLA
5	75,00	95,00	20,00		ARGILLA BLU
6	95,00	120,00	25,00		SABBIA



# Pozzo 2 ISPRA

# Pz n. 2 Ispra

Longitudine WGS84 (dd): 15,381389 Latitudine WGS84 (dd): 41,850681

Longitudine WGS84 (dms): 15° 22' 53.01" E Latitudine WGS84 (dms): 41° 51' 02.46" N

#### **DIAMETRI PERFORAZIONE**

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	0,00	60,00	60,00	310

**FALDE ACQUIFERE** 

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	
1	40,00	45,00	5,00	

#### POSIZIONE FILTRI

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	35,00	40,00	5,00	ND

#### MISURE PIEZOMETRICHE

Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (I/s)
giu/1992	40,00	50,00	10,00	6,000
giu/1992	40,00	45,00	5,00	1,000
giu/1992	40,00	48,00	8,00	2,000
giu/1992	40,00	50,00	10,00	3,000

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica
1	0,00	0,60	0,60		TERRENO VEGETALE
2	0,60	12,00	11,40		ARGILLA GIALLA
3	12,00	40,00	28,00		SABBIA GIALLA ARGILLOSA
4	40,00	53,00	13,00		SABBIA SCIOLTA CON GHIAIA
5	53,00	60,00	7,00		ARGILLA GRIGIA





# Pozzo 3 ISPRA

Pz n. 3 Ispra

Longitudine WGS84 (dd): 15,388608 Latitudine WGS84 (dd): 41,828169

Longitudine WGS84 (dms): 15° 23′ 18.99″ E Latitudine WGS84 (dms): 41° 49′ 41.42″ N

#### DIAMETRI PERFORAZIONE

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	0,00	48,00	48,00	500
2	48,00	145,00	97,00	420

### **FALDE ACQUIFERE**

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)
1	48,00	49,00	1,00
2	127,00	137,00	10,00
3	140,00	142,00	2,00

#### POSIZIONE FILTRI

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	127,00	145,00	18,00	300

#### MISURE PIEZOMETRICHE

Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (I/s)
apr/1993	48,00	52,00	4,00	3,000
apr/1993	48,00	58,00	10,00	7,000
apr/1993	48,00	65,00	17,00	11,000

Prog	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica
1	0,00	1,20	1,20	OLOCENE	TERRENO VEGETALE
2	1,20	6,00	4,80	OLOCENE	ARGILLA SABBIOSA GIALLA
3	6,00	48,00	42,00	PLIOCENE	SABBIA GIALLASTRA CON ARGILLA
4	48,00	49,00	1,00	PLIOCENE	SABBIA GIALLA DEBOLMENTE CEMENTATA (SATURA)
5	49,00	115,00	66,00	PLIOCENE	ARGILLA GRIGIO AZZURRA
6	115,00	127,00	12,00	CRETACICO INF. MALM	CALCARE POCO FRATTURATO





# Pozzo 4 ISPRA

# Pozzo n.4 Ispra

Dati generali
Codice: 203129
Regione: PUGLIA
Provincia: FOGGIA
Comune: LESINA

Tipologia: PERFORAZIONE Opera: POZZO PER ACQUA Profondità (m): 98,00 Quota pc slm (m): 56,00 Anno realizzazione: 1990 Numero diametri: 1 Presenza acqua: SI

Portata massima (I/s): 20,000 Portata esercizio (I/s): 15,000

Numero falde: 1 Numero filtri: 1 Numero piezometrie: 1 Stratigrafia: SI Certificazione(\*): NO Numero strati: 11

Longitudine WGS84 (dd): 15,379169 Latitudine WGS84 (dd): 41,821781 Longitudine WGS84 (dms): 15° 22' 45.02" E Latitudine WGS84 (dms): 41° 49' 18.42" N

#### Ubicazione indicativa dell'area d'indagine



#### **DIAMETRI PERFORAZIONE**

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	0,00	98,00	98,00	311

#### **FALDE ACQUIFERE**

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	
1	87,00	98,00	11,00	

#### **POSIZIONE FILTRI**

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	87,00	98,00	11,00	300

#### MISURE PIEZOMETRICHE

Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (I/s)
gen/1990	45,00	54,00	9,00	20,000

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica
1	0,00	1,00	1,00		TERRENO ARGILLOSO
2	1,00	2,00	1,00		SABBIA COMPATTA
3	2,00	24,00	22,00		ARGILLA GIALLA
4	24,00	46,00	22,00		ARGILLA GIALLA
5	46,00	47,00	1,00		ARGILLA GIALLA CON STRATI SABBIOSI
6	47,00	56,00	9,00		ARGILLA GIALLA CON STRATI SABBIOSI
7	56,00	72,00	16,00		ARGILLA BLE
8	72,00	81,00	9,00		TUFO
9	81,00	88,00	7,00		ROCCIA CALCAREA CON FALDA
10	88,00	95,00	7,00		ROCCIA CALCAREA CON FALDA
11	95,00	98,00	3,00		FONDO POZZO





# Pozzo 5 ISPRA

Pz n. 5 Ispra

Longitudine WGS84 (dd): 15,402497 Latitudine WGS84 (dd): 41,822061

Longitudine WGS84 (dms): 15° 24' 08.100" E Latitudine WGS84 (dms): 41° 49' 19.43" N

#### DIAMETRI PERFORAZIONE

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	0,00	200,00	200,00	311

**FALDE ACQUIFERE** 

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)
1	50,00	80,00	30,00
2	95,00	96,00	1,00
3	180,00	200,00	20,00

#### POSIZIONE FILTRI

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	150,00	175,00	25,00	100

#### MISURE PIEZOMETRICHE

Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (I/s)
set/1990	80,00	150,00	70,00	ND

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)		Età geologica	Descrizione litologica
1	0,00	4,00	4,00		TERRENO VEGETALE
2	4,00	40,00	36,00		TUFO SABBIOSO
3	40,00	50,00	10,00		CROSTA SUPERFICIALE INIZIO ROCCIA
4	50,00	80,00	30,00		ROCCIA BIANCA CON INIZIO D'ACQUA
5	80,00	95,00	15,00		ROCCIA BIANCA CON STRATI DI ARGILLA
6	95,00	120,00	25,00		ROCCIA NERA DURA E COMPATTA
7	120,00	160,00	40,00		ROCCIA STRATIFICATA CON ARGILLA ROSSA
_	+		+	<del>†</del>	(a)





# Pozzo 6 ISPRA

Pz n. 6 Ispra

Longitudine WGS84 (dd): 15,415561 Latitudine WGS84 (dd): 41,817339

Longitudine WGS84 (dms): 15° 24′ 56.03″ E Latitudine WGS84 (dms): 41° 49′ 02.43″ N

#### **DIAMETRI PERFORAZIONE**

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	0,00	97,00	97,00	311

**FALDE ACQUIFERE** 

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	
1	79,00	96,00	17,00	

#### POSIZIONE FILTRI

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	79,00	97,00	18,00	273

#### MISURE PIEZOMETRICHE

Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (I/s)
nov/2002	79,00	82,00	3,00	7,000
nov/2002	79,00	85,00	6,00	14,000
nov/2002	79,00	88,00	9,00	20,000

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica
1	0,00	1,00	1,00		TERRENO VEGETALE
2	1,00	3,00	2,00		CAPPELLACCIO
3	3,00	18,00	15,00		ROCCIA COMATTA BIANCA
4	18,00	78,00	60,00		ROCCIA GRIGIA
5	78,00	96,00	18,00		ROCCIA BIANCA C/FALDE
6	96,00	97,00	1,00		ROCCIA GRIGIA COMPATTA





# Pozzo 7 ISPRA

Poz 7 Ispra

Dati generali

Codice: 206950

Regione: PUGLIA

Provincia: FOGGIA

Comune: SAN SEVERO

Tipologia: PERFORAZIONE

Opera: POZZO PER ACQUA

Profondità (m): 54,00

Quota pc slm (m): 47,00

Anno realizzazione: 1997

Numero diametri: 1

Portata massima (I/s): 7,000 Portata esercizio (I/s): 4,000

Numero falde: 2 Numero filtri: 2 Numero piezometrie: 1 Stratigrafia: SI Certificazione(\*): SI Numero strati: 6

Presenza acqua: SI

Longitudine WGS84 (dd): 15,412231 Latitudine WGS84 (dd): 41,710400

Longitudine WGS84 (dms): 15° 24' 44.04" E Latitudine WGS84 (dms): 41° 42' 37.44" N

(\*)Indica la presenza di un professionista nella compilazione

della stratigrafia

#### Ubicazione indicativa dell'area d'indagine



#### DIAMETRI PERFORAZIONE

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	0,00	54,00	54,00	332

**FALDE ACQUIFERE** 

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)
1	7,00	21,00	14,00
2	28,00	36,00	8,00

#### POSIZIONE FILTRI

Progr	Da profondità (m)	A profondità (m)	Lunghezza (m)	Diametro (mm)
1	7,00	21,00	14,00	300
2	28,00	36,00	8,00	300

#### MISURE PIEZOMETRICHE

Data rilevamento	Livello statico (m)	Livello dinamico (m)	Abbassamento (m)	Portata (I/s)
apr/1997	7,00	33,00	26,00	4,000

Progr	Da profondità (m)	A profondită (m)	Spessore (m)	Età geologica	Descrizione litologica
1	0,00	2,00	2,00	2 200 0	TERRENO VEGETALE
2	2,00	7,00	5,00		LIMI E LIMI ARGILLOSI
3	7,00	21,00	14,00		SABBIE E CONGLOMERATI
4	21,00	28,00	7,00		SABBIE LIMOSE ARGILLOSE
5	28,00	36,00	8,00		SABBIE E CONGLOMERATI
6	36,00	54,00	18,00		ARGILLE GRIGIO-AZZURRE





# STRATIGRAFIE TIPO

# AEROGENERATORI (LE01-LE02-LE03-LE04-LE05 e LE06)

Da 0.00 a 1.00 Terreno vegetale

" 1.00 a 28.00 Sabbia

" 28.00 a 52.00 Sabbia e ghiaia

" 52.00 a 75.00 Argilla limosa giallastra con livelli di sabbia con falda a - 63 metri

" 75.00 a 95.00 Argilla siltosa grigio-azzurra

" 95.00 a 120.00 Sabbia

# AEROGENERATORI (LE07-LE08-LE09-LE04- e LE10 )

Da 0.00 a 1.00 Terreno vegetale

" 1.00 a 2.00 Sabbia

" 2.00 a 46.00 Argilla limosa giallastra

" 46.00 a 56.00 Argilla limosa giallastra con strati sabbiosi

" 56.00 a 72.00 Argilla siltosa grigio-azzurra

" 72.00 a 98.00 Calcari fratturati con falda acquifera

#### **AREA Sottostazione Elettrica**

Da 0.00 a 2.00 Terreno vegetale

" 2.00 a 7.00 Limi argillosi

" 7.00 a 21.00 Sabbia e ghiaia con fenomeni di cementazione con falda acquifera

" 21.00 a 28.00 Sabbia limosa argillosa

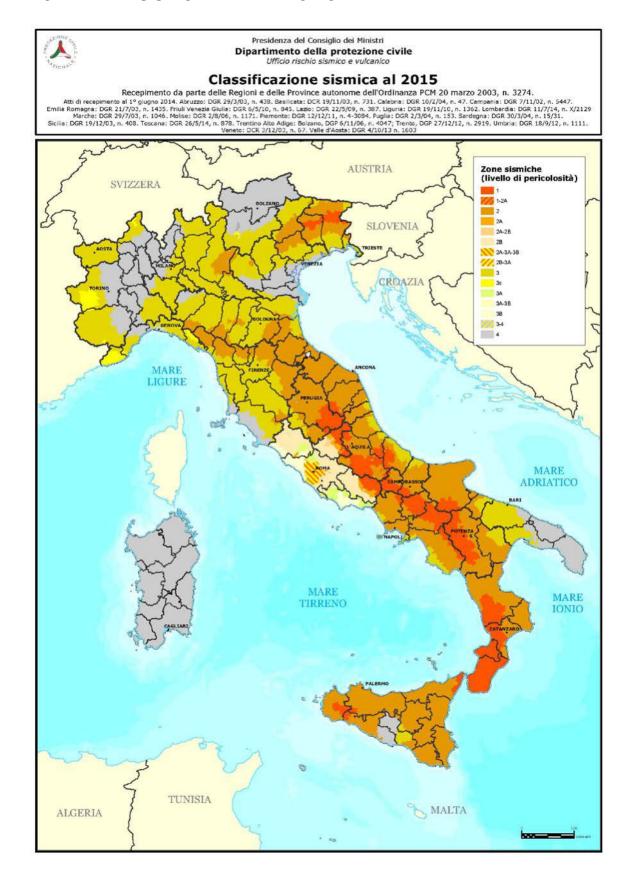
" 28.00 a 36.00 Sabbia e ghiaia con fenomeni di cementazione con falda acquifera

" 36.00 a 54.00 Argilla siltosa grigio-azzurra



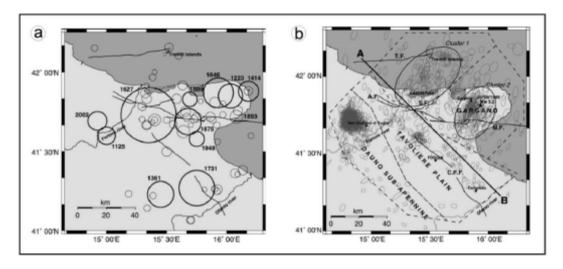
#### CARATTERI SISMICI DEL TERRITORIO

7

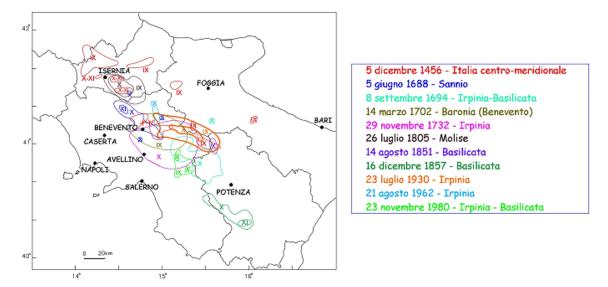




I territori comunali di Lesina (FG), Poggio Imperiale (FG) e San Severo (FG) ricadono in un distretto geografico sicuramente sismico, è da ricordare il terremoto del 1627 che rase al suolo la cittadina di San Severo e Lesina, è il terremoto più devastante della zona con conseguente maremoto con circa 4500 morti ed tra l'altro anche il terremoto più dimenticato della storia. Nel territorio in oggetto, infatti, si risentono i terremoti con epicentri garganici, molisani, sanniti ed irpini. L'attività recente delle strutture discusse nel paragrafo precedente o di alcune di esse è dimostrata sia dai forti terremoti storici del passato (1627 D.C., 1646 D.C., 1731 D.C.) sia dalla sismicità strumentale attuale (Del Gaudio et al., 2007; CPTI Gruppo di lavoro, 2004).

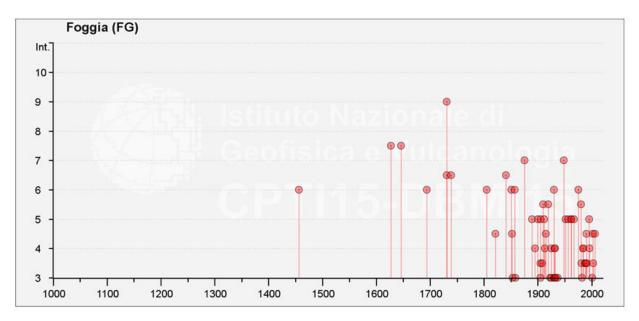


Principali strutture a) Terremoti Storici principali dell'area garganica; b) Sismicità strumentale dell'area garganica. Le ellisi indicano il margine d'errore nella localizzazione dell'evento (modificata da Del Gaudio et al., 2007).

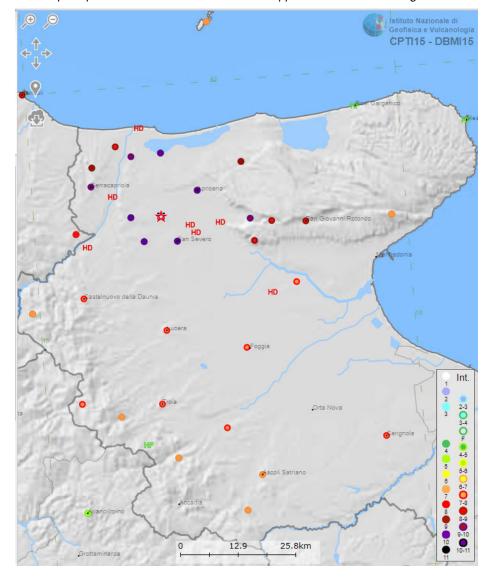


Rappresentazione delle isosiste di intensità superiore al IX grado della scala Mercalli rilevate per i terremoti distruttivi avvenuti in Appennino Meridionale negli ultimi 600 anni





Intensità dei principali terremoti distruttivi avvenuti in Appennino Meridionale negli ultimi 600 anni



Dislocazione dei principali terremoti distruttivi avvenuti in Appennino Meridionale negli ultimi 600 anni



#### **8 CLASSIFICAZIONE SISMICA**

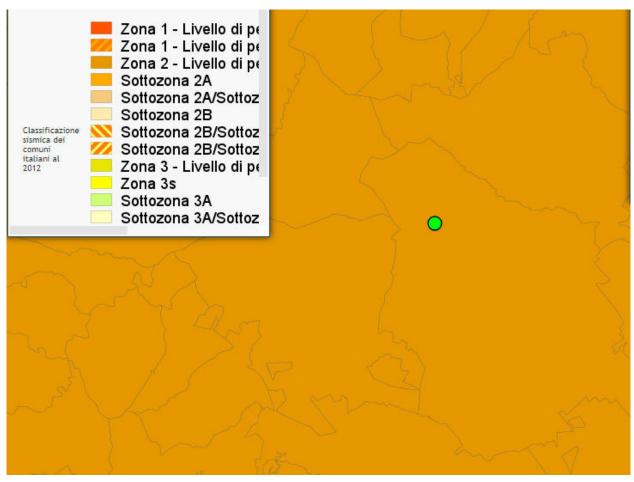
Si illustra di seguito la Classificazione sismica del Comune di Lesina secondo l'O.P.C.M 3274 del 30.03-2003 aggiornata al 2006



Individuazione Area Aerogeneratori sita nei comuni di Lesina e Poggio Imperiale in funzione della classificazione sismica

	Classificazione 2003	PGA (g)
L	Zona 2	0.15 g <pga 0.25="" <="" g<="" th=""></pga>





Individuazione Area Sottostazione Elettrica SSE sita nel Comune di San Severo in funzione della classificazione sismica

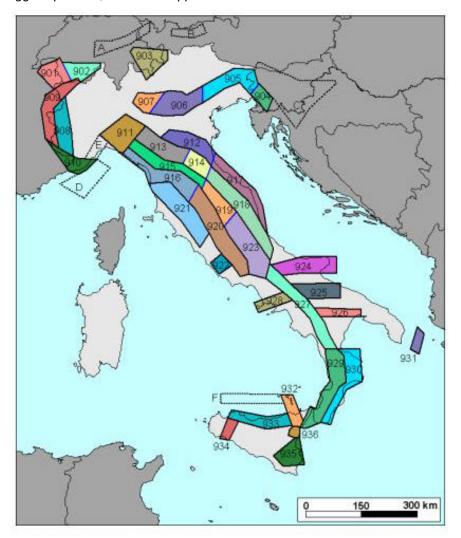
Classificazione 2003	PGA (g)
Zona 2	0.15 g <pga 0.25="" <="" g<="" th=""></pga>



#### 9 ZONIZZAZIONE SISMOGENETICA

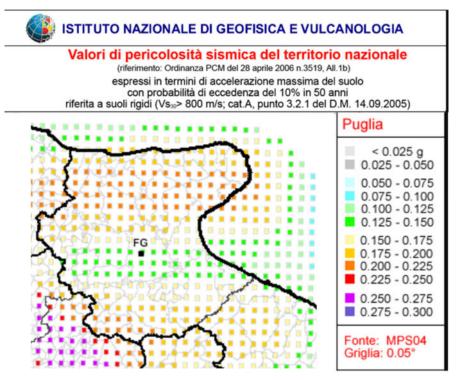
Negli ultimi anni e fino al 2002, il punto di riferimento per la valutazione della pericolosità sismica nell'area italiana è stata la zonazione sismogenetica ZS4 (*Scandone et altri 1996*).

Gli sviluppi più recenti in materia di sismogenesi (*Galadini et alii 2000*, DISS Catalogo sorgenti sismogenetiche *Valensise e Pantosti 2001*) hanno però evidenziato alcune incoerenze con il catalogo CTPI. Per tale motivo, al fine di ottenere un modello più coerente con i nuovi dati e con il quadro sismotettonico oggi disponibile, è stata sviluppata una nuova zonazione denominata ZS9.



Zonizzazione sismogenetica dell'Italia

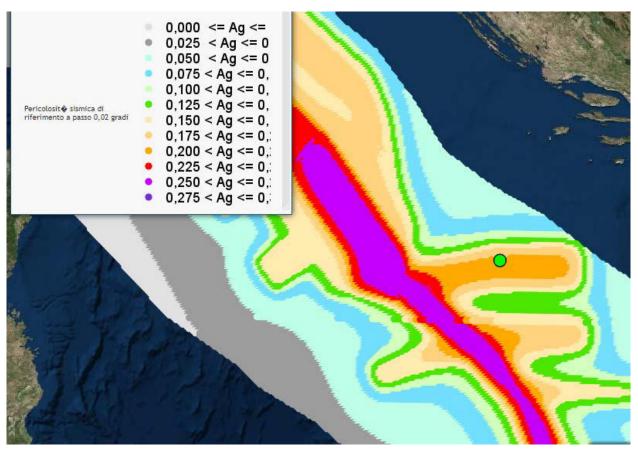




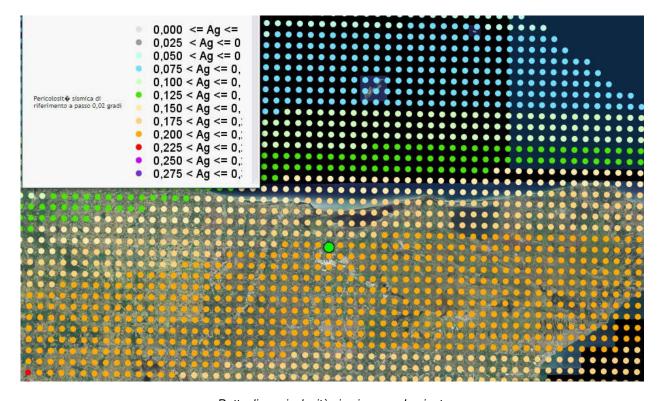
Zonizzazione sismogenetica della provincia di Foggia

La ZS9 propone la suddivisione del territorio nazionale in fasce che presentano al loro interno requisiti di omogeneità in relazione alle caratteristiche geo-strutturali, cinematiche e sismiche. Una base essenziale per la zonazione del territorio è rappresentata dal modello sismotettonico dell'area italiana, e contributi rilevanti per la definizione delle singole zone sono forniti dai cataloghi sismici disponibili. In particolare ZS9 è costruita facendo riferimento al modello sismotettonico di Meletti et al. (2000), rivisto ed integrato negli anni successivi alla sua formulazione. Inoltre, la ZS9 è definita sulla scorta delle informazioni disponibili dai cataloghi CPTI2 (catalogo parametrico dei terremoti italiani) e DISS (database delle sorgenti sismogenetiche). La ZS9 non introduce drastici elementi di novità rispetto alle precedenti zonazioni, in modo particolare rispetto a ZS4 che rappresenta una sorta di caposaldo nell'evoluzione del processo di zonazione. L'elemento di novità è rappresentato dall'impiego di un catalogo sismico più aggiornato (CPTI2) e dall'introduzione delle conoscenze più recenti sulla geometria delle sorgenti sismogenetiche (database DISS). Negli ultimi anni, infatti, la quantità di informazioni sulla sismogenesi del territorio italiano (sia per quanto riguarda gli aspetti geometrici delle sorgenti che, per quanto attiene al loro comportamento atteso) è notevolmente aumentata rispetto a quella disponibile nel periodo in cui i ricercatori procedevano alla realizzazione di ZS4. Tali conoscenze rappresentano uno degli elementi chiave per il tracciamento delle nuove zone. Un altro elemento di novità rispetto al passato è rappresentato dall'utilizzo del database delle soluzioni dei meccanismi focali dei terremoti italiani (EMMA; Vannucci e Gasperini , 2003). Tale database contiene meccanismi tratti da cataloghi on-line (come il catalogo CMT dell'Università di Harvard, il catalogo dell'ETH di Zurigo e il catalogo RCMT dell'INGV) o dalla letteratura cartacea pubblicata. Tra tutti i meccanismi contenuti nel database sono stati selezionati quelli che ricadono all'interno delle zone sorgente di ZS9: si tratta di 1051 records relativi a terremoti avvenuti tra il 1905 ed il 2003, con magnitudo Mw compresa tra 1.9 e 6.6. Utilizzando tutti i dati disponibili e avendo cura di scegliere il meccanismo più affidabile nel caso di soluzioni multiple per lo stesso evento.



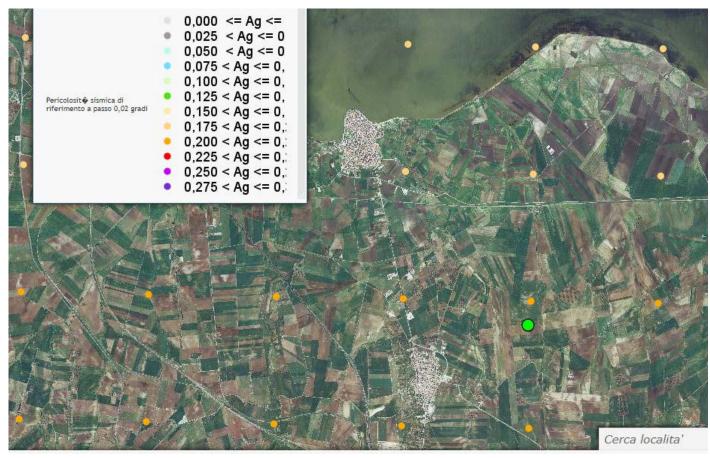


Pericolosità sismica dell'area oggetto di studio

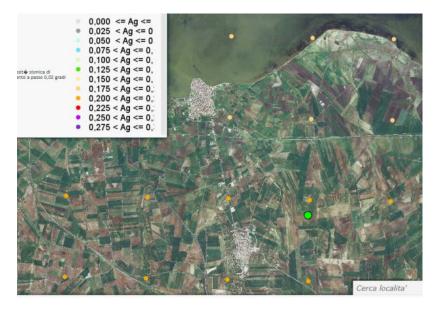


Dettaglio pericolosità sismica area Impianto





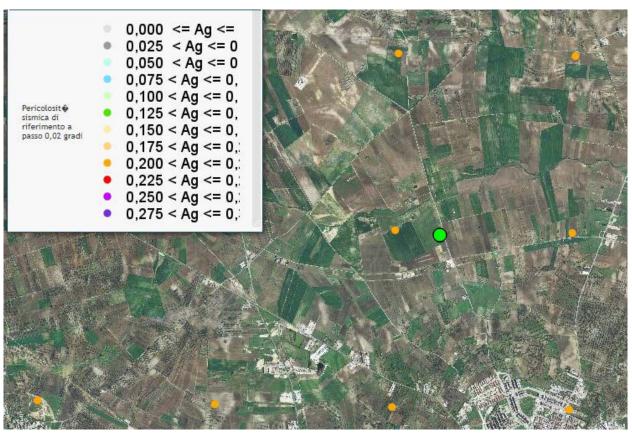
Dettaglio pericolosità sismica area Aerogeneratori





Dettaglio pericolosità sismica Area Aerogeneratori





Dettaglio pericolosità sismica Area Sottostazione Elettrica

Gli aerogeneratori LE01- LE02 e LE03 ricadono in un'area avente tutti la massima accelerazione orizzontale del suolo compresa tra 0.150 < g < 0.175

Gli aerogeneratori LE04- LE05, LE06, LE07, LE08, LE09, LE10 e la sottostazione SSE ricadono in un'area avente tutti la massima accelerazione orizzontale del suolo compresa tra 0.175 < g < 0.200

#### 9.1. RISPOSTA SISMICA LOCALE

Dopo il sisma irpino del 1980, risentito a Foggia con intensità del VI°-VII° Mercalli, tutto il territorio della Provincia di Foggia fu classificato come sismico. L'ultimo episodio importante in ordine cronologico è stato il sisma di S. Giuliano di Puglia (CB), del 30.10.2002 e con replica intensa il giorno successivo, la magnitudo di questo evento è stata stimata pari a 5.4 della scala Richter, un valore che comporta effetti fino al grado VIII della scala Mercalli. L'INGV ha assegnato a Foggia, per questo sisma un'intensità macrosismica pari a V°-VI° della scala Mercalli

Per quanto riguarda il passato è sufficiente sfogliare il "Catalogo dei terremoti italiani dal 1000 al 1980", edito nell'ambito del Progetto Finalizzato Geodinamica del Centro Nazionale per le Ricerche o il "Catalogo dei forti terremoti italiani dal 461 a.c. al 1980, edito dall'Istituto Nazionale di Geofisica e Vulcanologia di Roma, per rendersi conto dei terremoti che hanno avuto come epicentro le zone nordoccidentali della Puglia, in particolare quello di Ascoli Satriano del 17 luglio 1361, di Barletta dell'11 maggio 1560 e della Capitanata del luglio 1627, di Foggia del 20 marzo 1731, di Mattinata del 10 agosto 1893, giusto per citare i più disastrosi con intensità superiore all'VIII°-IX° della scala Mercalli-Cancani-Sieber (MCS).



Anche il sisma del 1930, con epicentro nell'area di Scampitella (AV), al confine tra la Puglia e l'avellinese, fu risentito a Foggia con intensità sismica del VII°- VIII° Mercalli circa.

Allo stato delle conoscenze, la sola arma nei confronti degli eventi sismici è la prevenzione, basata sia su previsioni di tipo statistico che su studi geologici e geofisici regionali e locali

L'esperienza ci ha ampiamente dimostrato che in ogni evento sismico e nell'ambito dello stesso comune si osservano livelli di danno differenziati tra loro, anche due o tre gradi della scala MCS. Anche il sisma di S. Giuliano di Puglia ha confermato tale dato, territori molto vicini tra loro e con strutture similari possano subire danni notevolmente diversi. È ormai chiaro che la differenza nel danno è imputabile, sia ai diversi sistemi costruttivi con cui sono realizzati i manufatti, sia alla diversa risposta sismica locale dell'immediato sottosuolo (i primi 30 metri) su cui insistono gli stessi. Il substrato geologico superficiale, infatti, può esaltare o al contrario smorzare in modo molto significativo l'intensità dei diversi moti vibranti indotti sui manufatti dalle onde sismiche generate, quasi sempre, a diversi chilometri di profondità. La risposta sismica locale del substrato geologico durante il sisma si può ormai modellare con sufficiente scientificità. Osservazioni ormai innumerevoli provano che la variabilità spaziale dei danni e degli effetti prodotti da un terremoto è sempre molto elevata, e che in molti casi una causa importante è l'esistenza di condizioni locali sfavorevoli dei siti e dei terreni che possono mettere in crisi anche strutture molto resistenti e progettate per resistere a forti terremoti. E' il caso dei pendii franosi, dei depositi argillosi soffici, dei terreni liquefacibili, dove possono aversi effetti locali di instabilità, consistenti in veri e propri collassi e talora in movimenti di grandi masse di terreno incompatibili con la stabilità delle strutture. Alcuni scenari tipici: movimenti franosi nei pendii, scorrimenti e cedimenti differenziali in corrispondenza di contatti geologici o di faglie, scivolamenti e rotture nel terreno, fenomeni di liquefazione nei terreni granulari fini saturi, fenomeni di subsidenza in corrispondenza di cavità, ecc.

Ma vi sono anche altre condizioni, meno spettacolari e meno facilmente riconoscibili, che possono essere molto gravose per le sovrastanti strutture e infrastrutture. Sono quelle in cui, a causa di particolari condizioni locali, le caratteristiche vibratorie dei movimenti sismici possono subire modificazioni ed esaltazioni locali. Tali effetti vengono indicati nella terminologia sismica come *effetti di sito*; con il termine 'condizioni locali' si intende, invece, l'insieme dei fattori geomorfologici e geotecnici che interagendo con le onde sismiche possono modificare, rispetto allo scuotimento che si avrebbe sulla roccia sottostante (bedrock), le caratteristiche vibratorie del moto sismico in superficie. Tali fattori comprendono principalmente: la morfologia superficiale e sepolta, le caratteristiche stratigrafiche, le proprietà geotecniche dei terreni in campo statico e dinamico. Gli effetti di sito sono spesso all'origine di molti fenomeni di instabilità delle strutture, sia per l'esaltazione locale delle azioni sismiche trasmesse dal terreno, sia perché possono aversi anche fenomeni di 'doppia risonanza' fra modi di vibrare del terreno e della struttura.

Per quanto riguarda l'aspetto sismotettonico, anche se l'area non è direttamente interessata da lineamenti strutturali visibili sulla superficie del suolo, ha subito influenze distruttive durante eventi sismici passati, i cui epicentri si sono localizzati in aree limitrofe. Le strutture sismogenetiche dell'Appennino Dauno e più in generale dell'Appennino Campano hanno infatti fatto registrare eventi sismici i cui effetti hanno avuto ripercussioni sulla stabilità del territorio sin da tempi storici.

Barletta dell'11 maggio 1560 e della Capitanata del luglio 1627, di Foggia del 20 marzo 1731, di Mattinata del 10 agosto 1893, giusto per citare i più disastrosi con intensità superiore all'VIII°IX° della scala



MercalliCancaniSieber (MCS). Anche il sisma del 1930, con epicentro nell'area di Scampitella (AV), al confine tra la Puglia e l'avellinese, fu risentito a Foggia con intensità sismica del VII°VIII° Mercalli circa. Allo stato delle conoscenze, la sola arma nei confronti degli eventi sismici è la prevenzione, basata sia su previsioni di tipo statistico che su studi geologici e geofisici regionali e locali L'esperienza ci ha ampiamente dimostrato che in ogni evento sismico e nell'ambito dello stesso comune si osservano livelli di danno differenziati tra loro, anche due o tre gradi della scala MCS. Anche il sisma di S. Giuliano di Puglia ha confermato tale dato, territori molto vicini tra loro e con strutture similari possano subire danni notevolmente diversi. E' ormai chiaro che la differenza nel danno è imputabile, sia ai diversi sistemi costruttivi con cui sono realizzati i manufatti, sia alla diversa risposta sismica locale dell'immediato sottosuolo (i primi 30 metri) su cui insistono gli stessi. Il substrato geologico superficiale, infatti, può esaltare o al contrario smorzare in modo molto significativo l'intensità dei diversi moti vibranti indotti sui manufatti dalle onde sismiche generate, quasi sempre, a diversi chilometri di profondità. La risposta sismica locale del substrato geologico durante il sisma si può ormai modellare con sufficiente scientificità. La differenza nel danno è imputabile, sia alla diversa risposta sismica locale dell'immediato sottosuolo (circa i primi 30 metri) su cui insistono gli stessi, sia ai diversi sistemi costruttivi con cui sono realizzati i manufatti. Il substrato geologico superficiale, infatti, può esaltare o al contrario smorzare in modo molto significativo l'intensità dei diversi moti vibranti indotti sui manufatti dalle onde sismiche generate, quasi sempre, a diversi chilometri di profondità. Anche il sisma di S. Giuliano di Puglia ha confermato la considerazione che territori anche molto vicini tra loro e con strutture similari possano subire danni notevolmente diversi.

La "pericolosità sismica di base" deve essere verificata in termini di valori di accelerazione orizzontale massima ag e dei parametri che permettono di definire gli spettri di risposta nelle condizioni di sito di riferimento rigido, in corrispondenza dei punti di un reticolo (reticolo di riferimento) per diverse probabilità di superamento in diversi periodi di ritorno TR ricadenti in un intervallo di riferimento compreso almeno tra 30 e 475 anni.

Le azioni di progetto si ricavano dalle accelerazioni  $\mathbf{a_g}$  e dalle relative forme spettrali su sito di riferimento rigido orizzontale, in funzione dei tre parametri,  $\mathbf{a_g}$  accelerazione orizzontale massima del terreno,  $\mathbf{Fo}$  valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale,  $\mathbf{Tc}$  periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale. L'azione sismica così individuata viene successivamente variata per tener conto delle modifiche prodotte dalle condizioni locali stratigrafiche e dalla morfologia della superficie. Tali modifiche caratterizzano la risposta sismica locale.

L'ultimo episodio importante in ordine cronologico è stato il sisma di S. Giuliano di Puglia (CB), del 31.10.2003 e con replica intensa il giorno successivo. L'INGV ha assegnato a Foggia, per questo sisma un'intensità macrosismica pari a V°-VI° Mercalli.

Per quanto riguarda il passato è sufficiente sfogliare il "Catalogo dei terremoti italiani.

Per quanto riguarda l'aspetto sismotettonico, anche se l'area non è direttamente interessata da lineamenti strutturali visibili sulla superficie del suolo, ha subito influenze distruttive durante eventi sismici passati, i cui epicentri si sono localizzati in aree limitrofe. Le strutture sismogenetiche appenniniche garganiche hanno infatti fatto registrare eventi sismici i cui effetti hanno avuto ripercussioni sulla stabilità del territorio sin da tempi storici. Di seguito si ricordano i più importanti.

• 5 febbraio 62 d.c. (Magnitudo 5.8 scala Richter)





Certamente danneggiata Pompei ed Ercolano oltre a Nocera ed alcune zone di Napoli.

- 25 agosto 79 d.c. (Magnitudo 5.7 scala Richter)
   Associato alla celebre eruzione distruttiva del Vesuvio
- Anno 99 d.c. (Magnitudo 6.3 scala Richter)
   Epicentro vicino Circello (BN)
- Anno 346 d.c. (Magnitudo 6.0 scala Richter)
   Epicentro nei pressi di Castelpagano (BN), prossimo a quello del 99. Effetti importanti anche nel Matese, confermato da studi archeosismolgici su lapidi ed epigrafi
- 21 Luglio 369 d.c. (Magnitudo 6.0 scala Richter)
   Sisma a Benevento, dove andò distrutta la maggior parte degli edifici importanti dell'epoca. Morì la metà degli abitanti della città (migliaia).
- Anno 848 d.c. (Magnitudo 6.0 scala Richter)
   Epicentro a sud di Castelpizzuto (IS). Interessati Campania e Molise, diversi morti ad Isernia
- 25 Ottobre 989 d.c. (Magnitudo 6.0 scala Richter)
   Epicentro tra Benevento e l'Irpinia, epicentro nei pressi di Carife. Distrutto il paese di Ronza, mai più ricostruito, Ingenti danni a Benevento, Capua, Conza(dove muore il vescovo), Frigento il terremoto distrusse interi villaggi e provocò numerosi morti.
- Anno 1180 (Magnitudo // scala Richter)
   Questo terremoto colpì l'Irpinia; secondo alcune fonti Ariano "fu inghiottito da una voragine" e Napoli restò in gran parte distrutta.
- Anno 1223 (Magnitudo 6.0 scala Richter)
   Epicentro nei pressi di Vico del Gargano. Danni ingenti in tutto il Gargano e la Capitanat. Distrutta
   Siponto che, ricostruita per volere di re Manfredi, diverrà l'attuale Manfredonia, Colpite duramente anche Vieste, la Foresta Umbra e per l'appunto Vico.
- 4 Settembre 1293 (Magnitudo 5.9 scala Richter)
   Epicentro nel Sannio (Campania) di VIII-IX grado scala Mercalli. A Napoli venne gravemente danneggiata la Chiesa di Santa Maria Donnaregina.
- Anno 1349 (Magnitudo 6.6 scala Richter)
   Terremoto sull'Appennino centro-meridionale (VIII-IX Mercalli) con epicentro nella zona di Venafro (IS) che risultò distrutta. Danneggiata gravemente tutta l'area; a Napoli crolla la facciata della cattedrale.
- Anno 1361 (Magnitudo 6 scala Richter)
   Epicentro tra Bovino ed Ascoli Satriano , colpita anche la città di Canosa e Sant'Agata di Puglia
- Anno 1414 (Magnitudo 5.8 scala Richter)
   Epicentro tra Bovino ed Ascoli Satriano , colpita anche la città di Canosa e Sant'Agata di Puglia
- 5 Dicembre 1456 (Magnitudo 7.1 scala Richter)
   Fortissimo terremoto, con epicentro nella zona di Benevento, magnitudo di 7.2 scala Richter. Il sisma interessò buona parte del Centro-Sud Italia. A Napoli crollò il campanile della chiesa di Santa Chiara, la chiesa di San Domenico Maggiore dovrà essere ricostruita, così come il Duomo e la cappella palatina di Santa Barbara in Castel Nuovo restaurati. A Teramo morirono più di 200 persone,



Rivisondoli fu completamente rasa al suolo e l'insediamento di Roccapizzi (Abruzzo) dopo essere stato completamente raso al suolo venne abbandonato dagli abitanti, e mai più ricostruito. Le scosse si susseguirono distruttrici anche il 15 e 17 Dicembre. In tutto si contarono circa 30mila morti.

- maggio 1560 (Magnitudo 5.6 scala Richter)
   Epicentro prossimo alla costa, a nord-ovest di Bisceglie dove si verificano numerosi crolli come a Barletta. Circa 300 vittime segnalate
- 31 maggio 1627 (Magnitudo 7.1 scala Richter)
   Forte terremoto (XI scala Mercalli) tra Puglia e Campania. Rase al suolo le cittadine di San Severo,
   Torremaggiore e diversi centri limitrofi del Foggiano. La scossa provocò un maremoto sulle coste del Gargano, soprattutto presso il Lago di Lesina. Persero la vita oltre 4500 persone.
- 30 Luglio 1646 (Magnitudo 6.6 scala Richter)
   Epicentro a sud di Vico. La più colpita è Vieste dove si registrano 132 vittime. Danni a anche a Peschici, Ischitella, Rodi, Vico, Carpino, San Giovanni Rotondo, Monte S. Angelo. Lesioni anche a Foggia. Tsumani nel lago di Varano.
- 29 gennaio 1657 (Magnitudo 6.3 scala Richter)
   Sisma tra i più dimenicati della storia, recentemente rivalutato grazie a ricerche annalistiche. Scossa principale notturna. Distrutta Lesina, gravi danni per tutto il Gargano in particolare a Vico, S. Severo, Torremaggiore, Apricena e Monte S. Angelo. Ignoto il numero delle vittime
- 5 Giugno 1688 (Magnitudo 6.7 scala Richter)
   Un immane terremoto (XI Mercalli) con epicentro nel Sannio a Cerreto Sannita (BN) rase quasi al suolo la città di Benevento. Gravissimi danni subì anche Napoli; qualcuno anche a L'Aquila e nel Molise. Serie lesioni ad Ariano e Casalbore I morti ammontarono a 2115.
- 8 Settembre 1694 (Magnitudo 6.8 scala Richter)

  Forte terremoto tra Irpinia e Basilicata. Calitri fu il paese irpino più colpito (311 vittime). Danni anche a
  Cava de' Tirreni e Benevento. Circa 6000 i morti.
- 14 Marzo 1702 (Magnitudo 6.3 scala Richter)
   Epicentro nel Beneventano (IX-X Mercalli), il sisma provocò alcuni danni fino a Napoli ed in Irpinia, oltre che la morte di circa 400 persone.
- 20 marzo 1731 (Magnitudo 6.3 scala Richter)
   Epicentro a sud-ovest di Canosa. Gravi danni a Cerignola, dove crolla parzialmente il castello, a Foggia e nella sua intera provincia. Crolli anche a Barletta, Molfetta, Ascoli Satriano e Canosa. Circa 2500 vittime. Leggero Tsumani a Manfredonia e Barletta..
- 29 novembre 1732 (Magnitudo 6.6 scala Richter)
   Epicentro nei pressi di Grottaminarda. Colpita in particolare l'Irpinia settentrionale. Tra i paesi semidistrutti Mirabella, Ariano, Castel Baronia e Flumeri. Ad Avellino crolla il 50% degli edifici. Circa 2000 morti
- 20 febbraio 1743 (Magnitudo 7.0 scala Richter)
   Epicentro nel canale d'Otranto. Scossa serale, poco prima della mezzanotte. Semidistrutti Nardò (dove muoiono 100 persone) E Francavilla Fontana. Danni rilevanti a Lecce ed in tutto il Salento. A

pagina 47 di 67



Brindisi crollano diversi edifici e la cattedrale rimane seriamente lesionata. Effetti anche sull'altra sponda dello Jonio, crolli pure a Corfù, circa 250 vittime.

- 26 Luglio 1805 (Magnitudo 6.5 scala Richter)
   Sisma alle ore 22 (6.5 gradi scala Richter), con epicentro tra Campania e Molise. A Napoli, grazie alla sopraelevazione dell'edificio del Real Museo Borbonico, il gran salone resse durante il terremoto. A Campobasso si ebbero gravi perdite umane e materiali, fra cui il duecentesco convento dei Celestini. Le vittime salirono a 5573.
- 1 gennaio 1826 (Magnitudo 5.7 scala Richter) Epicentro tra Calvello e Tito, semidistrutta. Danni ingenti a Potenza e Melfi,. Colpite anche Satriano di Lucania, avvertito anche a Napoli.
- 4 agosto 1851 (Magnitudo 6.3 scala Richter) Epicentro nei pressi di Barile. Colpita l'area circostante il massiccio del Vulture e la val d'Agri. Distrutta Melfi dove ci sono stati almeno 400 morti. Altri paesi semidistrutti : Rapolla, Barile, Atella, Lavello, Venosa, Rionero. Avvertito nelle regioni confinanti Campania e Puglia. Numero di vittime certamente superiore a 700, forse un migliaio. Il sisma ebbe vasta risonanza, anche per la visita del Re Ferdinando II a Melfi e nei luoghi colpiti.
- 16 dicembre 1857 (Magnitudo 6.9 scala Richter) Evento distruttivo su ampia area geografica, interessati almeno 150 siti. Colpita la val d'Agri Epicentro tra Viggiano e Villa d'Agri. Tra i paesi più devastati Montemurro con 3000 morti,, Sarconi, Saponara, Viggiano, Marsico, Tito. Gravi danni anche a Potenza, crolli e decessi anche in Irpinia e Salernitano, stimati in complessivo circa 11 mila morti, per alcuni 19 mila. Almeno 6000 gli edifici distrutti. Forti ripercussioni sociali, con ricostruzione lenta e scarsa. Per conto della Royal Society di Londra lo scienziato Robert mallet, padre della moderna sismologia, compì un'ampia ricognizione della zona interessata e descrisse dettagliatamente gli effetti del sisma.
- 6 dicembre 1875 (Magnitudo 6.0 scala Richter) Sisma notturno. Epicentro tra S. Marco in Lamis e S. Giovanni Rotondo che risulta il paese più colpito con crollo di 300 case ed abitanti costretti a rifugiarsi in tende e baracche. Avvertito in tutto il Gargano e il Tavoliere.
- agosto 1893 (Magnitudo 5.4 scala Richter) Il terremoto del Gargano del 1893 è stato un evento sismico che colpì la costa meridionale del Gargano con epicentro localizzato all'altezza del porto di Mattinata, all'epoca semplice frazione rurale di Monte Sant'Angelo. La scossa principale si verificò nella serata del 10 agosto, dopo una giornata caratterizzata da un continuo susseguirsi di altre scosse relativamente meno intense, all'interno di una sequenza sismica che perdurava fin dal 27 giugno ed esauritasi solo nel gennaio dell'anno successivo, dopo che a novembre si era registrata una tregua poi rivelatasi momentanea. Durante l'intera sequenza vennero registrate non meno di 400 scosse.
- 7 giugno 1910 (Magnitudo 5.8 scala Richter)
   Epicentro nei pressi di Calitri dove crolla il 30% degli edifici, c0n diverse vittime. Una sessantina i comuni interessati, la parte più occidentale della Basilicata e l'Irpinia orientale. Circa 50 i morti.
- 23 Luglio 1930 (Magnitudo 6.7 scala Richter)
   Sisma notturno, importante per lo sviluppo areale. Epicentro nei pressi di Lacedonia, il paese più devastato con il crollo del 70% delle abitazioni, forte terremoto nel Vulture colpì Campania, Basilicata

pagina 48 di 67



e Puglia. I comuni più colpiti, dove crollò il 70% degli edifici, furono Aquilonia e Lacedonia. Le vittime furono 1404.

- 21 Agosto 1962 (Magnitudo 6.2 scala Richter)
   Epicentro nei pressi di Apice, Ariano Irpino e Melito i paesi più colpiti. Sisma popolarmente definito "signore" perché ha danneggiato gli edifici m provocò pochi 17 morti. Crollo di un ponte sulla ferrovia Avellino Foggia, 10 mila i senza tetto.
- 23 Novembre 1980 (Magnitudo 6.9 scala Richter)
  Il più terribile terremoto in Italia, dopo la Seconda Guerra Mondiale, con epicentro in Irpinia, furono devastate diverse zone tra la Campania e la Basilicata e Puglia, con danni ingentissimi, soprattutto nell'area del Vulture. Vennero distrutti numerosi paesi. A Napoli, nel quartiere di Poggioreale, crollò un palazzo di diversi piani, provocando 52 morti. Danni ingenti nelle province di Avellino, Salerno, Benevento, Matera e Potenza e Foggia. In totale vi furono circa 8000 feriti, 2914 morti, oltre 250 mila senzatetto.
- 5 maggio 1990 (Magnitudo 5.8 scala Richter)
   Epicentro nei pressi di Colliano, colpita l'area a cavallo tra la Campania e la Basilicata. Avvertito anche nelle province di Benevento e Matera. Danni e lesioni a Potenza e Melfi, 2 i morti.
- 31 ottobre2002 (Magnitudo 5.7 scala Richter)
   Epicentro nei pressi di Bonefro (CB). Danni principali a S. Giuliano di Puglia dove nel crollo di una scuola morirono 27 bambini ed una maestra. Lesione anche in provincia di Foggia. 30 le vittime totali, 5000 senzatetto.

Dopo questa lunga carrellata di date di terremoti, solo per citare i più nefasti, possiamo asserire con certezza che nessuna zona dell'Italia viene risparmiata. Tutto ciò al solo scopo per non dimenticare che viviamo in un territorio altamente sismico, e, dal punto di vista geologico, molto fragile. Allo stato delle conoscenze, la sola arma nei confronti degli eventi sismici è **la prevenzione**, basata sia su previsioni di tipo statistico che su studi geologici e geofisici regionali e locali. L'esperienza ci ha ampiamente dimostrato che in ogni evento sismico e nell'ambito dello stesso comune si osservano livelli di danno differenziati tra loro, anche due o tre gradi della scala MCS. Anche il sisma di S. Giuliano di Puglia ha confermato tale dato, territori molto vicini tra loro e con strutture similari possano subire danni notevolmente diversi. E' ormai chiaro che la differenza nel danno è imputabile, sia ai diversi sistemi costruttivi con cui sono realizzati i manufatti, sia alla diversa risposta sismica locale dell'immediato sottosuolo (i primi 30 metri) su cui insistono gli stessi. Il substrato geologico superficiale, infatti, può esaltare o al contrario smorzare in modo molto significativo l'intensità dei diversi moti vibranti indotti sui manufatti dalle onde sismiche generate, quasi sempre, a diversi chilometri di profondità. La risposta sismica locale del substrato geologico durante il sisma si può ormai modellare con sufficiente scientificità.



#### 10 COEFFICIENTE DI AMPLIFICAZIONE TOPOGRAFICA

L' ordinanza sismica n. 3274 del 20.03.2003 ha introdotto, tra l'altro, la necessità di considerare, per le costruzioni sui pendii o in loro prossimità, un coefficiente di amplificazione topografica St.

Tale coefficiente è direttamente proporzionale alla pendenza del versante,

- St = 1 (assenza di amplificazione) per acclività minori di 15° (pendenze inferiori al 26.8%).
- St =1,2 per acclività comprese tra 15° e 30° (pendenze superiori al 26.8% ed infèriori al 57%)
- St = 1,4 per acclività maggiori di 30°.

#### 10.1. CATEGORIE TOPOGRAFICHE

Sono state contraddistinte quattro categorie Topografiche così come segue:

Categoria	Caratteristiche della superficie topografica
T1	Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media i ≤ 15°
T2	Pendii con inclinazione media i ≥ 15°
To	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione
Т3	media <b>15° ≤ i ≤ 30°</b>
	Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione
T4	media i > 30°

Nel nostro caso specifico, essendo l'acclività < 15°, il coefficiente di amplificazione sismica topografica St risulta pari a 1.0 e categoria topografica T1 per tutti e 14 Aerogeneratori e la Sottostazione di Trasformazione Elettrica (SSE)

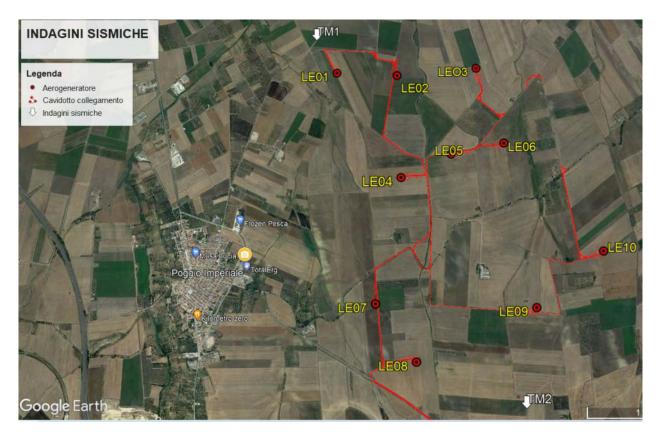




### 11 CATEGORIA DI SUOLO DI FONDAZIONE

CATEGORIA	DESCRZIONE
Α	Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi con Vs30> 800 m/s
В	Ghiaie e sabbie molto addensate o argille molto consistenti con
	360 <vs30 800="" <="" m="" s<="" td=""></vs30>
С	Ghiaie e sabbie mediamente addensate o argille mediamente consistenti con 180 <vs30< td=""></vs30<>
	< 3600 m/s
D	Terreni a grana grossa scarsamente addensati o terreni a grana fina scarsamente
	consistenti con Vs30 <180 m/s
E	Terreni con sottosuoli di tipo C o D per spessori non superiori a 20 metri, posti su
	substrato con Vs > 800 m/s
S1	Terreni caratterizzati da valori di Vs30 < 100/ms
S2	Terreni suscettibili di liquefazione o di argille sensitive

Per caratterizzare la Categoria dei suoli di Fondazione sono state eseguite N. 3 MASW.



Ubicazione indagini sismiche Area Aerogeneratori





Ubicazione indagini sismiche Area Sottostazione Elettrica (Ubicazione MASW)

#### MASW1

PRSE 762 - LES01

	Depth Spessore S-velocityP-velocity				Density	n	Vp/Vs	G	Edin
	[m]	[m]	[m/s]	(m/s)	[KN/m <sup>3</sup> ]	( -)	( -)	[Mpa]	[Mpa]
1	0.0	3.0	177.85	356.29	17.96	0.33	2.00	58	155
2	3.0	4.5	325.20	645.95	18.18	0.33	1.99	196	522
3	7.5	6.0	322.60	645.53	18.32	0.33	2.00	194	518
4	13.5	7.5	326.06	652.98	18.56	0.33	2.00	201	537
5	21.0	9.0	591.53	1174.63	18.72	0.33	1.99	668	1777
6	30.0	-	591.53	1174.63	18.72	0.33	1.99	668	1777
7									

**H** = 30 m

**Vs,eq:** 342.8 (m/s)

Categoria suolo: C

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





#### MASW2

PRSE 762 - LES02

	Depth	Spessore	S-velocity	P-velocity	Density	n	Vp/Vs	G	Edin
	[m]	[m]	[m/s]	(m/s)	[KN/m <sup>3</sup> ]	( -)	( -)	[Mpa]	[Mpa]
1	0.0	1.7	186.83	1497.38	17.87	0.49	8.01	64	190
2	1.7	2.1	170.88	1479.68	17.81	0.49	8.66	53	158
3	3.8	2.5	398.10	1731.89	18.61	0.47	4.35	301	885
4	6.3	2.9	408.96	1743.95	18.65	0.47	4.26	318	936
5	9.2	3.3	494.62	1839.02	18.94	0.46	3.72	472	1381
6	12.5	3.8	525.42	1873.21	19.04	0.46	3.57	536	1562
7	16.3	4.2	475.76	1818.10	18.87	0.46	3.82	436	1275
8	20.4	4.6	419.44	1755.58	18.68	0.47	4.19	335	985
9	25.0	5.0	393.12	1726.36	18.59	0.47	4.39	293	863
10	30.0	-	525.42	1873.21	19.04	0.46	3.57	536	1562

**H** = 30 m

**Vs,eq:** 371.3 (m/s)

Categoria suolo: B

Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche e da valori di velocità equivalente compresi tra 360 m/s e 800 m/s.

#### MASW3

PRSE 762 - LES03

	Depth	Spessore	S-velocity l	P-velocity	Density	n	Vp/Vs	G	Edin
	[m]	[m]	[m/s]	(m/s)	[KN/m <sup>3</sup> ]	( -)	( -)	[Mpa]	[Mpa]
1	0.0	3.8	203.30	1515.66	17.93	0.49	7.46	76	225
2	3.8	6.3	330.62	1656.99	18.38	0.48	5.01	205	606
3	10.0	8.8	338.80	1666.07	18.40	0.48	4.92	215	637
4	18.8	11.2	594.52	1949.91	19.27	0.45	3.28	695	2013
5	30.0	-	594.52	1949.91	19.27	0.45	3.28	695	2013
		Н	=	30	m				

.....

**Vs,eq:** 365.4 (m/s)

Categoria suolo: B

Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche e da valori di velocità equivalente compresi tra 360 m/s e 800 m/s.

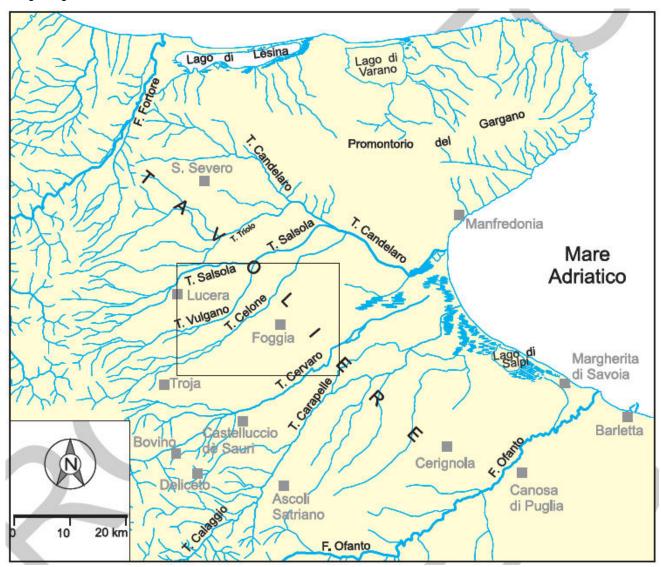
Per gli Aerogeneratori LE01- LE02 e LE03, l'area è classificata come Categoria "C" Depositi di ghiaia e sabbia poco addensate o di argille di media consistenza con Vs30 pari a 342.8 m/s.

Per gli Aerogeneratori LE04 - LE05 - LE06 - LE07 - LE08 - LE09 e LE10 e la Sottostazione Elettrica, le aree sono classificate come Categoria "B" Depositi di ghiaia e sabbia addensate o di argille consistenti con Vs30 variabile tra 365.4 e 371.3 m/s.

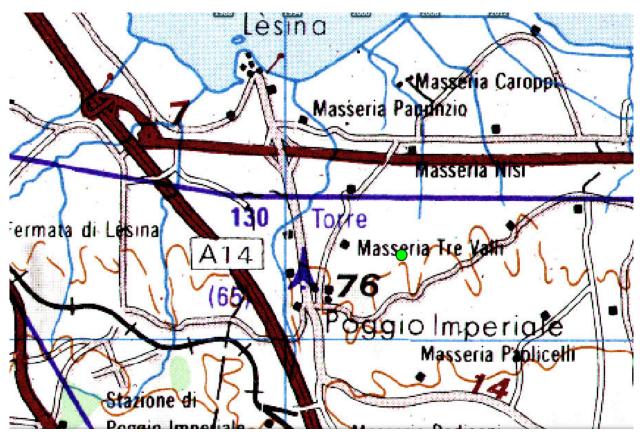


#### 12 AMBIENTE IDRICO SUPERFICIALE E PROFONDO

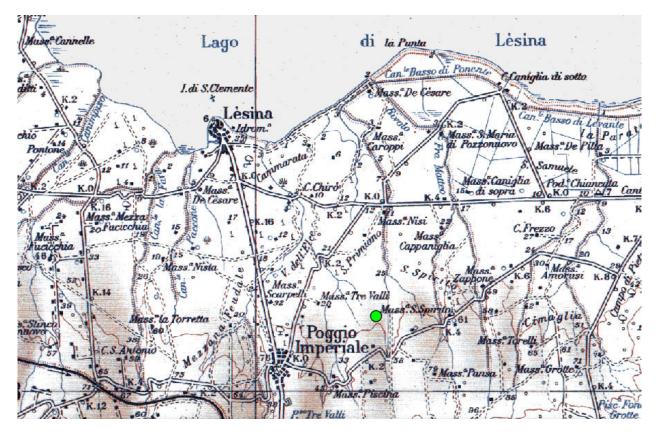
Nella presente relazione vengono analizzate le componenti fisiche del territorio che saranno interessate dalle opere in progetto sotto il punto di vista degli aspetti geologici, geomorfologici, idrografici ed idrogeologici.





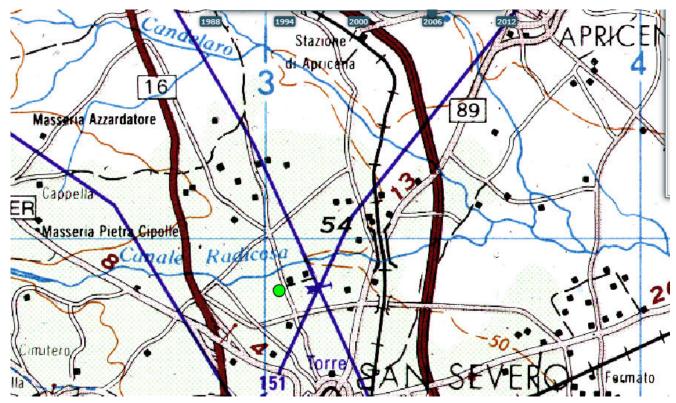


Localizzazione Area Impianto Eolico zona Aerogeneratori su base IGM 1:250.000

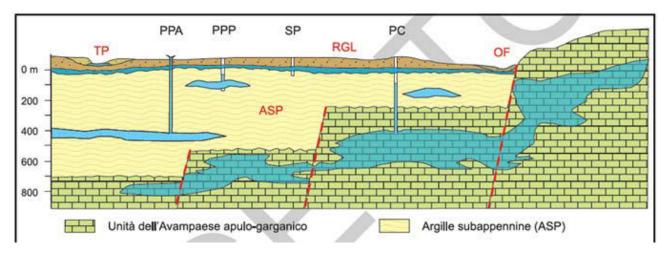


Localizzazione Area Impianto Eolico zona Aerogeneratori su base IGM 1:100.000



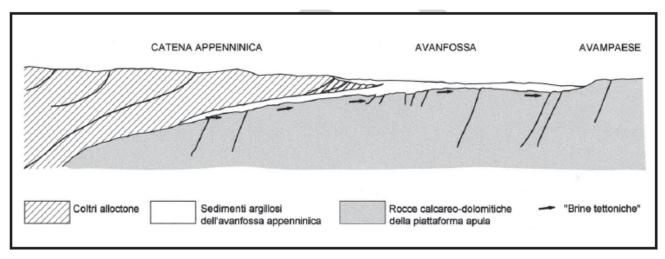


Localizzazione Area Sottostazione Elettrica in agro del comune di San Severo su base IGM 1:250.000



La base della circolazione idrica è rappresentata sempre dalle argille grigio-azzurre. Di un certo rilievo, dal punto di vista idrogeologico, è la presenza, all'interno delle unità argillose subappenniniche plio-pleistoceniche, a diverse altezze stratigrafiche, di livelli di sabbie fini e subordinatamente di ghiaie. Trattasi di lenti di modesto spessore che, se dotate di una certa estensione e se situate a profondità inferiore ai 500 m, possono ospitare falde idriche in pressione con una salinità, spesso, abbastanza alta, non sempre adatta agli usi richiesti, oltre alle caratteristiche di rinnovabilità che, al momento, non sono del tutto note. Le acque del substrato carbonatico, caratterizzate da elevate temperature, la loro risalita si attuerebbe per effetto delle spinte tettoniche dovute alla convergenza delle coltri appenniniche verso l'avampaese apulo, è ascrivibile l'esistenza di sorgenti calde nell'area pedegarganica del Tavoliere..





L'unità acquifera più profonda (acquifero fessurato-carsico) è situata in corrispondenza del substrato calcareo-dolomitico della Piattaforma Apula, di età mesozoica, costituita in sostanza dalle stesse rocce che affiorano sulle Murge e sul Gargano.

#### 12.1. INQUADRAMENTO IDROGRAFICO E IDROLOGICO GENERALE



Il reticolo idrografico superficiale dell'area oggetto di studio è caratterizzata da numerosi canali ad andamento Sud-Nord che sfociano nel lago di Lesina, tra questi il rivolo Fra Matteo e il canale Paccone. I



corso d'acqua principale della zona è il **Torrente Candelaro** con andamento **Ovest- Est**, presentano tutti un deflusso occasionale, infatti le portate hanno un valore significativo in seguito a precipitazioni copiose. Nella zona della Sottostazione in agro del comune di San Severo, oltre, al Candelaro, è da annoverare il torrente Radicosa

Le interferenze riscontrate riguardano il percorso del cavidotto interrato di collegamento alla sottostazione. Per la risoluzione di tali interferenze si rimanda al paragrafo successivo.

Nell'area oggetto di studio è possibile intercettare a varie profondità falde freatiche di notevole consistenza. Nel dettaglio è stata riscontrata una falda ad una profondità pari a -2.0 metri dal piano campagna così come individuato nella modellazione geologica-geotecnica.

### 12.2. MODALITÀ DI ATTRAVERSAMENTO DEL RETICOLO IDROGRAFICO

Per quanto riguarda le interferenze dei cavidotti di progetto con il reticolo idrografico, queste saranno risolte mediante la posa in opera dei cavidotti utilizzando la tecnologia no-dig (senza scavo) ovvero mediante TOC – Trivellazione orizzontale controllata.





# 12.3. VINCOLI PIANO DI ASSETTO IDROGEOMORFOLOGICO (PAI) – PERICOLOSITÀ IDRAULICA



Inquadramento impianto con classificazione PAI Pericolosità Idraulica Area Aerogeneratori





Inquadramento impianto con classificazione PAI Pericolosità idraulica Area SSE

Come si evince dagli allegati stralci planimetrici le fondazioni degli Aerogeneratori sono tutte fuori dalle aeree a pericolosità idraulica, ad ogni buon fine sarà trattata con maggiori dettagli nella **verifica idraulica**.

La realizzazione dei 10 Aerogeneratori ivi compresi strade di accesso, piazzole e cavidotto e Sottostazione Elettrica, con i dovuti accorgimenti tecnici che consentiranno di mantenere intatto il sistema drenante della zona e renderanno le opere in progetto perfettamente compatibili con il sistema idrogeologico della zona.

Si attesta la **PIENA COMPATIBILITÀ IDROGEOLOGICA** delle opere in progetto con il reticolo idrografico e con il sistema idrogeologico locale e con l'intero bacino idrogeologico.



# 12.4. VINCOLI PIANO DI ASSETTO IDROGEOMORFOLOGICO (PAI) – PERICOLOSITÀ GEOMORFOLOGICA

Si riporta di seguito un'immagine rappresentativa





Inquadramento PAI – PERICOLOSITÀ GEOMORFOLOGICA



L'inquadramento del caso studio con il PAI aggiornato al 19/11/2019 definisce che:

- I 10 aerogeneratori non risultano insistere su aree vincolate dal punto di vista della pericolosità geomorfologica.
- La Sottostazione Elettrica (LATO UTENTE) non risulta insistere su area vincolata dal punto di vista della pericolosità geomorfologica,
- Le strade di accesso non risultano insistere su aree vincolate dal punto di vista della pericolosità geomorfologica.

Si illustrano qui di seguito i modelli geologico-geotecnici.

#### **MODELLAZIONE GEOLOGICA GEOTECNICA**

AREA AEROGENERATORI

CONDIZIONE DI STABILITA':	Ar	ea con pendenza media del 1-1.5% verso Est-Nordo	est			
CARATTERI STRUTTURALI:		gille Subappennine (ASP) gille siltose e silt sabbiosi di colore grigio-azzurro, a	luoghi con ir	ntercalazio	ni sabbio	ose
		aratteri di facies sono indicativi di ambienti di piatta ricoperte da una coltre di terreni alluvionali di na tu			pennich	e 50-
		DNA 2 (Sismicità 0.15 <pga< 0.25="" codice="" g)="" istat<="" td=""><td>17076073</td><td></td><td></td><td></td></pga<>	17076073			
COEFFICIENTE D'INTENSITA' SISMICA		ricolosità sismica 0.150 <g< 0.175<="" td=""><td></td><td></td><td></td><td></td></g<>				
ATTOONIA DI SUOI O DI FOUDATIONE	C	ATEGORIA "C" Depositi di sabble e ghiale mediamen	te addensate d	odi argille		
CATEGORIA DI SUOLO DI FONDAZIONE	V	s <sub>(30)</sub> = 342.8 m/s ;				
		= 1 - T1				
Coefficiente Topografico - CATEGORIA TOPOGRAFICA			4000			p. 1/1
TIPO DI FONDAZIONE	FC	ondazione su pali della lunghezza di 30 metri dia	metro 1200 r	nm		p. 1/1
CARATTERISTICHE LITOLOG	ICHE GEOTEC	NICHE AL DI SOTTO DELLA COPERTURA SUP	ERFICIALE			
° LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RELAT						VALUE 100
LITOLOGIA da 1,00 a 28.00 metri	1000	eso dell'unità di volume	Y	=		KN/m²
abbia medio-grossa di colore giallastro		eso dell'unità di volume Saturo	Ysat o'	=	28.00	KN/m <sup>3</sup>
	7.000	ngolo di attrito oesione drenata	φ c'	=	0.00	IZD.
	0.2	oesione non drenata	C.	=	0.00	
	C 6550	PT m 1,60 (10-22-35).	Nmed		0.00	IXI a
		odulo Edometrico	E	=	5.00	MPa
	5 0	CR	-	=		10000000
	E V	elocità onde S	V	=	326	m/s
	≅ M	odulo di Taglio	G	=	201	MPa
	ĒC	oefficiente di Poisson	V	=	0.33	+
	<b>≦</b> C	oefficiente di Winkler	K	=	3.0	Kg/cm3
		oefficiente tangenziale	Kτ	=		Kg/cm
	C	oefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	=	2.2	Kg/cm
LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RELA			-			
ITOLOGIA da 28.00 a 40,00 metri		eso dell'unità di volume	Y	=	100000	KN/m <sup>3</sup>
Sabbie fcon ghiaia		eso dell'unità di volume Saturo	Ysat			KN/m <sup>3</sup>
	10000	ngolo di attrito	φ'	-	33.00	***
		oesione drenata oesione non drenata	c' C_	=		KPa KPa
	F 10000	PT	Nmed			Kra
	1 (4)	odulo Edometrico	E <sub>ad</sub>	=	8.00	MPa
	F 4 100000	CR	ed		0.00	
	and the second	elocità onde S	V	-	591	m/s
	1000	odulo di Taglio	Ġ	-	120,000	MPa
		oefficiente di Poisson	ν	=	0.33	
	20000	oefficiente di Winkler	K	=	1000000	Kg/cm
	-					
	⇒ C	oefficiente tangenziale	Kτ	=	6.8	Kg/cm



## Modellazione geologica-geotecnica Aerogeneratori LE07-LE08-LE09 e LE10

CONDIZIONE DI STABILITA': Area con pendenza media del 1-1.5% verso Est-Nordest

CARATTERI STRUTTURALI: Argille Subappennine (ASP)

> Argille siltose e silt sabbiosi di colore grigio-azzurro, a luoghi con intercalazioni sabbiose I caratteri di facies sono indicativi di ambienti di piattaforma , le argille subappenniche che

insistono sul substrato carbonatico a -72.00 metri ZONA 2 (Sismicità 0.15<PGA< 0.25 g)

COEFFICIENTE D'INTENSITA' SISMICA Pericolosità sismica 0.175<g< 0.200

CATEGORIA "C" Depositi di sabble e ghiale mediamente addensate o di argille CATEGORIA DI SUOLO DI FONDAZIONE

di media consistenza  $Vs_{(30)} = 3/1.3 \text{ m/s}$ ;

Coefficiente Topografico - CATEGORIA TOPOGRAFICA St = 1 - T1

TIPO DI FONDAZIONE Fondazione su pali della lunghezza di 25 metri diametro 1200 mm p. 1/1

#### CARATTERISTICHE LITOLOGICHE GEOTECNICHE AL DI SOTTO DELLA COPERTURA SUPERFICIALE

° LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RE	LATIVE AL PRIMO LIVELLO				
LITOLOGIA da 1,00 a 2.00 metri	Peso dell'unità di volume	Y	=	1.80	KN/m²
Sabbia medio-grossa di colore giallastro	Peso dell'unità di volume Saturo	Ysat	=	1.85	KN/m <sup>3</sup>
	Peso dell'unità di volume Saturo Angolo di attrito	φ'	<b>.</b>	18.00	٠
	Coesione drenata	c'	=	0.00	A STATE OF THE PARTY OF THE PAR
	Coesione non drenata	C,	=	0.00	KPa
	SPT m 1,60 (10-22-35),	Nmed	=		I <del>T</del> ames
	Modulo Edometrico	Eed	=	3.00	MPa
	Modulo Edometrico OCR Velocità onde S Modulo di Taglio Coefficiente di Poisson			-	( <del>-</del>
	Velocità onde S	V	=	186	m/s
	Modulo di Taglio	G	=	64	MPa
	Coefficiente di Poisson	ν	#	0.49	5
	Coefficiente di Winkler	K		1.5	Kg/cm3
		Kτ	=	1.3	Kg/cm3
	Coefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	=	1.1	Kg/cm3
° LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RE	LATIVE AL SECONDO LIVELLO				
ITOLOGIA da 2800 a 40,00 metri	Peso dell'unità di volume	Y	=	1.95	KN/m <sup>2</sup>
rgilla limosa giallastra	Peso dell'unità di volume Saturo	Ysat	=	2.01	KN/m <sup>3</sup>
	Angolo di attrito	φ'	=	24.00	٥
	Coesione drenata	c'	-		KPa
	Coesione drenata Coesione non drenata	C,	=	120	KPa
		Nmed	=		(4)
	Modulo Edometrico OCR Velocità onde S Modulo di Taglio Coefficiente di Poisson	Eed	-	6.00	MPa
	≥ OCR		=	-	
	✓ Velocità onde S	V	=	475	m/s
	Modulo di Taglio	G	=		MPa
	Coefficiente di Poisson	ν	=	0.46	101014601 3
	Coefficiente di Winkler	K	=	6.0	Kg/cm3
	Coefficiente tangenziale	Κτ	-	4.8	Kg/cm3
	Coefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	=	5.3	Kg/cm3





#### MODELLAZIONE GEOLOGICA GEOTECNICA

AREA SOTTOSTAZIONE

#### SSE Modellazione geologica-geotecnica CONDIZIONE DI STABILITA' Area con pendenza media del 1-1.5% verso Est-Nordest CARATTERI STRUTTURALI: Argille Subappennine (ASP) Argille siltose e silt sabbiosi di colore grigio-azzurro, a luoghi con intercalazioni sabbiose I caratteri di facies sono indicativi di ambienti di piattaforma , le argille subappenniche sono ricoperte da una coltre di terreni alluvionali di na tura sabbioso-limosi Pericolosità sismica 0.175<g< 0.200 ZONA 2 (Sismicità 0.15<PGA< 0.25 g) Codice Istat 17076073 COEFFICIENTE D'INTENSITA' SISMICA CATEGORIA "B" Depositi di sabble e ghiale addensate o di argille CATEGORIA DI SUOLO DI FONDAZIONE consistenti $Vs_{(30)} = 365 \text{ m/s}$ ; St = 1 - T1 Coefficiente Topografico - CATEGORIA TOPOGRAFICA p. 1/1 TIPO DI FONDAZIONE Fondazione Superficiale con piano di sedime a - 2.00 metri p.c. CARATTERISTICHE LITOLOGICHE GEOTECNICHE AL DI SOTTO DELLA COPERTURA SUPERFICIALE 1º LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RELATIVE AL PRIMO LIVELLO Peso dell'unità di volume KN/m LITOLOGIA da 0,00 a 2.00 metri Terreno di alterazione superficiale e terreno vegetale Peso dell'unità di volume Saturo **Ysat** 1.80 KN/m2 Angolo di attrito 16.00 Coesione drenata 5.00 KPa Coesione non drenata 30.00 KPa SPT m 1,60 (10-22-35), Nmed Modulo Edometrico 3.00 MPa OCR Velocità onde S 203 m/s Modulo di Taglio 76 MPa G Coefficiente di Poisson 0.49 Coefficiente di Winkler K 1.5 Kg/cm3 Coefficiente tangenziale 1.1 Kg/cm3 Coefficiente di rigidezza verticale dinamico Kd 1.2 Kg/cm3 2º LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RELATIVE AL SECONDO LIVELLO Peso dell'unità di volume 1.85 KN/m LITOLOGIA da 2.00 a 7,00 metri Limi argillosi Peso dell'unità di volume Saturo Ysat 1.95 KN/m Angolo di attrito 23.00 Coesione drenata 0.10 KPa Coesione non drenata 75 KPa Modulo Edometrico 6.00 MPa OCR Velocità onde S 330 m/s Modulo di Taglio G 205 MPa Coefficiente di Poisson 0.48 -Coefficiente di Winkler K 4.0 Kg/cm3 2.8 Kg/cm3 3.2 Kg/cm3 Coefficiente tangenziale

Coefficiente di rigidezza verticale dinamico



#### CONCLUSIONI

Nel seguito vengono illustrate nel dettaglio le opere progettuali

#### FONDAZIONI AEROGENERATORI

Fondazioni del tipo Plinto su pali della lunghezza di metri 25-30 e diametro 1200 mm come dai seguenti modelli geologico-geotecnici ↓.

#### **CAVIDOTTO**

Il tracciato in progetto impegna terreni che presentano problematiche diverse dal punto di vista geologico. Esso si sviluppa in terreni dove è possibile la presenza di una falda superficiale anche al disopra dei 2 metri dal piano campagna. Durante le operazioni di scavo per la posa in opera dei cavi elettrici, gli addetti ai lavori dovranno procedere sempre con cautela in quanto trattasi di terreni incoerenti che potrebbero dar luogo a smottamenti e rifluimenti e mettere in pericolo l'incolumità degli stessi.

La posa in opera dei cavi sarà effettuata sul fondo dello scavo, ad una profondità di -1.50 metri p.c., spianato e livellato, eliminando ogni asperità che possa danneggiare cavi e rivestimenti.

Per il letto di posa del primo rinterro si dovrà utilizzare materiale diverso da quello proveniente dallo scavo. Il piano di posa dovrà garantire una assoluta continuità di appoggio e, nei tratti in cui si temono assestamenti, si dovranno adottare particolari provvedimenti quali impiego di giunti adeguati, trattamenti speciali del fondo della trincea o, se occorre, appoggi discontinui stabili, quali selle o mensole.

Il rinterro parziale verrà effettuato con materiale proveniente dagli scavi previa accurata selezione o diversamente da cave di prestito con opportuna pezzatura al fine di non danneggiare sia i cavi che gli eventuali rivestimenti.

Il materiale di riempimento dovrà essere disposto nella trincea in modo uniforme, in strati di spessore opportuno, accuratamente costipato sotto e lateralmente al tubo, per ottenere un buon appoggio esente da vuoti e per impedire i cedimenti e gli spostamenti laterali.

Il rinterro definitivo avverrà impiegando materiali idonei disposti per strati successivi, spianati e accuratamente compattati dopo aver eliminato le pietre di maggiori dimensioni.

A rinterro ultimato si avrà cura di effettuare gli opportuni ricarichi laddove si dovessero manifestare assestamenti.

La **conducibilità elettrica** di questi terreni nei loro primi metri di spessore è dell'ordine di circa 150-200 **Ωm** À

#### FONDAZIONI SOTTOSTAZIONE MT/AT

Le fondazioni saranno del tipo platea armata, ubicate ad una profondità di m -2,00 p.c

Da quanto innanzi esposto si possono trarre le seguenti considerazioni e le verifiche ai singoli aspetti esaminati.

#### **LITOLOGIA**

Sotto il profilo litologico, la zona non appare interessata da anomalie che possano interrompere il quadro statico globale.

Per quanto riguarda le prescrizioni relativi ai terreni di fondazione si fa esplicito riferimento alle "Norme tecniche per il progetto sismico di opere di fondazione e di sostegno" e dalle disposizioni vigenti, in particolare dal D.M. 11.3.1988 ed eventuali sue successive modifiche e integrazioni. e D.M. 17/01/2018.





#### MORFOLOGIA e RISCHIO IDROGEOLOGICO

Non si rilevano fenomeni suscettibili di modificare in tempi brevi la situazione attuale, l'area in studio, ricade in zona stabile; non esistono movimenti franosi in atto e/o potenziali, nè pericoli di alluvioni e/o impaludamenti

In relazione agli aspetti geomorfologici relativi a possibili dissesti superficiali e profondi, non si evidenziano situazioni che possano modificare l'attuale stato di equilibrio dei luoghi ed è possibile affermare che l'area si presenta **globalmente stabile**;

- che le opere di che trattasi non determinano turbativa all'assetto idrogeologico del suolo Dal punto di vista idrogeologico non sussistono fenomeni e processi morfoevolutivi di tipo erosivo in atto né potenziali.
- Le opere previste in progetto, non interferiscono in modo sostanziale con il regime delle acque superficiali, di infiltrazione o di falda, e quindi non determinano turbativa all'assetto idrogeologico del suolo;
- Tutti i lavori di cui sopra, dovranno svolgersi nel rispetto delle indicazioni della presente relazione, ed in tale ottica si esprime parere favorevole alla fattibilità degli interventi progettati, attestando la coerenza e compatibilità geologica, idrogeomorfologica, geotecnica e sismica.

Nella fase di **Studio Geologico esecutivo** si eseguiranno dettagliate indagini geognostiche con la esecuzione di indagini sismiche (tomografie e Masw) una per ogni aerogeneratore e di n. 10 sondaggi meccanici a rotazione con carotaggio continuo spinti fino a 35 metri, con prelievo di campioni indisturbati e prove geotecniche di laboratorio per tutti gli aerogeneratori, mentre per la SSE saranno sufficienti n. 2 Sondaggi meccanici a rotazione spinti fino alla profondità di metri 15 con prelievo di campioni indisturbati e prove geotecniche di laboratorio, una tomografia simica ed una MASW

Si può pertanto concludere che non esistono **preclusioni di ordine geologico-tecnico-idrogeologico e sismico** alla realizzazione del Parco Eolico costituito da n. 10 aerogeneratori ed opere connesse.

Tanto dovevasi per l'espletamento dell'incarico ricevuto

Lucera luglio 2023

Il geologo

dott. Matteo Di Carlo

DI CARLO MATTEO





### **13 ELENCO ALLEGATI**

- MODELLAZIONE GEOLOGICA-GEOTECNICA
- INDAGINI GEOFISICHE
- INQUADRAMENTO GEOLOGICO
- INQUARAMENTO PAI PERICOLOSITÀ GEOMORFOLOGICA
- INQUARAMENTO PAI PERICOLOSITÀ IDRAULICA

## Modellazione geologica-geotecnica Aerogeneratori LE01-LE02-LE03-LE04 -FG05 e LE06

CONDIZIONE DI STABILITA':

Area con pendenza media del 1-1.5% verso Est-Nordest

CARATTERI STRUTTURALI:

Argille Subappennine (ASP)

Argille siltose e silt sabbiosi di colore grigio-azzurro, a luoghi con intercalazioni sabbiose I caratteri di **facies** sono indicativi di ambienti di piattaforma , le argille subappenniche so-

no ricoperte da una coltre di terreni alluvionali di na tura sabbioso-limosi ZONA 2 (Sismicità 0.15<PGA< 0.25 g) Codice Istat 17076073

COEFFICIENTE D'INTENSITA' SISMICA Pericolosità sismica 0.150<g< 0.175

CATEGORIA "C" Depositi di sabbie e ghiaie mediamente addensate o di argille

di media consistenza

 $Vs_{(30)} = 342.8 \text{ m/s}$ ;

St = 1 - T1

Coefficiente Topografico - CATEGORIA TOPOGRAFICA

CATEGORIA DI SUOLO DI FONDAZIONE

TIPO DI FONDAZIONE

Fondazione su pali della lunghezza di 30 metri diametro 1200 mm

p. 1/1

#### CARATTERISTICHE LITOLOGICHE GEOTECNICHE AL DI SOTTO DELLA COPERTURA SUPERFICIALE

CARATTERISTICHE LITO	LOGICHE GEOTECNICHE AL DI SOTTO DELLA COPERTURA SUPER	FICIALE			
<mark>l°</mark> litologia e caratteristiche geotecniche ri	ELATIVE AL PRIMO LIVELLO				
LITOLOGIA da 1,00 a 28.00 metri	Peso dell'unità di volume	Y	=	1.80	KN/m <sup>3</sup>
Sabbia medio-grossa di colore giallastro	Peso dell'unità di volume Saturo	Ysat	=	1.85	$KN/m^3$
	Peso dell'unità di volume Saturo Angolo di attrito	φ'	=	28.00	0
		c'	=	0.00	KPa
	Coesione drenata Coesione non drenata	$\mathbf{C}_{\mathbf{u}}$	=	0.00	KPa
	SPT m 1,60 (10-22-35),	Nmed	=		-
	Modulo Edometrico	$\mathbf{E}_{\mathbf{ed}}$	=	5.00	MPa
	OCR Velocità onde S		=	-	-
		V	=	326	m/s
	Modulo di Taglio Coefficiente di Poisson Coefficiente di Winkler Coefficiente tangenziale	G	=	201	MPa
	Coefficiente di Poisson	$\nu$	=	0.33	
		K	=		Kg/cm3
		Κτ	=		Kg/cm3
	Coefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	=	2.2	Kg/cm3
L' LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE R	ELATIVE AL SECONDO LIVELLO				
ITOLOGIA da 28.00 a 40,00 metri	Peso dell'unità di volume	Y	=	1.95	KN/m <sup>3</sup>
Sabbie fcon ghiaia	Peso dell'unità di volume Saturo	Ysat	=	2.01	KN/m <sup>3</sup>
	Angolo di attrito Coesione drenata Coesione non drenata	φ'	=	33.00	0
	Coesione drenata	c'	=		KPa
	Coesione non drenata	$\mathbf{C}_{\mathbf{u}}$	=		KPa
		Nmed	=		-
	H Modulo Edometrico OCR Velocità onde S	$\mathbf{E}_{\mathbf{ed}}$	=	8.00	MPa
	ĕ ocr		=	-	
		V	=	591	m/s
		G	=	668	MPa
	Modulo di Taglio Coefficiente di Poisson	$\nu$	=	0.33	-
	Coefficiente di Winkler	K	=	8.0	Kg/cm3
	Coefficiente tangenziale	Κτ	=		Kg/cm3
	<ul> <li>Coefficiente di rigidezza verticale dinamico</li> </ul>	Kd	=	7.4	Kg/cm3

## Modellazione geologica-geotecnica Aerogeneratori LE07-LE08-LE09 e LE10

CONDIZIONE DI STABILITA':

Area con pendenza media del 1-1.5% verso Est-Nordest

CARATTERI STRUTTURALI:

Argille Subappennine (ASP)

Argille siltose e silt sabbiosi di colore grigio-azzurro, a luoghi con intercalazioni sabbiose I caratteri di **facies** sono indicativi di ambienti di piattaforma , le argille subappenniche che

insistono sul substrato carbonatico a -72.00 metri ZONA 2 (Sismicità 0.15<PGA< 0.25 g)

COEFFICIENTE D'INTENSITA' SISMICA CATEGORIA DI SUOLO DI FONDAZIONE Pericolosità sismica 0.175<g< 0.200

CATEGORIA "C" Depositi di sabbie e ghiaie mediamente addensate o di argille

 $Vs_{(30)} = 371.3 \text{ m/s}$ ;

St = 1 - T1

Coefficiente Topografico - CATEGORIA TOPOGRAFICA

TIPO DI FONDAZIONE

Fondazione su pali della lunghezza di 25 metri diametro 1200 mm

p. 1/1

#### CARATTERISTICHE LITOLOGICHE GEOTECNICHE AL DI SOTTO DELLA COPERTURA SUPERFICIALE

1° LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RE	LATIVE AL PRIMO LIVELLO				
LITOLOGIA da 1,00 a 2.00 metri	Peso dell'unità di volume	Y	=	1.80	KN/m <sup>3</sup>
Sabbia medio-grossa di colore giallastro	Peso dell'unità di volume Saturo	Ysat	=	1.85	$KN/m^3$
	Angolo di attrito	φ'	= 1	8.00	0
	Coesione drenata	e'	=	0.00	KPa
	Peso dell'unità di volume Saturo Angolo di attrito Coesione drenata Coesione non drenata SPT m 1,60 (10-22-35),	$\mathbf{C}_{\mathbf{u}}$	=	0.00	KPa
	SPT m 1,60 (10-22-35),	Nmed	=		-
		$\mathbf{E}_{\mathbf{ed}}$	=	3.00	MPa
	Ö OCR		=	-	-
	Modulo Edometrico OCR Velocità onde S Modulo di Taglio Coefficiente di Poisson	V	=	186	m/s
	Modulo di Taglio	G	=	64	MPa
	Coefficiente di Poisson	ν	=	0.49	-
	Coefficiente di Winkler Coefficiente tangenziale	K	=	1.5	Kg/cm3
	Coefficiente tangenziale	Κτ	=	1.3	Kg/cm3
	Coefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	=	1.1	Kg/cm3
2° LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RE	LATIVE AL SECONDO LIVELLO				
LITOLOGIA da 2800 a 40,00 metri	Peso dell'unità di volume	Y	=	1.95	KN/m <sup>3</sup>
Argilla limosa giallastra	Peso dell'unità di volume Peso dell'unità di volume Saturo	Ysat	=	2.01	KN/m <sup>3</sup>
	Angolo di attrito Coesione drenata Coesione non drenata	φ'	= 2	4.00	0
	Coesione drenata	e'	=	15	KPa
	Coesione non drenata	$\mathbf{C}_{\mathbf{u}}$	=	120	KPa
		Nmed	=		-
	Modulo Edometrico OCR Velocità onde S	$\mathbf{E}_{\mathbf{ed}}$	=	6.00	MPa
	OCR		=	-	
		V	=	475	m/s
	Modulo di Taglio Coefficiente di Poisson	G	=	436	MPa
	Coefficiente di Poisson	ν	=	0.46	-
	Coefficiente di Winkler	K	=	6.0	
	Coefficiente tangenziale	Κτ	=		Kg/cm3
	Coefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	_	E 2	Kg/cm3

## Modellazione geologica-geotecnica SSE

CONDIZIONE DI STABILITA':

Area con pendenza media del 1-1.5% verso Est-Nordest

**CARATTERI STRUTTURALI:** 

COEFFICIENTE D'INTENSITA' SISMICA

CATEGORIA DI SUOLO DI FONDAZIONE

Argille Subappennine (ASP)

Argille siltose e silt sabbiosi di colore grigio-azzurro, a luoghi con intercalazioni sabbiose I caratteri di **facies** sono indicativi di ambienti di piattaforma , le argille subappenniche so-

no ricoperte da una coltre di terreni alluvionali di na tura sabbioso-limosi

Pericolosità sismica 0.175<g< 0.200

ZONA 2 (Sismicità 0.15<PGA< 0.25 g) Codice Istat 17076073

CATEGORIA "B" Depositi di sabbie e ghiaie addensate o di argille

consistenti

 $Vs_{(30)} = 365 \text{ m/s}$ ;

St = 1 - T1

Coefficiente Topografico - CATEGORIA TOPOGRAFICA

TIPO DI FONDAZIONE

Fondazione Superficiale con piano di sedime a - 2.00 metri p.c.

p. 1/1

LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RELATIVE A TOLOGIA da 0,00 a 2.00 metri erreno di alterazione superficiale e terreno vegetale	CARATTERISTICHE GEOTECNICHE	Peso dell'unità di volume Peso dell'unità di volume Saturo Angolo di attrito Coesione drenata Coesione non drenata SPT m 1,60 (10-22-35), Modulo Edometrico	Y Ysat  p' c' Cu Nmed	= = = = =		KN/m³ KN/m³ o
		Peso dell'unità di volume Saturo Angolo di attrito Coesione drenata Coesione non drenata SPT m 1,60 (10-22-35),	Ysat φ' c' C <sub>u</sub>	= = =	1.80 16.00	KN/m <sup>3</sup>
erreno di alterazione superficiale e terreno vegetale		Angolo di attrito Coesione drenata Coesione non drenata SPT m 1,60 (10-22-35),	φ' c' C <sub>u</sub>	=	16.00	0
		Coesione drenata Coesione non drenata SPT m 1,60 (10-22-35),	c' C <sub>u</sub>	=		
		Coesione non drenata SPT m 1,60 (10-22-35),	$\mathbf{C}_{\mathbf{u}}$		5.00	TED
		SPT m 1,60 (10-22-35),		_		
			Named		30.00	KPa
		Modulo Edomotrico				-
			$\mathbf{E}_{\mathbf{ed}}$	=		MPa
	_	OCR		=		-
	<b>S</b>	Velocità onde S	V	=		m/s
	ER	Modulo di Taglio	G	=		MPa
		Coefficiente di Poisson	$\nu$	=	0.49	
	<b>2</b>	Coefficiente di Winkler	K	=		Kg/cm3
	2	Coefficiente tangenziale	Κτ	=		Kg/cm3
		Coefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	=	1.2	Kg/cm3
LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE RELATIVE	AL SEC	CONDO LIVELLO				
TOLOGIA da 2.00 a 7,00 metri	CI	Peso dell'unità di volume	Y	=		KN/m <sup>3</sup>
mi argillosi	GEOTECNIC	Peso dell'unità di volume Saturo	Ysat	=	1.95	KN/m <sup>3</sup>
		Angolo di attrito	φ'	=	23.00	
	0.1	Coesione drenata	c'	=	0.10	
	層	Coesione non drenata	$\mathbf{C}_{\mathbf{u}}$	=	75	KPa
			Nmed			-
	STICHE	Modulo Edometrico	$\mathbf{E}_{\mathbf{ed}}$	=	6.00	MPa
		OCR		=	-	
	2		V	=	330	
		Modulo di Taglio	G	=		MPa
	ARATTERI	Coefficiente di Poisson	$\nu$	=	0.48	
	ĮŽ	Coefficiente di Winkler	K	=		Kg/cm3
		Coefficiente tangenziale	Kτ	=		Kg/cm3
I ITOLOGIA E CADATTENDICTICHE CHOTECNICHED	Ü	Coefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	=	3.2	Kg/cm3
LITOLOGIA E CARATTERISTICHE GEOTECNICHE R TOLOGIA da 7.00 a 36.00 metri	KELA I	Peso dell'unità di volume	Y	=	19.50	KN/m³
abbie con ghiaia con falde acquifere	_ ≘	Peso dell'unità di volume Saturo	Ysat			KN/m <sup>3</sup>
ibble don ginala don falae abquilore	GEOTECNICHE	Angolo di attrito	φ'	=	30.00	
tre i 36 metri Argille siltose grigio-azzurre	S	Coesione drenata	e'	_		KPa
tre 100 mour / trylle sittose grigio uzzurro		Coesione non drenata	C <sub>u</sub>	=		KPa
		SPT	Nmed		0.00	-
	3	Modulo Edometrico	E <sub>ed</sub>	=	6.00	MPa
		OCR	ea	_		-
		Velocità onde S	V	=		m/s
	CARATTERISTICHE	Modulo di Taglio	Ğ	_	695.00	
	J.	Coefficiente di Poisson	$\nu$	=	0.45	
	TAT	Coefficiente di Winkler	K	_		Kg/cm3
	ZAR	Coefficiente tangenziale	Κτ	=		Kg/cm3
		Coefficiente di rigidezza verticale dinamico	Kd	_		Kg/cm3



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DDSF 762 - MASW - I FS01** OGGETTO: DARCO EOLICO LESINA-POGGIO I.-**SAN SEVERO** COMMITTENZA: WIND ENERGY S.R.L.





Laboratorio sperimentale di analisi oeotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 C.F. DCRLCU81A09D6438

T +39 0881 31 81 66 F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it







geosvevalaboratori@alice.it

# DRSF 762 - MASW - I FS01 **MASW**

La geofisica osserva il comportamento delle onde che si propagano all'interno dei materiali. Un segnale sismico, infatti, si modifica in funzione delle caratteristiche del mezzo che attraversa. Le onde possono essere generate in modo artificiale attraverso l'uso di masse battenti, scoppi, etc.

# Moto del segnale sismico

Il segnale sismico può essere scomposto in più fasi, ognuna delle quali identifica il movimento delle particelle investite dalle onde sismiche. Le fasi possono essere:

- P-Longitudinale: onda profonda di compressione;
- S-Trasversale: onda profonda di taglio;
- L-Love: onda di superficie, composta da onde P e S;
- R-Rayleigh: onda di superficie composta da un movimento ellittico e retrogrado.

# Onde di Rayleigh - "R"

In passato gli studi sulla diffusione delle onde sismiche si sono concentrati sulla propagazione delle onde profonde (P e S), considerando le onde di superficie come un disturbo del segnale sismico da analizzare. Recenti studi hanno consentito di creare dei modelli matematici avanzati per l'analisi delle onde di superficie in mezzi a differente rigidezza.

## Analisi del segnale con tecnica MASW

Secondo l'ipotesi fondamentale della fisica lineare (Teorema di Fourier) i segnali possono essere rappresentati come la somma di segnali indipendenti, dette armoniche del segnale. Tali armoniche, per analisi monodimensionali, sono funzioni trigonometriche seno e coseno e si comportano in modo indipendente, non interagendo tra di loro. Concentrando l'attenzione su ciascuna componente armonica il risultato finale in analisi lineare risulterà equivalente alla somma dei comportamenti parziali corrispondenti alle singole armoniche. L'analisi di Fourier (analisi spettrale FFT) è lo strumento fondamentale per la caratterizzazione spettrale del segnale. L'analisi delle onde di Rayleigh, mediante tecnica MASW, viene eseguita con la trattazione spettrale del segnale nel dominio trasformato, dove è possibile, in modo abbastanza agevole, identificare il segnale relativo alle onde di Rayleigh rispetto ad altri tipi di segnali; si osservando, inoltre, che le onde di Rayleigh si propagano con velocità che è funzione della frequenza. Il legame velocità-frequenza è detto spettro di dispersione. La curva di dispersione individuata nel dominio f-k è detta curva di dispersione sperimentale e rappresenta in tale dominio le massime ampiezze dello spettro.

# Modellizzazione

E' possibile simulare, a partire da un modello geotecnico sintetico caratterizzato da spessore, densità, coefficiente di Poisson, velocità delle onde S e velocità delle onde P, la curva di dispersione teorica, la quale lega velocità e lunghezza d'onda secondo la relazione:

$$v = f x l$$

Modificando i parametri del modello geotecnico sintetico, si può ottenere una sovrapposizione della curva di dispersione teorica con quella sperimentale: questa fase è detta di inversione e consente di determinare il profilo delle velocità in mezzi a differente rigidezza.



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 C.F. DCRLQU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DDSF 762 - MASW - I FS01**

## Modi di vibrazione

Sia nella curva di inversione teorica che in quella sperimentale è possibile individuare le diverse configurazioni di vibrazione del terreno. I modi per le onde di Rayleigh possono essere: deformazioni a contatto con l'aria, deformazioni quasi nulle a metà della lunghezza d'onda e deformazioni nulle a profondità elevate.

# Profondità di indagine

Le onde di Rayleigh decadono a profondità circa uguali alla lunghezza d'onda. Piccole lunghezze d'onda (alte frequenze) consentono di indagare zone superficiali mentre grandi lunghezze d'onda (basse frequenze) consentono indagini a maggiore profondità.

Id indagine LES01 - MASW LOCALITA' LESINA (FG) **DATA E ORA** 20/06/23

Distanza tra i geofoni 2.5 metri battuta +3m.

# Coordinate WGS 84:

Geofono 1: 0531485-4632604 **Geofono 12-13:** 0531465-4632579 Geofono 24: 0531448-4632555





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A090643E

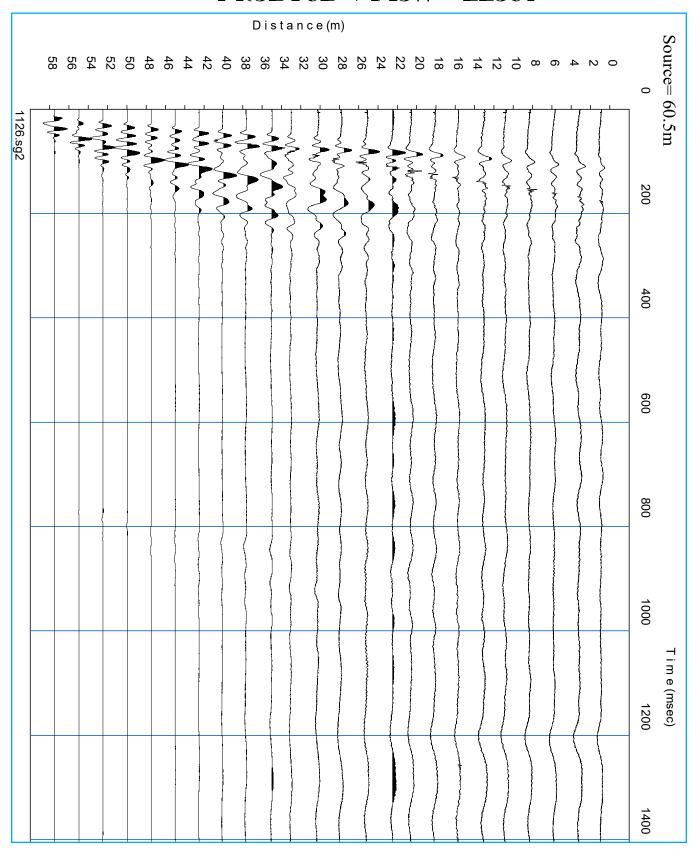
www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DRSE 762 - MASW - LES01**





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 (0881 31 81 67

- via Montesanto 64-66
- 71036 Lucera (FG)

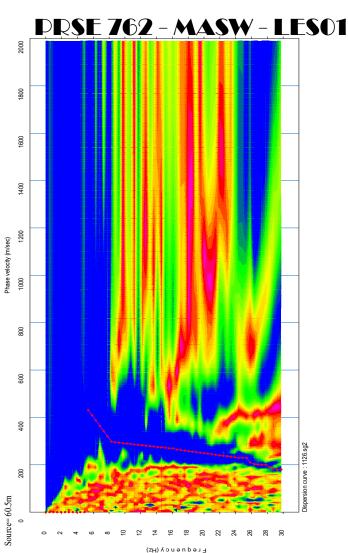
P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A090643E

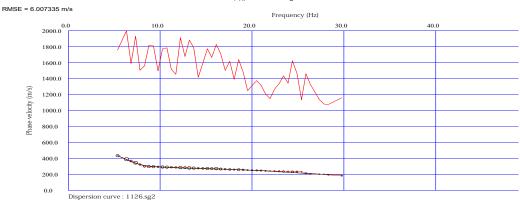
www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it













Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A090643E

F +39 0881 31 81 67

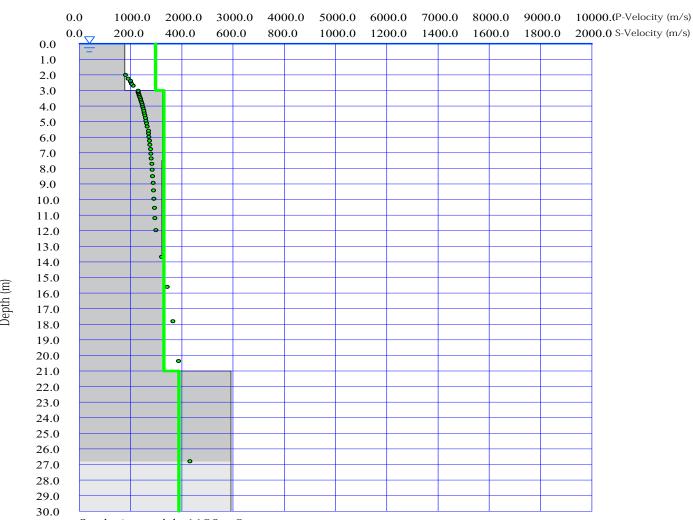
www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DRSE 762 - MASW - LESO1**



S-velocity model: 1126.sg2

Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DDSF 762 - MASW - I FS01**

PRSE 762 - LES01

	Donath	Chassana	Cualacitud	D volocity	n	\/n /\/a		Edin	
	Depth	•	S-velocity	-		n	Vp/Vs	G	
	[m]	[m]	[m/s]	(m/s)	[KN/m <sup>3</sup> ]	( -)	( -)	[Mpa]	[Mpa]
1	0.0	3.0	177.85	356.29	17.96	0.33	2.00	58	155
2	3.0	4.5	325.20	645.95	18.18	0.33	1.99	196	522
3	7.5	6.0	322.60	645.53	18.32	0.33	2.00	194	518
4	13.5	7.5	326.06	652.98	18.56	0.33	2.00	201	537
5	21.0	9.0	591.53	1174.63	18.72	0.33	1.99	668	1777
6	30.0	-	591.53	1174.63	18.72	0.33	1.99	668	1777
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									

H = 30 m

Vs,eq: 342.8 (m/s)

C Categoria suolo:

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

# Legenda:

Coefficiente di Poisson (-) ν:

Vp: Velocità delle onde longitudinali (m/s) Vs: Velocità delle onde di taglio (m/s) G: Modulo di rigidezza al taglio (Mpa)

Ed: Mudulo dinamico (Mpa)



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 (0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DRSE 762 - MASW - LES01**







Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

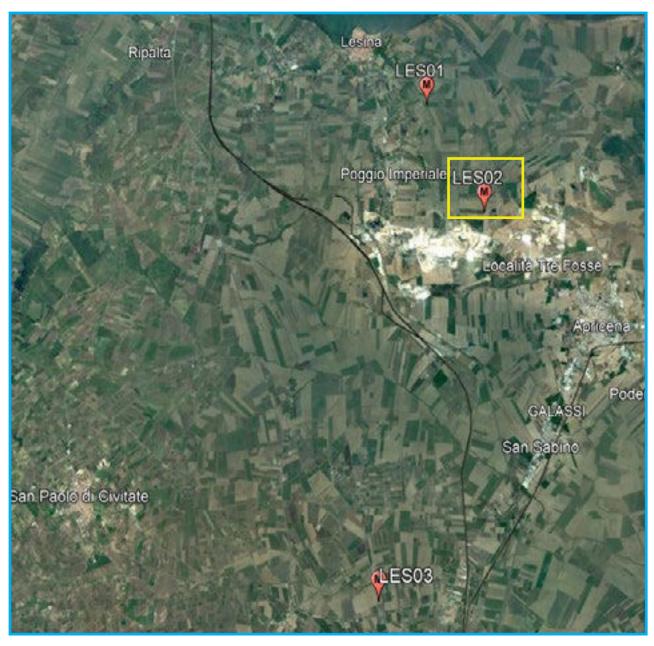
www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DDSF 762 - MASW - I FS02** OGGETTO: DARCO EOLICO LESINA-POGGIO I.-**SAN SEVERO** COMMITTENZA: WIND ENERGY S.R.L.





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 C.F. DCRLQU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DDSF 762 - MASW - I FS02**

## Modi di vibrazione

Sia nella curva di inversione teorica che in quella sperimentale è possibile individuare le diverse configurazioni di vibrazione del terreno. I modi per le onde di Rayleigh possono essere: deformazioni a contatto con l'aria, deformazioni quasi nulle a metà della lunghezza d'onda e deformazioni nulle a profondità elevate.

# Profondità di indagine

Le onde di Rayleigh decadono a profondità circa uguali alla lunghezza d'onda. Piccole lunghezze d'onda (alte frequenze) consentono di indagare zone superficiali mentre grandi lunghezze d'onda (basse frequenze) consentono indagini a maggiore profondità.

Id indagine LES02 - MASW

LOCALITA' **POGGIO IMPERIALE (FG)** 

DATA E ORA 20/06/23

Distanza tra i geofoni 2.5 metri battuta +3m.

## Coordinate WGS 84:

Geofono 1: 0533341-4629241 **Geofono 12-13:** 0533340-4629209 Geofono 24: 0533338-4629180





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it

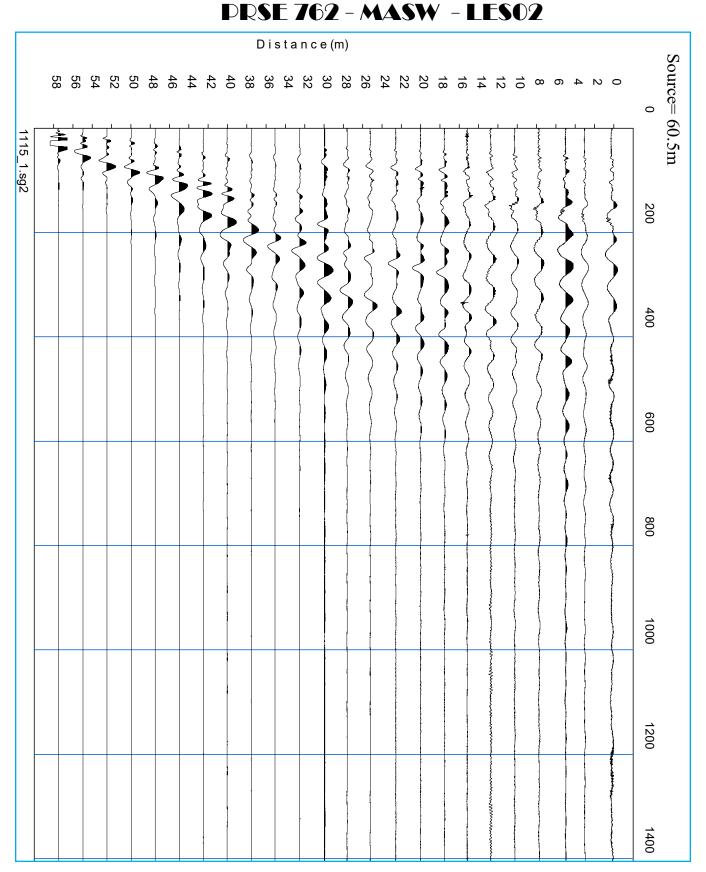
geosvevalaboratori@alice.it

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A090643E











Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 2603/2010 F +39 0881 31 81 67

- via Montesanto 64-66
- 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A090643E

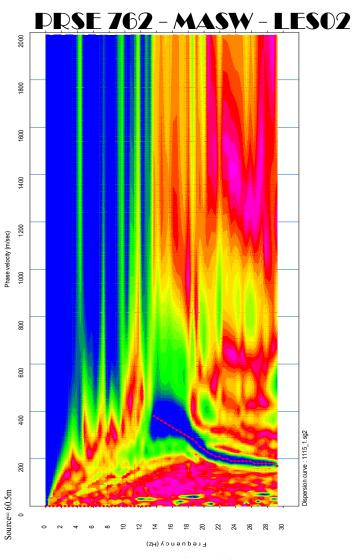
www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it

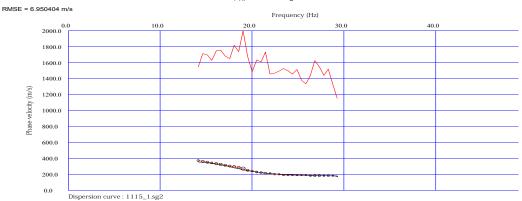














Laboratorio sperimentale di analesi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +30 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

- P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E



www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it

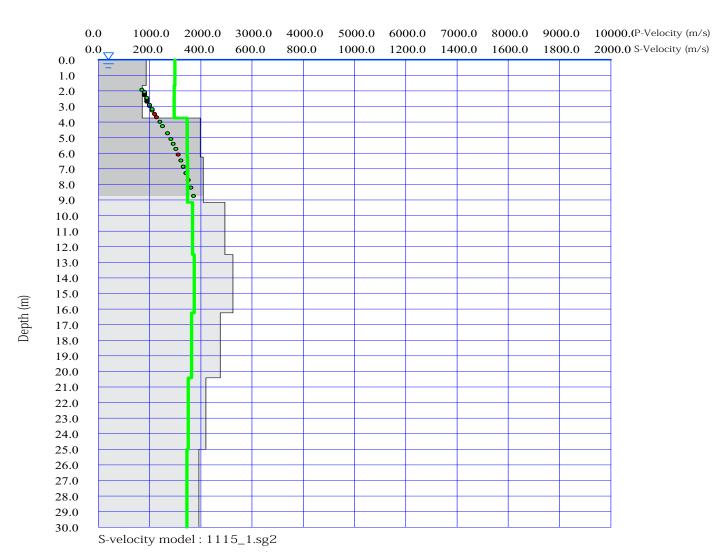






Speio Al Ca

# **DRSE 762 - MASW - LES02**



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DDSF 762 - MASW - I FS02**

## PRSE 762 - LES02

	Depth	Spessore	S-velocity I	P-velocity	Density	n	Vp/Vs	G	Edin
	[m]	[m]	[m/s]	(m/s)	[KN/m <sup>3</sup> ]	( -)	( -)	[Mpa]	[Mpa]
1	0.0	1.7	186.83	1497.38	17.87	0.49	8.01	64	190
2	1.7	2.1	170.88	1479.68	17.81	0.49	8.66	53	158
3	3.8	2.5	398.10	1731.89	18.61	0.47	4.35	301	885
4	6.3	2.9	408.96	1743.95	18.65	0.47	4.26	318	936
5	9.2	3.3	494.62	1839.02	18.94	0.46	3.72	472	1381
6	12.5	3.8	525.42	1873.21	19.04	0.46	3.57	536	1562
7	16.3	4.2	475.76	1818.10	18.87	0.46	3.82	436	1275
8	20.4	4.6	419.44	1755.58	18.68	0.47	4.19	335	985
9	25.0	5.0	393.12	1726.36	18.59	0.47	4.39	293	863
10	30.0	-	525.42	1873.21	19.04	0.46	3.57	536	1562
11									
12									
13									
14									
15									

H = 30 m

Vs,eq: 371.3 (m/s)

В Categoria suolo:

Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche e da valori di velocità equivalente compresi tra 360 m/s e 800 m/s.

# Legenda:

Coefficiente di Poisson (-) ν:

Velocità delle onde longitudinali (m/s) Vp: Vs: Velocità delle onde di taglio (m/s) G: Modulo di rigidezza al taglio (Mpa)

Ed: Mudulo dinamico (Mpa)



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 2603/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DRSE 762 - MASW - LES02**







Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **PRSE 762 - MASW - LESO3** OGGETTO: DARCO EOLICO LESINA-POGGIO I.-**SAN SEVERO** COMMITTENZA: WIND ENERGY S.R.L.





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

E +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DDSF 762 - MASW - I FS03**

## Modi di vibrazione

Sia nella curva di inversione teorica che in quella sperimentale è possibile individuare le diverse configurazioni di vibrazione del terreno. I modi per le onde di Rayleigh possono essere: deformazioni a contatto con l'aria, deformazioni quasi nulle a metà della lunghezza d'onda e deformazioni nulle a profondità elevate.

# Profondità di indagine

Le onde di Rayleigh decadono a profondità circa uguali alla lunghezza d'onda. Piccole lunghezze d'onda (alte frequenze) consentono di indagare zone superficiali mentre grandi lunghezze d'onda (basse frequenze) consentono indagini a maggiore profondità.

Id indagine LES03 - MASW LOCALITA' SAN SEVERO(FG)

DATA E ORA 20/06/23

Distanza tra i geofoni 2.5 metri battuta +3m.

## Coordinate WGS 84:

Geofono 1: 0530477-4618229 **Geofono 12-13:** 0530467-4618252 Geofono 24: 0530459-4618282





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A090643E

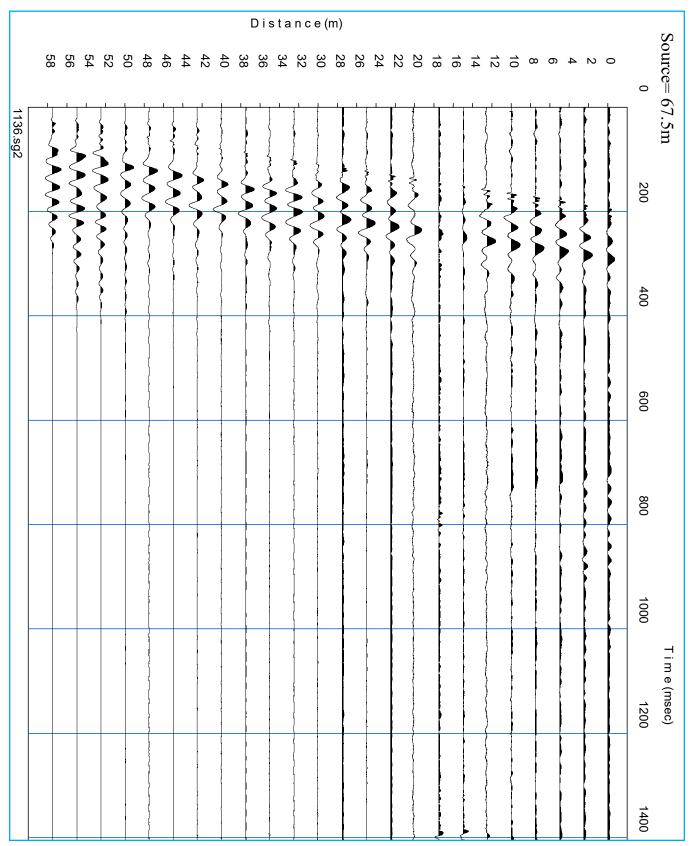
www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **PRSE 762 - MASW - LESO3**





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 2603/2010 F +39 0881 31 81 67

- via Montesanto 64-66
- 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

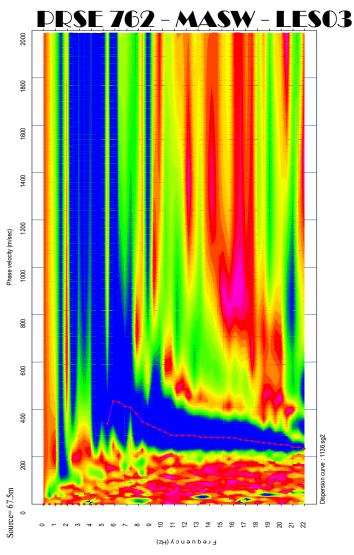
www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it

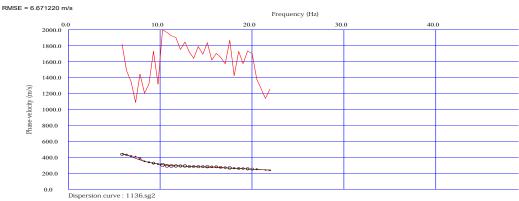














Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

F +39 0881 31 81 67

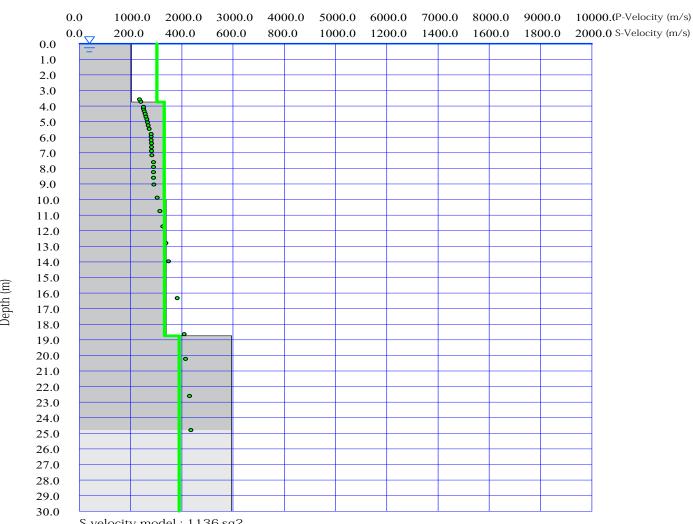








# DRSE 762 - MASW - LESO3



S-velocity model: 1136.sg2



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

- via Montesanto 64-66
- 71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DRSE 762 - MASW - LESO3**

## PRSE 762 - LES03

	Depth	Spessore	S-velocity I	P-velocity	Density n		Vp/Vs	G	Edin
	[m]	[m]	[m/s]	(m/s)	[KN/m <sup>3</sup> ]	( -)	( -)	[Mpa]	[Mpa]
1	0.0	3.8	203.30	1515.66	17.93	0.49	7.46	76	225
2	3.8	6.3	330.62	1656.99	18.38	0.48	5.01	205	606
3	10.0	8.8	338.80	1666.07	18.40	0.48	4.92	215	637
4	18.8	11.2	594.52	1949.91	19.27	0.45	3.28	695	2013
5	30.0	-	594.52	1949.91	19.27	0.45	3.28	695	2013
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									

H = 30 m

Vs,eq: 365.4 (m/s)

В Categoria suolo:

Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti, caratterizzati da un miglioramento delle proprietà meccaniche e da valori di velocità equivalente compresi tra 360 m/s e 800 m/s.

# Legenda:

Coefficiente di Poisson (-) ν:

Velocità delle onde longitudinali (m/s) Vp: Vs: Velocità delle onde di taglio (m/s) G: Modulo di rigidezza al taglio (Mpa)

Ed: Mudulo dinamico (Mpa)



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

- via Montesanto 64-66
- 71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# **DRSE 762 - MASW - LESO3**







Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# TOMOGRAFIA **DRSF752 - LFS01**

# OGGETTO: DARCO EOLICO LESINA-POGGIO I.-SAN SEVERO COMMITTENZA: WIND ENERGY S.R.L.





Laboratorio sperimentale di analesi oeotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66
 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

T +39 0881 31 81 66 F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Visitrature ster Tresport

cio disteri

# TOMOGRAFIA DRSF752 - I FS01

## LA SISMICA A RIFRAZIONE

Come noto, la sismica a rifrazione utilizza le onde acustiche nei corpi solidi, ricorrendo per l'energizzazione ad un martello percussore, una massa battente oppure una piccola carica esplosiva.

Le onde sismiche (sonore) viaggiano nel sottosuolo a differente velocità a seconda dei litotipi attraversati e subiscono lungo le superfici di discontinuità geologica i fenomeni della riflessione, rifrazione e diffrazione. Le superfici di confine degli strati geologici, caratterizzati da una differenza di velocità tra lo strato superiore (V1) e lo strato ad esso sottostante (V2), producono dei raggi rifratti che viaggeranno parallelamente alla superficie di discontinuità (con la stessa velocità dello strato "più veloce") rifrangendo continuamente verso l'alto (quindi verso lo strato "più lento") energia elastica.

Una delle condizioni principali per l'applicazione del metodo della sismica a rifrazione è che la velocità di propagazione delle onde sismiche aumenti con la profondità (V1 < V2). Un altro requisito indispensabile per il buon funzionamento di questa metodologia è che gli strati posseggano uno spessore sufficiente per essere rilevati; in caso contrario occorre aumentare il numero di geofoni e diminuirne la spaziatura.

L'energia rifratta che ritorna alla superficie viene misurata utilizzando dei geofoni.

Attraverso lo studio dei tempi di percorso e, quindi, delle velocità si può risalire alla disposizione geometrica ed alle caratteristiche meccanico-elastiche dei litotipi presenti nella zona di indagine. È buona norma commisurare l'intensità dell'energizzazione alla lunghezza dello stendimento e, quando possibile, utilizzare le opzioni di controllo automatico del guadagno. Diversamente i primi arrivi potrebbero essere difficili da riconoscere sia per l'eccessiva debolezza del segnale (geofoni lontani dal punto di scoppio) sia per la possibile saturazione dei geofoni più vicini.

#### IL COMPORTAMENTO SISMICO DELLE ONDE P

Le onde P sono anche chiamate Onde "Primarie" in quanto si propagano nel mezzo attraversato con maggiore velocità rispetto alle altre onde. Nelle onde P le particelle che costituiscono il mezzo attraversato vengono spostate nello stesso senso di propagazione dell'onda: in questo caso in senso radiale. Quindi, il materiale si estende e si comprime con il propagarsi dell'onda.

Le onde P viaggiano attraverso il terreno in modo analogo a quello delle onde sonore attraverso l'aria e la velocità con la quale si propagano in un mezzo dipende dalle proprietà fisiche (cioè rigidità, densità, saturazione) e dal grado di omogeneità del terreno. Dalla sorgente di energizzazione viene emanato un "treno d'onde" i cui segnali saranno rilevati dalle stazioni riceventi ad intervalli di tempo dipendenti dalle caratteristiche elastiche del terreno. La registrazione grafica del treno d'onda in arrivo è chiamata "sismogramma".

I fronti d'onda possono essere superfici sferiche o di forma qualsiasi. Il principio di Huygens, basilare nello studio di qualsiasi perturbazione ondosa, stabilisce però che "in ogni istante, qualsiasi punto di un fronte d'onda di forma qualsiasi può essere considerato come sorgente puntiforme d'onde circolari (oppure sferiche se la perturbazione è in tre dimensioni)".

La propagazione di onde può, quindi, essere interpretata come una continua generazione di onde circolari che, interferendo fra loro, danno luogo a un'onda risultante osservabile macroscopicamente.

Le semirette normali ai fronti d'onda sono chiamate "raggi sismici" ed indicano la direzione di propagazione dell'onda elastica. Per l'analisi dei dati ottenuti tramite la sismica a rifrazione, è usuale considerare sia le immagini delle onde sismiche sia i percorsi dei raggi sismici. Questi ultimi possono sostituire i fronti d'onda con buona approssimazione, permettendo di trattare soltanto i tempi di percorso delle onde elastiche e non tutte le altre grandezze tipiche di un fenomeno ondulatorio quali ampiezza, frequenza e fase. Quando un raggio incontra un'eterogeneità sul percorso, per esempio un contatto litologico con un altro materiale, il raggio incidente si trasforma in diversi nuovi raggi. Gli angoli che il raggio incidente, i raggi riflessi ed i raggi rifratti formano con la normale alla superficie di contatto tra i due materiali sono legati fra loro ed alle velocità di propagazione da alcune relazioni note come "leggi di SNELI"

Le leggi di Snell affermano che il raggio incidente, riflesso e rifratto giacciono sullo stesso piano; inoltre valgono le seguenti relazioni tra gli angoli:



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG) - P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A09D643E

T +39 0881 31 81 66 E +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







re Socio port ALCI

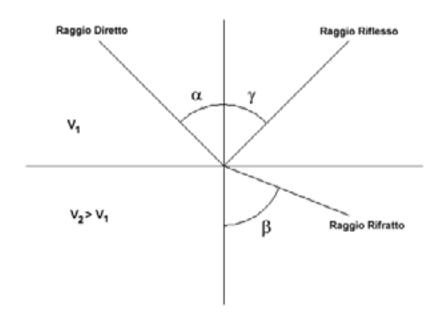
# TOMOGRAFIA DRSF752 - I FS01

per la riflessione:  $\alpha = \gamma$ 

per la rifrazione:  $V1 \cdot \sin a = V2 \cdot \sin b$ 

Esiste un particolare valore dell'angolo di incidenza, chiamato "angolo critico" o "angolo limite" (ic) particolarmente significativo per la sismologia di rifrazione. Si definisce infatti angolo critico l'angolo d'incidenza che rende  $\beta$ =90°.

Se l'angolo di incidenza è uguale  $\alpha$  90° l'onda rifratta, secondo la teoria di Huygen, si propaga lungo il contorno dello strato e funge da fonte per un nuovo fronte d'onda secondario e per nuovi raggi. I percorsi dei raggi sismici escono con un angolo pari all'angolo critico. E' possibile determinare l'angolo critico calcolando l'inverso del seno del valore della velocità del primo strato/velocità del secondo strato. Se l'angolo di incidenza è maggiore dell'angolo limite, il fenomeno della rifrazione scompare e si ha riflessione totale senza propagazione dell'onda nel secondo strato.



## **APPLICAZIONI**

Le indagini di sismica a rifrazione vengono normalmente impiegate per le seguenti problematiche:

- Mappatura delle zone formate da materiale disgregato
- Ricerca della profondità della falda freatica
- Determinazione della resistenza allo scavo
- Mappatura della permeabilità di strati ghiaiosi
- Mappatura degli strati composti da materiale sciolto
- Localizzazione delle zone di frattura
- Mappatura del substrato roccioso



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66
 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

T +39 0881 31 81 66 F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Spoilo State of ALGS UNIT

# TOMOGRAFIA DRSF752 - I FS01

## PROBLEMI E LIMITAZIONI DELLA SISMICA A RIFRAZIONE

- Le velocità sismiche dei terreni interessati dall'indagine devono crescere con la profondità
- Gli strati debbono possedere uno spessore sufficiente per essere rilevati
- Rilievi eseguiti su terreni di riporto o in aree adibite a discariche e in presenza di forte rumore antropico conducono spesso a risultati non affidabili
- Fratture singole e strette spesso non possono essere identificate.

## INTERPRETAZIONE DEI RISULTATI

Gli strumenti capaci di registrare movimenti nel terreno sono detti sismometri o geofoni. Essi saranno necessariamente posti sulla superficie del terreno.

Solitamente, si hanno sismogrammi di diversi geofoni, posti a diversa distanza dalla sorgente: questi possono essere stampati in funzione del tempo e della distanza, in quelle che vengono definite "registrazioni di scoppio" (shot records) e la variazione Tempo/Distanza è detta "scostamento" (moveout). Arrivi con ampio scostamento sono fortemente inclinati nella registrazione di scoppio e viceversa; dalle registrazioni di scoppio è quindi possibile distinguere l'arrivo delle diverse onde sismiche (dirette, riflesse, rifratte).

A piccole distanze (offset) il primo arrivo è delle onde dirette: questo arrivo ha grande ampiezza e lo scostamento è costante a tutte le distanze. A maggiori distanze il primo arrivo comincia ad essere quello dell'onda rifratta. Questo arrivo è caratterizzato da piccola ampiezza d'onda e da scostamento costante ma minore di quello dell'onda diretta. L'ultimo arrivo ad ogni geofono è quello dell'onda riflessa: il suo scostamento tende ad aumentare con la distanza secondo una funzione iperbolica.

Il diagramma che rappresenta i tempi di propagazione delle onde sismiche in funzione della distanza del punto di emissione si definisce "curva di propagazione" o "dromocrona" ("travel time curve"). Definirne l' andamento è compito primario nell'interpretazione della sismica a rifrazione.

Ciò che essenzialmente conta, per il metodo a rifrazione, è identificare il tempo di arrivo della prima onda in ogni geofono ("first break picking"). Questa distinzione non è sempre agevole.

I due segmenti relativi all'arrivo delle onde dirette, prima, e delle rifratte frontali poi, non sono sempre facilmente distinguibili. Il punto di ginocchio, il punto cioè a partire dal quale si verifica la variazione di inclinazione, è detto distanza critica ("cross-over distance"). E' quindi importante osservare che la scelta dei primi arrivi deve essere considerata già come parte dell'interpretazione dei dati più che della raccolta; l' operatore dovrà perciò aver cura di verificare direttamente sul sito che il rapporto segnale/rumore sia accettabile, ed eventualmente ripetere l'acquisizione.

## METODI DI INTERPRETAZIONE

I metodi di interpretazione per la sismica a rifrazione possono essere raggruppati in tre classi principali:

- (1) Metodi dei Tempi di intercetta (ITM Intercept-Time Methods)
- (2) Metodi dei Tempi di ritardo o Reciproci (DTM Delay Time Method)
- (3) Metodi di Ray tracing

Il livello di calcoli richiesto è progressivamente maggiore da metodo a metodo. I metodi ITM richiedono essenzialmente una calcolatrice. I metodi DTM variano dalla versione più semplice a quella generalizzata, e richiedono l'uso di un personal computer. I metodi basati sul Ray Tracing richiedono risorse di calcolo decisamente più elevate e non saranno presi in esame in questo contesto.

I metodi ITM - Time-Intercept Methods.

La dromocrona, o curva distanza-tempo, nel caso di un rilevamento sismico per rifrazione è espressa su un grafico dall'equazione di una retta.

In presenza di stratificazioni piane ed orizzontali l'inclinazione delle rette dei primi arrivi è uguale al reciproco della velocità di propagazione nel mezzo 1 (V1) o nella discontinuità o secondo mezzo (V2). Dai diagrammi di queste rette possiamo determinare lo spessore dello strato superiore.



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

71036 Lucera (FG)

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

- P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A0SD643E

T +39 0881 31 81 66 F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Stateru di ge usuatia series

# TOMOGRAFIA DRSF752 - I FS01

In base alla potenza dello strato superiore, infatti, si avrà una retta con uguale inclinazione (essendo questa legata solo alle velocità) ma con un punto di ginocchio diversamente posizionato: più è potente lo strato superiore, maggiore sarà il tempo impiegato dall'onda frontale rifratta per generarsi e tornare in superficie, dunque varierà la distanza di ricezione delle onde dirette e delle rifratte frontali. Lo spessore può essere calcolato considerando l'ascissa del punto di ginocchio (Xc) oppure considerando il tempo di intercetta  $t_0$  cioè il valore del tempo di arrivo dell'onda rifratta a distanza 0, ottenuto proiettando sull'asse dei tempi la retta relativa alla velocità di propagazione nel secondo mezzo.

$$h = \frac{x_c}{2} \sqrt{\frac{V_2 - V_1}{V_2 + V_1}}$$

$$h = \frac{t_0}{2} \frac{V_2 V_1}{\sqrt{V_2^2 - V_1^2}}$$

Caso di un singolo strato non orizzontale

Prendendo in considerazione la pendenza dello strato i calcoli si complicano:

- le velocità osservate per il secondo strato risultano essere velocità apparenti, che variano significativamente con la pendenza (maggiore alla velocità reale in direzione up-dip e minore in direzione down-dip);
- le profondità determinate mediante i tempi di intercetta sono le profondità inclinate e non le profondità reali sotto il punto di scoppio;
- sono richiesti stendimenti coniugati, in quanto i sismogrammi ottenuti in un'unica direzione forniscono unicamente una velocità apparente per il secondo strato.

Le equazioni per il calcolo delle profondità inclinate sono le seguenti:

Profondità<sub>(down-dip)</sub> = 
$$\frac{V_1 \cdot t_{i(down-dip)}}{2\cos\alpha}$$
  
Profondità<sub>(up-dip)</sub> =  $\frac{V_1 \cdot t_{i(up-dip)}}{2\cos\alpha}$ 

Dove

Profondità (down-dip) = il rifrattore immerge dal punto di sparo verso i geofoni

Profondità (up-dip) = il rifrattore risale verso il punto di sparo

V1 = velocità del terreno

Ti (up-dip) = tempo di intercetta up-dip

Ti (down-dip) = tempo di intercetta down-dip

$$\cos\alpha = \frac{\sqrt{(\vee_2^2 - \vee_1^2)}}{\vee_2}$$

Un' approssimazione utile per V2 (che non può essere misurato direttamente dalla curva dei tempi di percorso) è data dalla seguente equazione:

$$V_2 = \frac{2 \cdot V_{2(\text{up-dip})} \cdot V_{2(\text{down-dip})}}{V_{2(\text{up-dip})} + V_{2(\text{down-dip})}} \cos \delta$$



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

C.F. DCRLGU81A09D6t38

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# TOMOGRAFIA **DRSF752 - LFS01**

#### Dove:

V2 = velocità approssimata dello strato sottostante

V2(up-dip) = velocità apparente dello strato sottostante misurata up-dip

V2(down-dip) = velocità apparente dello strato sottostante misurata down-dip

J = valore stimato della pendenza

Il valore dell'angolo d è calcolabile utilizzando la seguente formula:

$$\delta = \frac{\sin^{-1}\left(\frac{V_1}{V_{2(\text{down-dip})}}\right) - \sin^{-1}\left(\frac{V_1}{V_{2(\text{up-dip})}}\right)}{2}$$

Poiché il coseno dell'angolo d è approssimativamente 1.0, è necessario che le pendenze siano basse.

E' necessario sottolineare che il presupposto primario nell' uso dei metodi ITM è che la geometria della superficie di contatto sia piana. Questo presupposto permette di usare le informazioni derivate dalle osservazioni (arrivi) oltre la distanza del punto di ginocchio per derivare una profondità che è determinata nell'intorno del punto di energizzazione.

Tuttavia, questi metodi sono utili per una valutazione di massima delle profondità e per eseguire un semplice controllo dei risultati ottenuti con tecniche di interpretazione più sofisticate.

Caso di terreno multistrato

Il caso di terreni multistrato non comporta particolari variazioni. I principi di calcolo rimangono gli stessi, con la sovrapposizione (arrivi da entrambe le direzioni) per tutti gli strati necessari. Per gli strati orizzontali possono essere utilizzate le seguenti equazioni:

$$h_2 = \frac{t_{i3}V_2V_3}{2\sqrt{V_3^2 - V_2^2}} - h_1 \left(\frac{V_2}{V_1}\right) \sqrt{\frac{V_3^2 - V_1^2}{V_3^2 - V_2^2}}.$$

Lo spessore h1 del primo strato è determinata usando il caso di un terreno con due strati ed il tempo di intercetta ti2 del secondo segmento di linea o la distanza critica Xc2 determinata dai primi due segmenti di linea. Questo spessore è usato nel calcolo dello spessore dello strato seguente h2.

In termini di distanza critica l'equazione può essere così riscritta:

$$h_2 = \frac{x_{c3}}{2} \sqrt{\frac{V_3 - V_2}{V_3 + V_2}} + \frac{h_1}{V_1} \left( \frac{V_3 \sqrt{V_2^2 - V_1^2} - V_2 \sqrt{V_3^2 - V_1^2}}{\sqrt{V_3^2 - V_2^2}} \right)$$

Il calcolo può essere esteso agli strati più profondi usando estensioni di queste equazioni generali. Poiché le equazioni in questa forma contengono gli spessori degli strati meno profondi, il calcolo comincia con il primo strato e progredisce verso il basso. Si noti che queste equazioni non comprendono la pendenza.

Le equazioni per gli strati piani inclinati sono utilizzate nel metodo GRM (Palmer - 1980).

# Metodi del Reciproco (Reciprocal methods)

I metodi reciproci includono più di 20 metodi di interpretazione, compresi i metodi basati sui tempi di ritardo, i quali possono o non possono richiedere la misura di un tempo reciproco.

Il tempo reciproco è il tempo di corsa lungo il rifrattore da una sorgente di energizzazione ad un'altra.

Esistono diverse versioni di questi metodi che si differenziano per alcuni fattori di correzione. In generale si ipotizza una superficie di contatto non eccessivamente inclinata ed una velocità del rifrattore costante.

Conoscendo il tempo di percorso dalla sorgente di energizzazione S ad un certo geofono G ed il tempo di percorso



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 C.F. DCRLCU81A09D6438

T +39 0881 31 81 66 F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# TOMOGRAFIA **DRSF752 - I FS01**

coniugato dalla sorgente S' al medesimo geofono G ed il tempo di percorso dalla sorgente di energizzazione S ad un certo geofono G1 (possibilmente distante dal primo) ed il tempo di percorso coniugato dalla sorgente S' al medesimo geofono G1 è possibile calcolare la velocità V2 del rifrattore utilizzando la seguente formulazione:

$$V_2 = \frac{2|\Delta x|}{|\Delta t| + |\Delta t'|}$$

 $\Delta x$  = distanza in superficie compresa tra il geofono G ed il geofono G1

 $\Delta t$  = differenza dei tempi di percorso diretti

 $\Delta t'$  = differenza dei tempi di percorso coniugato

Il tempo t di percorso diretto per il geofono G può essere espresso dalla seguente formulazione:

$$t = \frac{h_g + h_s}{V_1} \cos i_c + \frac{x_g}{V_2}$$

Dove:

hg = minima profondità in corrispondenza del geofono

hs = minima profondità in corrispondenza della sorgente

xg = distanza fra il geofono e lo sparo

Analogamente potrà essere scritta una equazione equivalente per il tempo impiegato dall' onda sismica a raggiungere il geofono G partendo dalla sorgente coniugata.

I tempi calcolati saranno ovviamente differenti; ciò che invece deve essere uguale è il tempo del percorso totale, fra le sorgenti dirette e coniugate. Questo tempo è chiamato tempo di estremità:

$$t = \frac{h_s + h_{s'}}{V_1} \cos i_c + \frac{x_0}{V_2}$$

dove x0 è uguale alla somma della distanza del geofono dal punto di sparo del percorso diretto e della distanza del geofono dal punto di sparo nel percorso coniugato.

Sottraendo al tempo di estremità la somma dei tempi precedentemente calcolati, è possibile risolvere l'equazione rispetto ad h ed ottenere la profondità minima. Tale procedimento dovrà essere eseguito per ogni geofono.

La profondità h rappresenta il raggio di un arco di circonferenza con centro nella posizione del relativo geofono: il contorno del rifrattore toccherà almeno in un punto ciascuno di questi archi e quindi potrà essere determinato graficamente come inviluppo degli archi.

Metodo del Reciproco Generalizzato (Generalized Reciprocal Method - GRM)

Il metodo reciproco generalizzato è stato sviluppato per sormontare alcune imperfezioni dei metodi più semplici, i quali sono messi in difficoltà dalla presenza di superfici, topografiche o del sottosuolo, particolarmente accidentate. Il metodo di Palmer utilizza due funzioni: la funzione di analisi-velocità e la funzione tempo-profondità.

La funzione Analisi Velocità

La particolarità del metodo è l'uso degli arrivi diretti ed inversi a due geofoni, posti ad una distanza XY. Se la posizione di XY è scelta in modo che il punto di emersione dal rifrattore sia comune, il tempo di percorso, e quindi il calcolo della velocità, dipenderà soltanto dalle caratteristiche del materiale.



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.IVA 03:06:20:20:718 C.F. DCRLQU81A09D6438

T +39 0881 31 81 66 F +39 0881 31 81 67

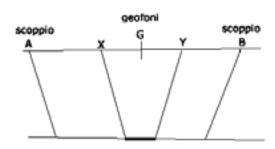
www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# TOMOGRAFIA **DRSF752 - LFS01**



La funzione analisi-velocità, riferendosi alla figura sottostante, è definita dall'equazione:

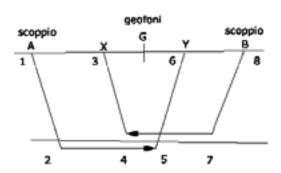
$$t = \frac{t_{AY} - t_{BX} + t_{AB}}{2}$$

$$t_{AY} = (12) + (34) + (45) + (56)$$

$$t_{BX} = (78) + (57) + (45) + (34)$$

$$t_{AB} = (12) + (24) + (45) + (57) + (78)$$

$$t = \frac{2(12) + 2(24) + (45)}{2}$$



Il valore di questa funzione è riferito al punto mediano G fra X ed Y.

Producendo i grafici dei tempi di percorso in relazione alla posizione dei geofoni è possibile derivare la velocità V2 del rifrattore, indipendentemente dall'inclinazione e dalla topografia. Ciò che influenza il calcolo è dunque la scelta dei geofoni XY. Se la posizione di XY è scelta in modo che il punto d'uscita sul rifrattore sia comune, il tempo di percorso, e quindi il calcolo della velocità, dipenderà soltanto dalle caratteristiche del materiale.

La funzione Tempo-Profondità

Il metodo GRM prevede ora la creazione di funzioni tempo-profondità per ciascun geofono.

Facendo riferimento alla figura precedente la funzione generalizzata tempo-profondità è definita Calcolo del valore di XY ottimale dall'equazione:

$$t = \frac{t_{AY} + t_{BX} - (t_{AB} + XY/V_2)}{2}$$



Laboratorio sperimentale di analisi oeotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 C.F. DCRLCU81A09D6438

T +39 0881 31 81 66 F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# TOMOGRAFIA **DRSF752 - LFS01**

#### Calcolo del valore di XY ottimale

La valutazione della distanza XY ottimale può essere ottenuta utilizzando le velocità e gli spessori di strato precedentemente determinati: se sono noti gli spessori e le velocità di ciascuno strato, il valore XY per ogni strato può essere calcolato direttamente, quindi applicando un procedimento iterativo è possibile determinare tali valori automaticamente e con notevole precisione.

## Metodo del Ray Tracing

I programmi basati su questa metodologia partono solitamente da una prima interpretazione effettuata con uno dei metodi precedentemente descritti, quindi viene calcolato il tempo di arrivo previsto ad un geofono in base ad un modello iniziale.

La complessità del calcolo aumenta in funzione del modello utilizzato. Il calcolo è eseguito in forma iterativa fino a convergenza, che nei modelli più complessi deve a volte essere forzata.

Dopo aver determinato i tempi di arrivo ai geofoni occorre correggere il modello così da far coincidere, per quanto possibile, i tempi calcolati ed i tempi osservati, quindi si procede nuovamente con il calcolo dei tempi di percorso basati sul modello corretto.

#### Onde P-Descrizione del metodo e della strumentazione

L'indagine geosismica del tipo a rifrazione di superficie, come tutti i metodi d'indagine indiretta del sottosuolo, permette di investigare un certo volume di sottosuolo variabile a seconda sia della lunghezza dei profili eseguiti ma anche della natura litologica del sito.

Il metodo consiste nell'inviare nel terreno un impulso sismico, tramite un' opportuna sorgente a impatto o esplosiva e nel rilevare il primo arrivo di energia, costituito da un' onda elastica diretta e da una rifratta. L' onda rifratta, emergente in superficie, è generata da interfacce rifrangenti che separano mezzi a differente velocità sismica (sismostrati), generalmente, crescente con la profondità. I primi arrivi, individuati su sismogrammi rilevati dai geofoni e registrati tramite un sismografo, sono riportati su grafici tempo-distanza (dromocrone), in seguito interpretati per ottenere informazioni sismo stratigrafiche.

#### Onde P-Elaborazione dei dati

L'elaborazione dei dati è stata eseguita secondo la procedura descritta schematicamente di seguito:

- -Inserimento delle geometrie mediante il software Pickwin (distanze fra geofoni e posizioni dei punti di scoppio);
- Applicazione dei i filtri "lowpass" e "highpass" per la lettura ottimale dei primi arrivi eliminando le frequenze di disturbo;
- Picking dei primi arrivi;
- -Export delle dromocrone;
- -Inversione tomografica dei dati attraverso l'applicativo Plotrefa;
- -Definizione del modello sismostratigrafico.

## Onde P-Rappresentazione dei dati

I dati elaborati sono stati esportati e restituiti come di seguito riportato:

- sismogrammi relativi agli scoppi;
- dromocrone relative rispettivamente alle onde P;
- sezioni tomografiche
- modelli sismo stratigrafici.

In particolare l'elaborazione tomografica rappresenta l'andamento dei sismo strati, lungo la sezione corrispondente al profilo in superfice, ottenuta dalla elaborazione ed inversione dei dati sismici; il modello sismo stratigrafico rappresenta invece l'interpretazione degli stessi sismo strati.

# Onde P-Interpretazione dei risultati

Ai fini della corretta interpretazione dei risultati dell' indagine sismica è importante precisare che generalmente:

- a) i sismostrati non sono necessariamente associabili a litotipi ben definiti, ma sono rappresentativi di livelli con simili caratteristiche elastiche, in cui le onde sismiche si propagano con la stessa velocità;
- b) la risoluzione del metodo è funzione della profondità di indagine e la risoluzione diminuisce con la profondità: considerato uno strato di spessore h ubicato a profondità z dal piano campagna, in generale non è possibile individuare sismostrati in cui h<0.25\*z. c) i terreni esaminati possono ricoprire un ampio campo delle velocità sismiche, in relazione alla presenza di materiale di riporto,
- di terreno vegetale e di acqua di falda nonché ai vari gradi di stratificazione, carsificazione e di fratturazione dell'ammasso roccioso.



Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66

Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# TOMOGRAFIA **PRSE752 - LES01**

Id indagine PRSE752 - SISMICA A RIFRAZIONE - LES01

LOCALITA' LESINA (FG) **DATA E ORA** 20/06/2023

# Coordinate WGS 84:

Geofono 1: 0531485-4632604 **Geofono 12-13:** 0531465-4632579 Geofono 24: 0531448-4632555

# Onde P-Acquisizione dei dati

Distanza tra i geofoni: m

Estensione della prova: **60** m

Posizione dello scoppio:

Scoppio 1: -3.00 m; Scoppio 2: 13.75 m; Scoppio 3: 28.75 m; Scoppio 4: 43.75 m; **Scoppio 5:** 60.50 m;





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A090643E

Ministero delle Infrastruffure e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

F +39 0881 31 81 67

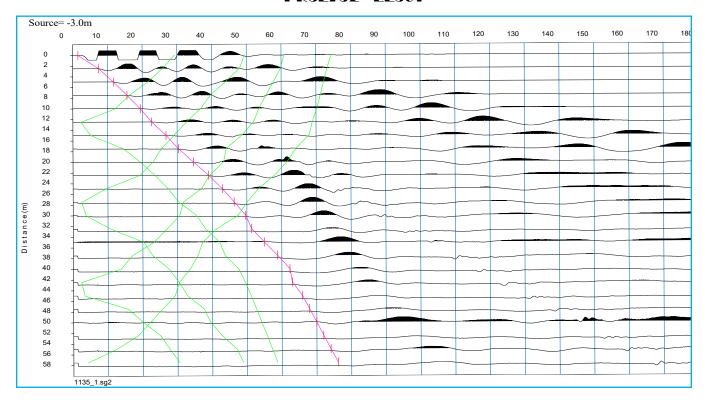


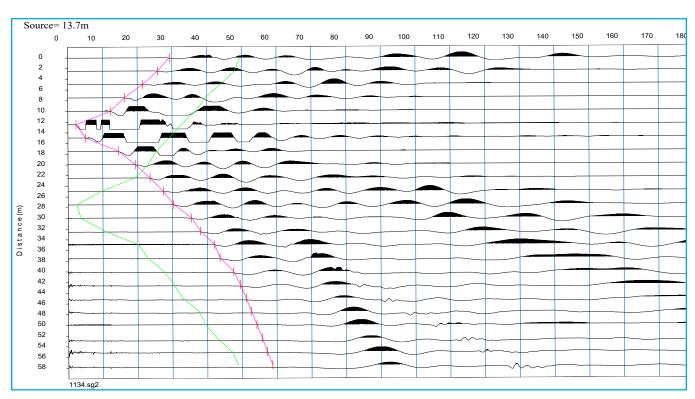




via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67



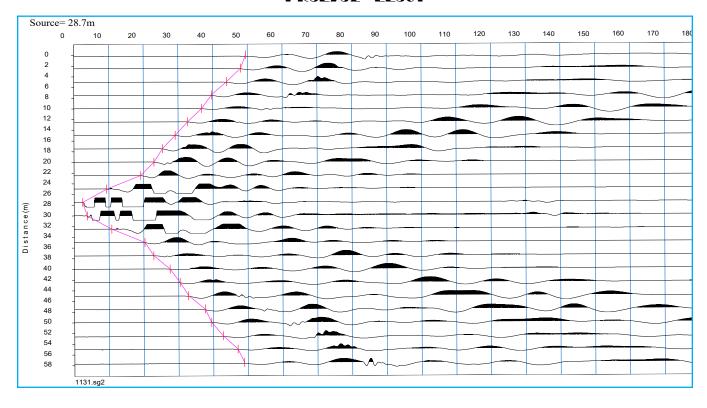


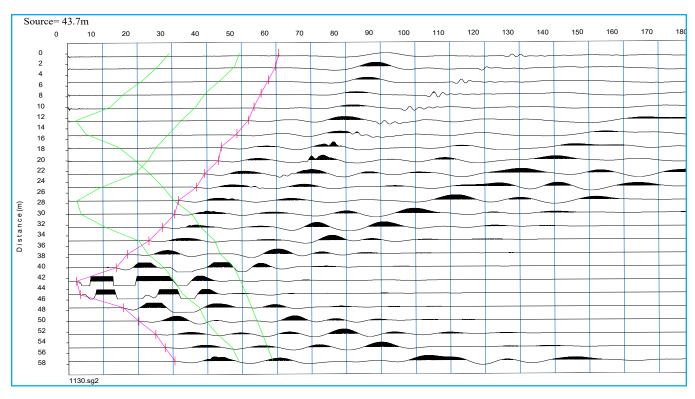


via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Laboratorio sperimentale di analisi geolecrische

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

- via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

- P.IVA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRI,GU81A09D643E

www.geosveva.it

geosvevalaboratori@alice.it



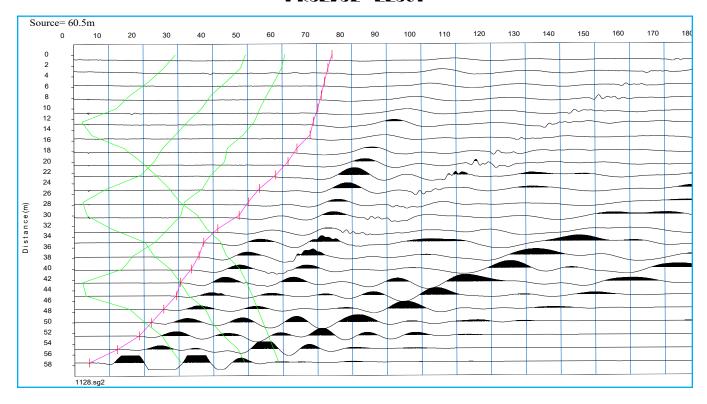


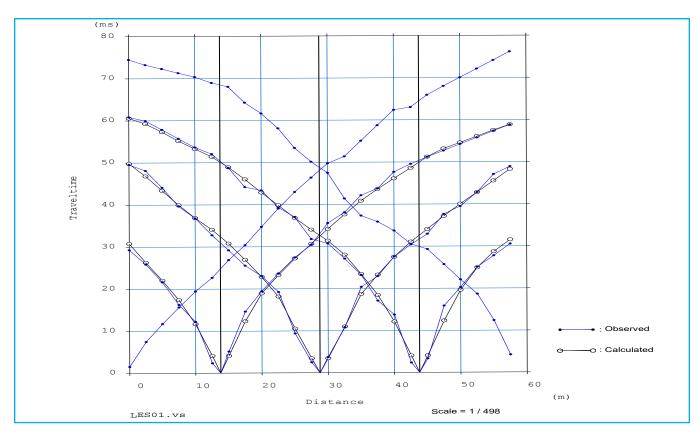




frustruture der Tresport

Stateru di gedone inuella seriessas





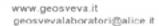
Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

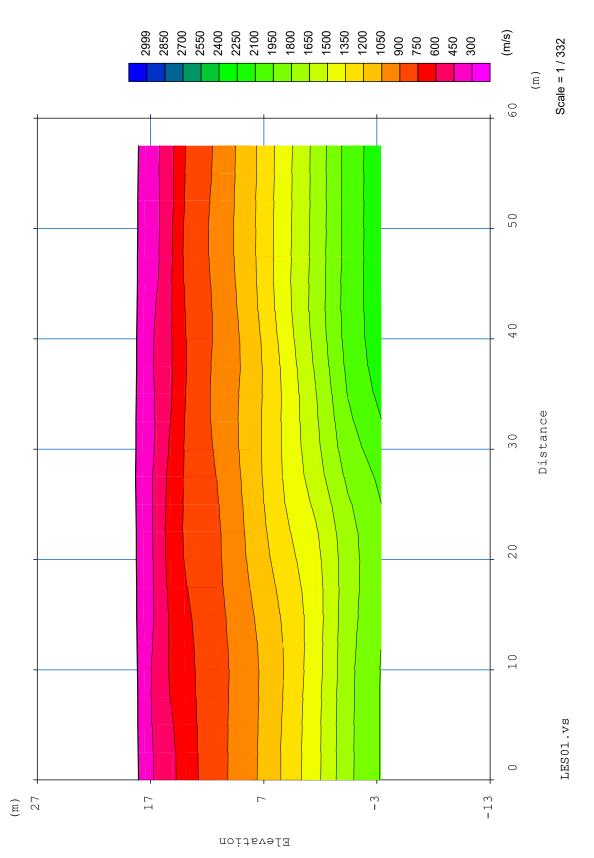
P.NA 03:06:20:20:71(I C.F. DCRLGU81A090643E











Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

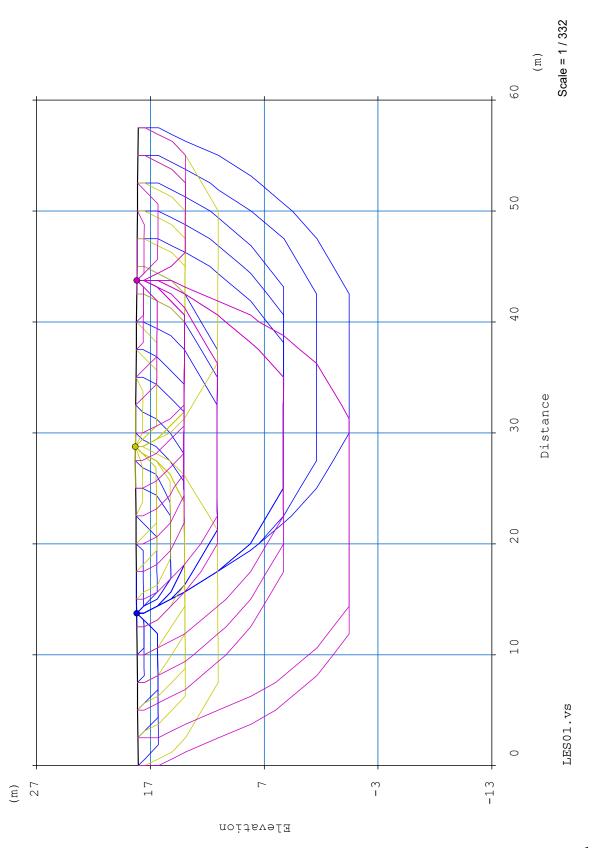
P.NA 03:06:20:20:718 - G.F. DCRLCU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it









Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A090643E



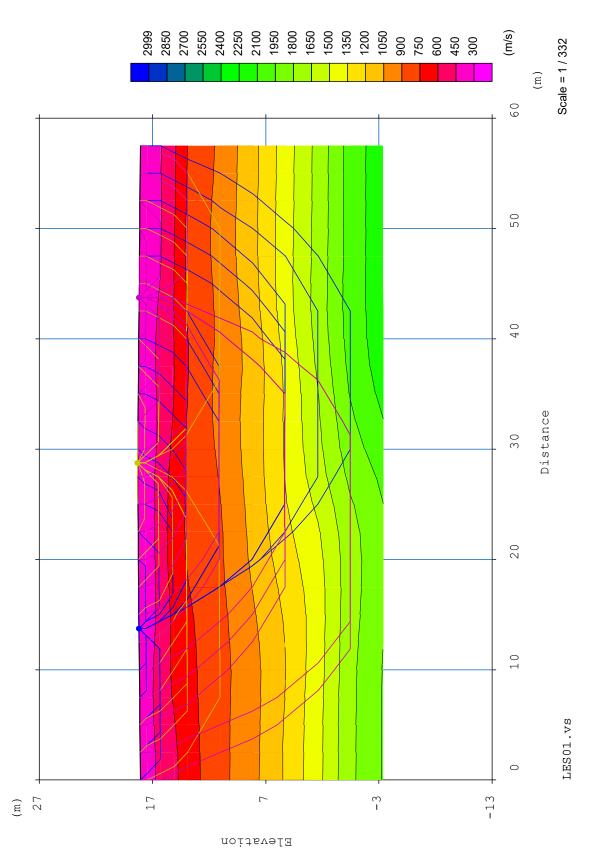




via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it



Laboratorio sperimentale di analesi geotecniche

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:71(I C.F. DCRLGU81A090643E

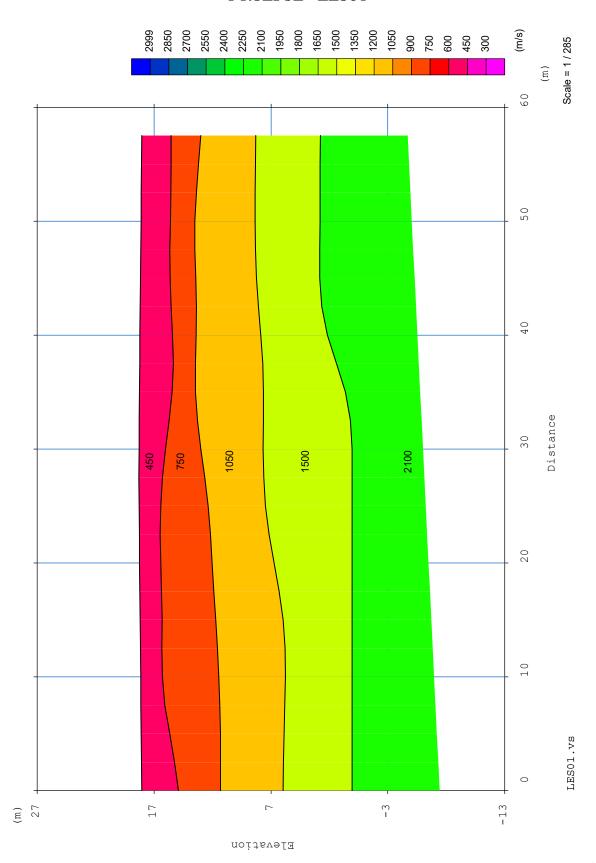
Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 (0881 31 81 67













Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 2603/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLGU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it













Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







#### TOMOGRAFIA **DRSF752 - LFS02**

# OGGETTO: DARCO EOLICO LESINA-POGGIO I.-SAN SEVERO COMMITTENZA: WIND ENERGY S.R.L.





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66

Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# TOMOGRAFIA **PRSE752 - LES02**

Id indagine PRSE752 - SISMICA A RIFRAZIONE - LES02

LOCALITA' **POGGIO IMPERIALE (FG)** 

**DATA E ORA** 20/06/2023

#### Coordinate WGS 84:

Geofono 1: 0533341-4629241 **Geofono 12-13:** 0533340-4629209 Geofono 24: 0533338-4629180

# Onde P-Acquisizione dei dati

Distanza tra i geofoni: m

Estensione della prova: **60** m

Posizione dello scoppio:

Scoppio 1: -3.00 m; Scoppio 2: 13.75 m; Scoppio 3: 28.75 m; Scoppio 4: 43.75 m; **Scoppio 5:** 60.50 m;





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastruffure e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

F +39 0881 31 81 67

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

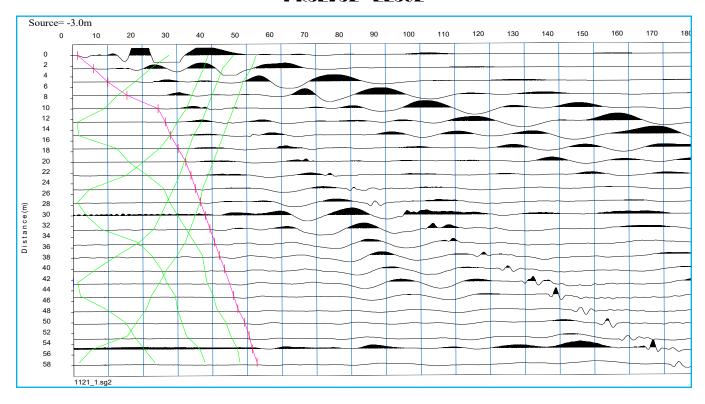


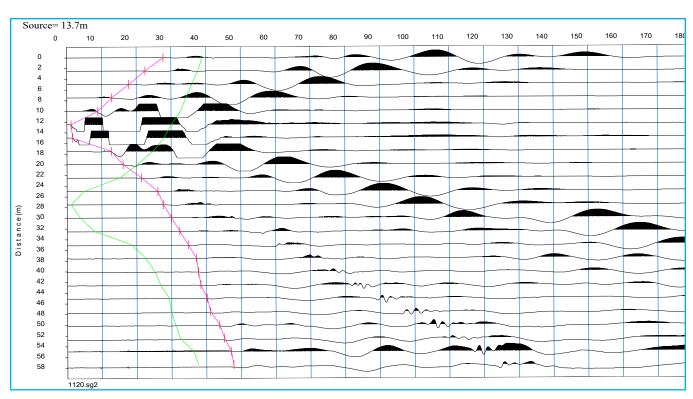




via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67



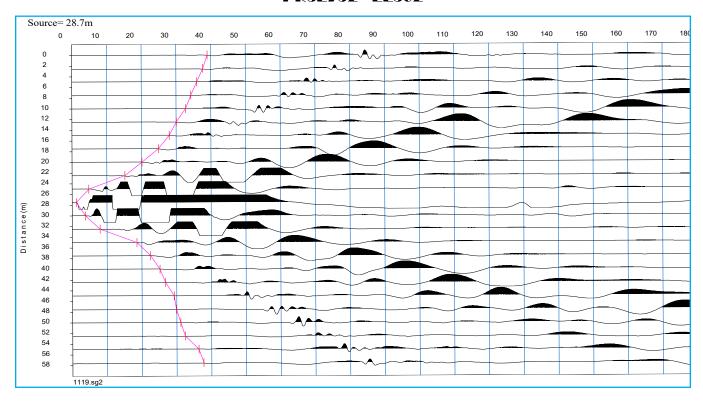


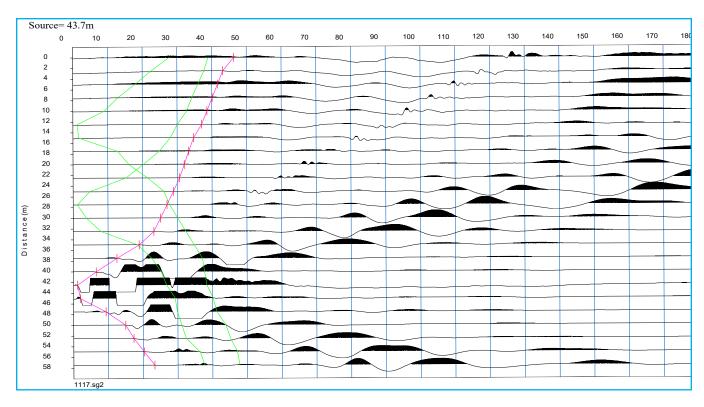


via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

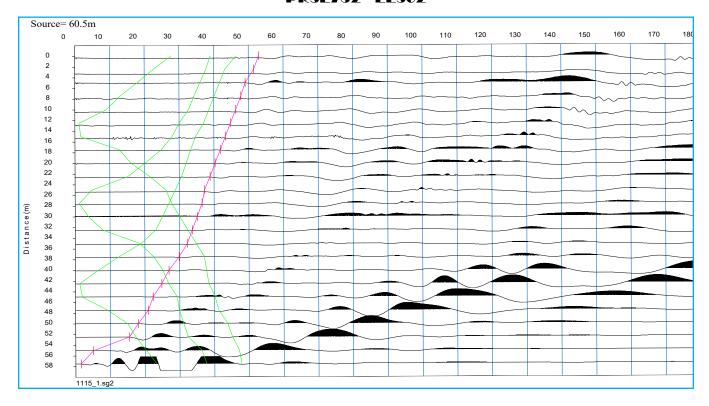
www.geosveva.it

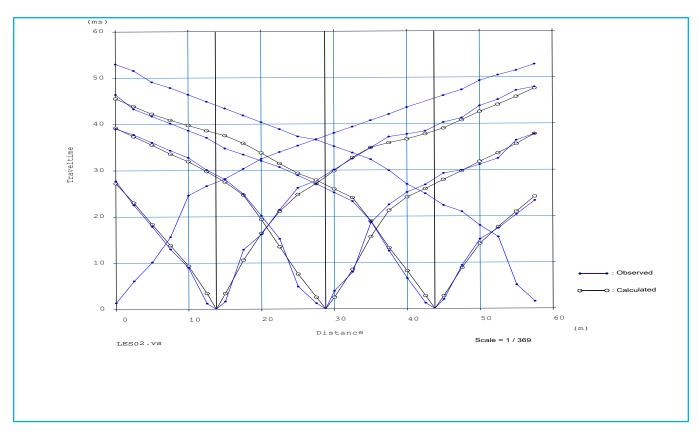
geosvevalaboratori@alice.it













Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:71(I C.F. DCRLGU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it









Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

P.NA 03:06:20:20:718 - G.F. DCRLCU81A090643E

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

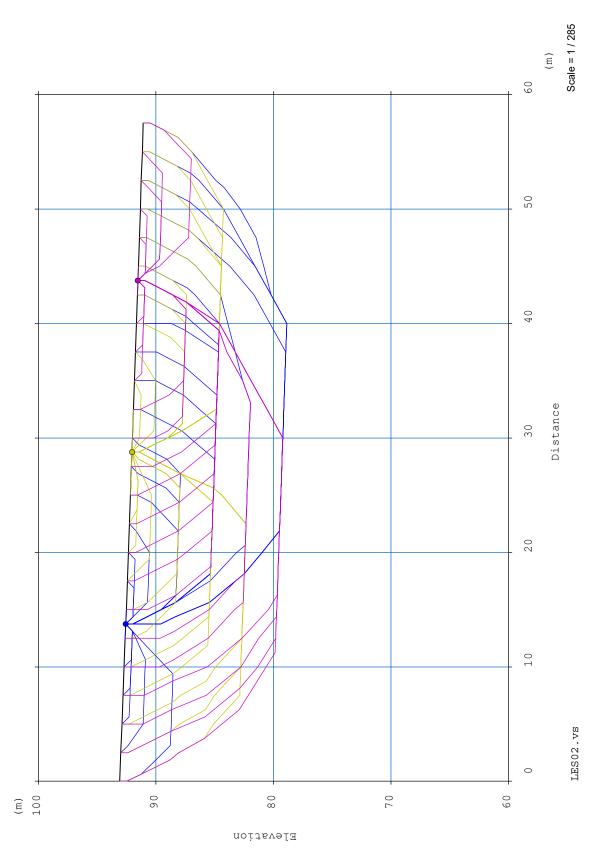
- 71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it









Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:71(I C.F. DCRLGU81A090643E

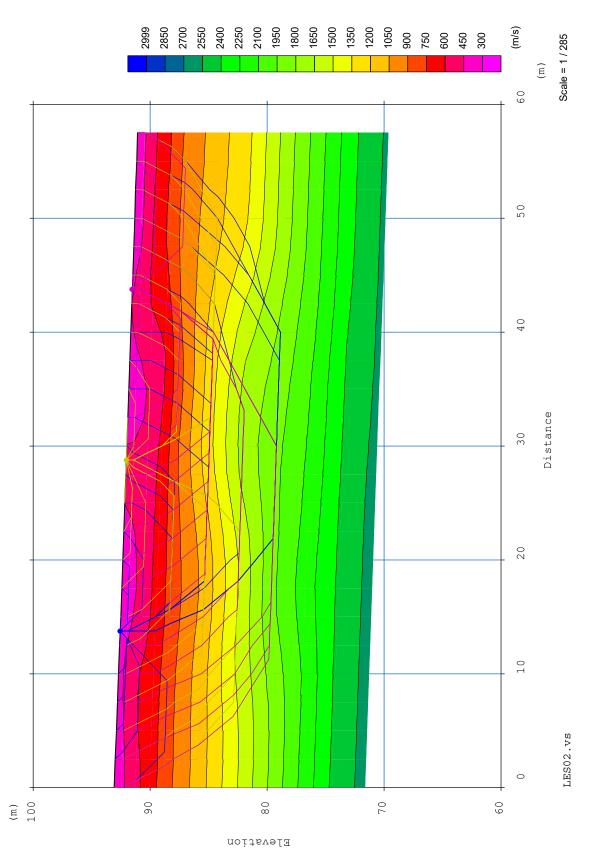


www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it









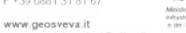
Laboratorio sperimentale di analesi geotecniche

71036 Lucera (FG)

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

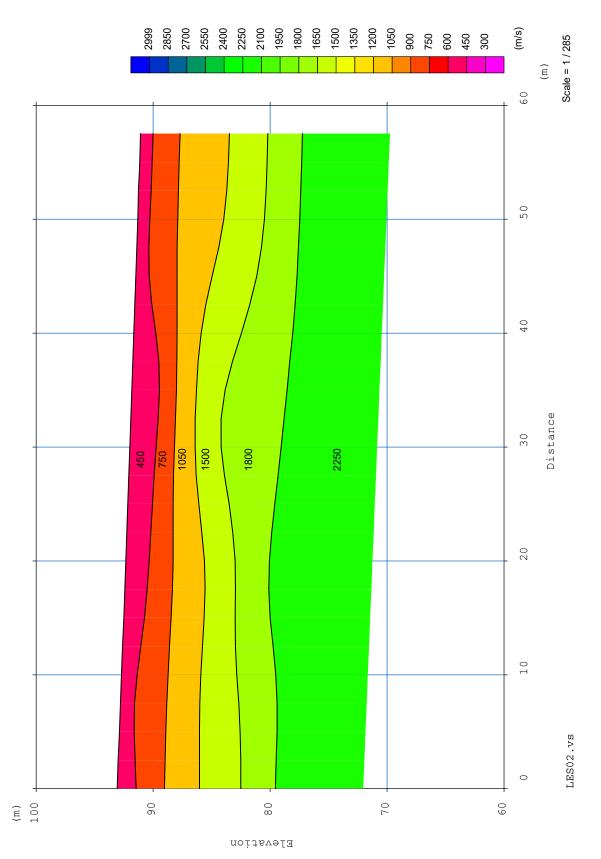








geosvevalaboratori@alice.it





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 2603/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

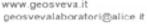
P.NA 03:06:20:20:71(I C.F. DCRLGU81A090643E

www.geosveva.it















Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







#### TOMOGRAFIA **DRSF752 - LFS03**

# OGGETTO: DARCO EOLICO LESINA-POGGIO I.-SAN SEVERO COMMITTENZA: WIND ENERGY S.R.L.





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti. T +39 0881 31 81 66 Autorizzazione nº 02610 - 26/03/2010

via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

F +39 0881 31 81 67

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







# TOMOGRAFIA **DRSE752 - LES03**

Id indagine PRSE752 - SISMICA A RIFRAZIONE - LES03

LOCALITA' SAN SEVERO (FG)

**DATA E ORA** 20/06/2023

#### Coordinate WGS 84:

Geofono 1: 0530477-4618229 **Geofono 12-13:** 0530467-4618252 Geofono 24: 0530459-4618282

# Onde P-Acquisizione dei dati

Distanza tra i geofoni: m

Estensione della prova: **60** m

Posizione dello scoppio:

Scoppio 1: -3.00 m; Scoppio 2: 13.75 m; Scoppio 3: 28.75 m; Scoppio 4: 43.75 m; **Scoppio 5:** 60.50 m;





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

Ministero delle Infrastruffure e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

F +39 0881 31 81 67

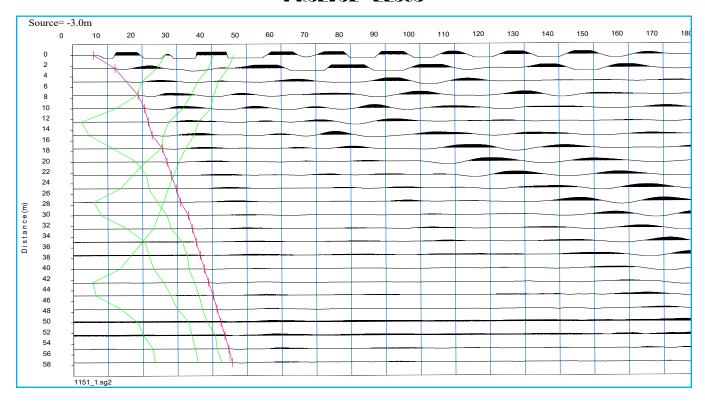


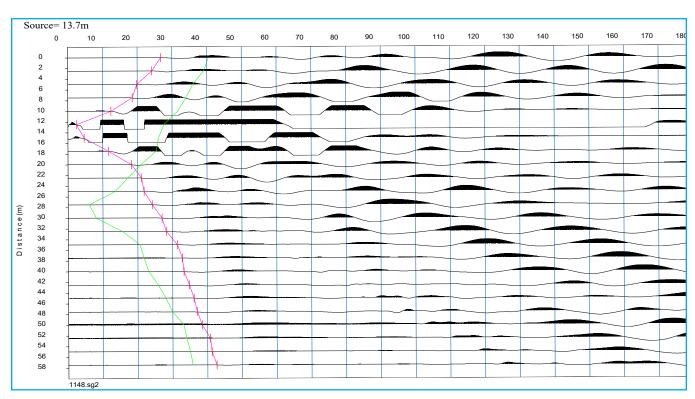




via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

Ministero delle Infrastruffure e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

F +39 0881 31 81 67

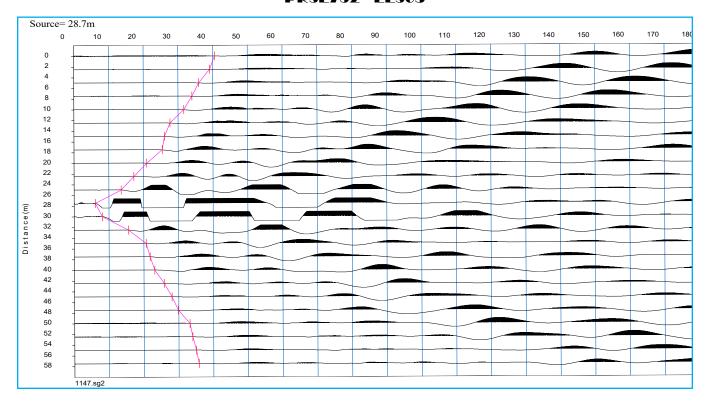


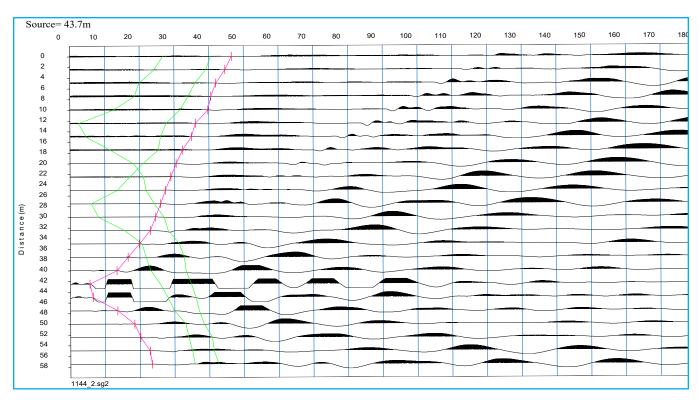




via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

P.NA 03:06:20:20:718 - C.F. DCRLCU81A09D643E

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67



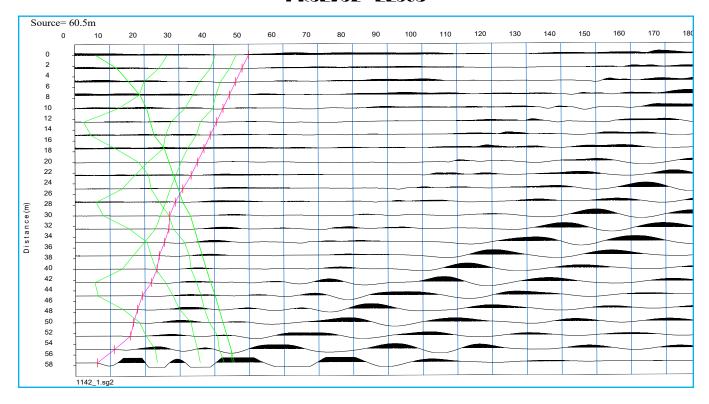


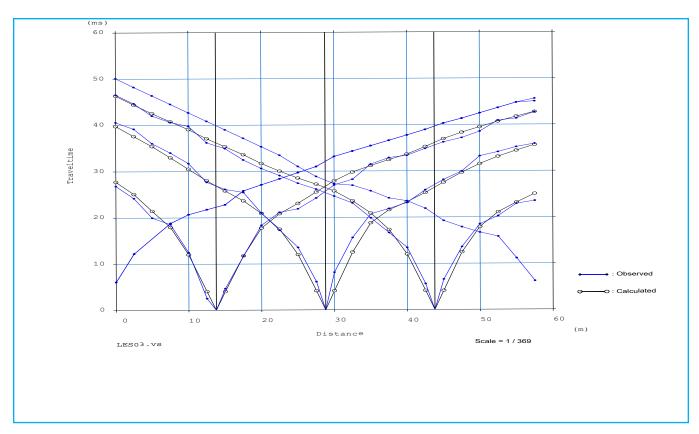


via Montesanto 64-66 71036 Lucera (FG)

www.geosveva.it

geosvevalaboratori@alice.it





Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

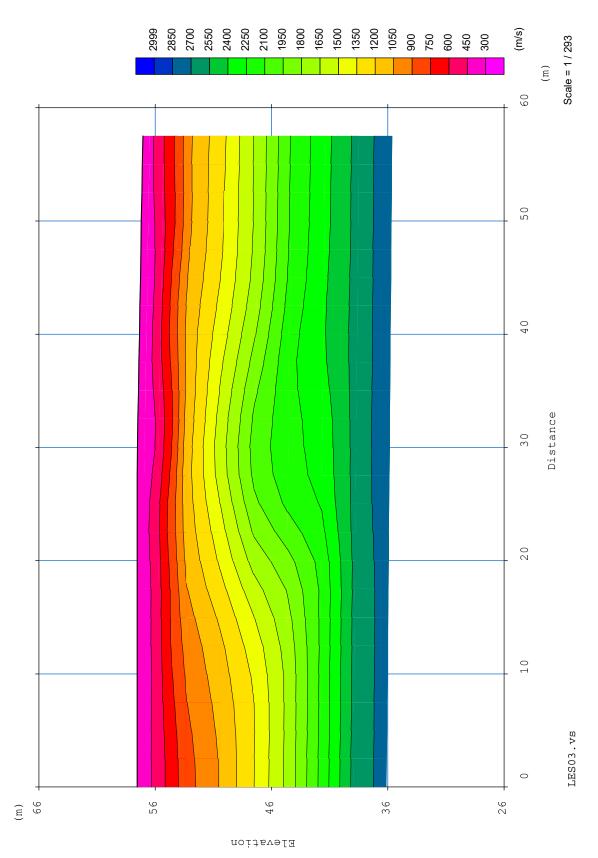
P.NA 03:06:20:20:71(I C.F. DCRLGU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it









Laboratorio sperimentale di analisi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

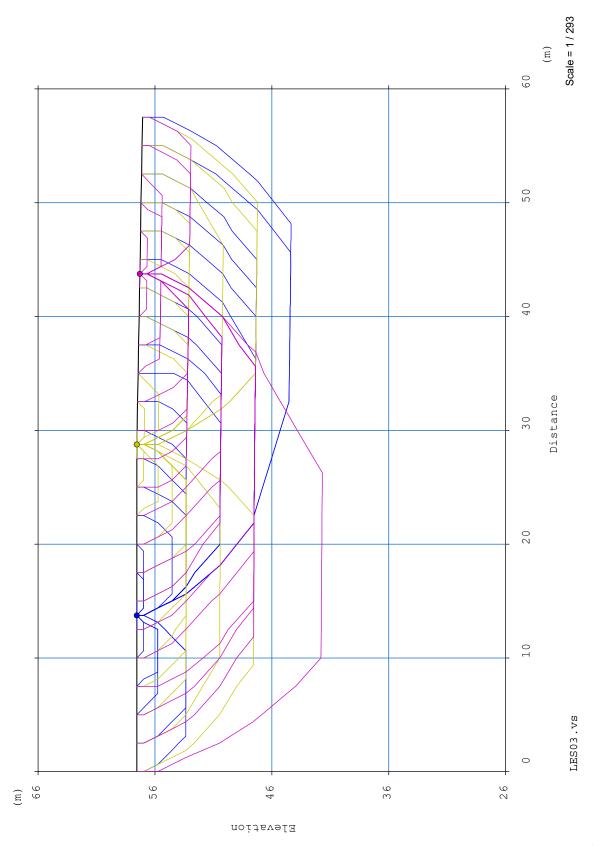
P.NA 03:06:20:20:718 - G.F. DCRLCU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it









# GeoSveva

#### GeoSveva di Luigi Di Carlo

Laboratorio sperimentale di analisi geolecniche

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

- P.NA 0306 20 20 718 - C.F. DCRLQUB1A090643E PORT: T +39 0881 31 81 66

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 0881 31 81 67

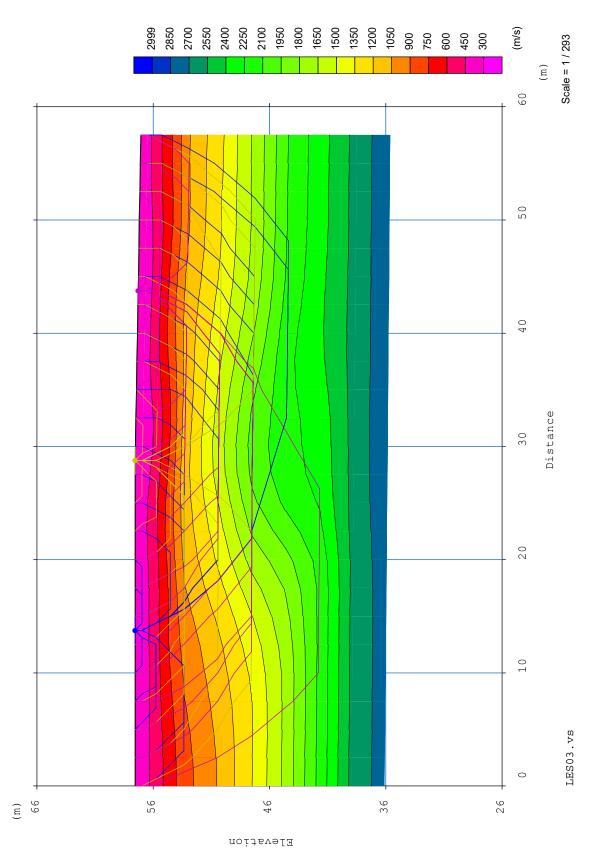
> www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it







ofure Socio resport ALCA



Laboratorio sperimentale di analesi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 26/03/2010 F +39 (0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

71036 Lucera (FG)

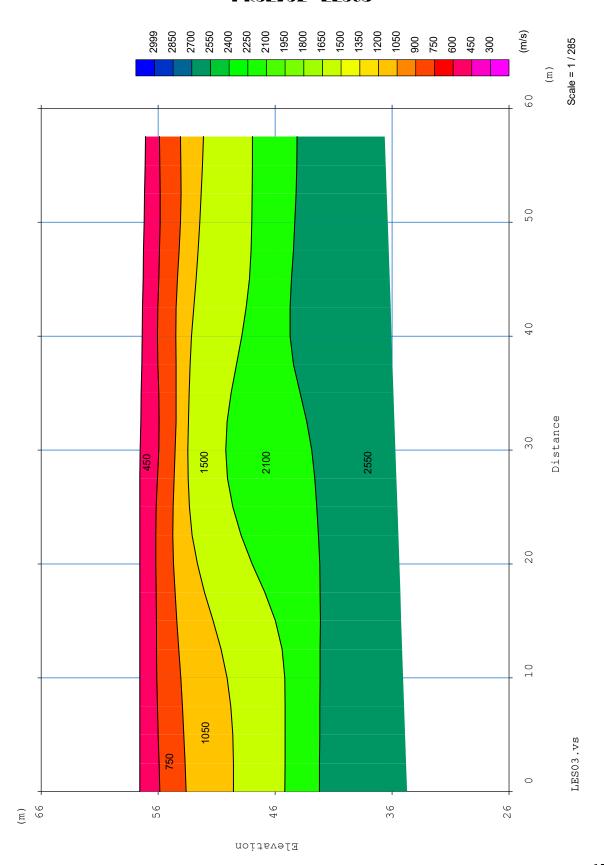
P.NA 03:06:20:20:71(I C.F. DCRLGU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it











Laboratorio sperimentale di analesi geotecniche

Ministero delle Infrastrutture e dei Trasporti Autorizzazione n' 02610 - 2603/2010 F +39 0881 31 81 67

via Montesanto 64-66

- 71036 Lucera (FG)

P.NA 03:06:20:20:718 - G.F. DCRLCU81A090643E

www.geosveva.it geosvevalaboratori@alice.it











