

# IBVI 5 S.R.L.

TIPO DOCUMENTO

DATA INDAGINE-

COMMITTENTE

# **RAPPORTO TECNICO INDAGINI GEOFISICHE**

CARATTERIZZAZIONE SISMICA DEL SOTTOSUOLO E CALCOLO DEL PARAMETRO VS,eq - D.M. 17.01.2018 -

#### PROGETTO DI UN IMPIANTO FOTOVOLTAICO DA 231,599 MWP IN TERRITORIO DI CASTEL DI IUDICA E RAMACCA



IL TECNICO

Ottobre 2021

Dott. Geol. Domenico Boso



# INDICE

1. P	REMESSA	3
2. C	ARATTERIZZAZIONE SISMICA DEL SOTTOSUOLO	4
2.1	Prospezione MASW	4
2.2	Strumentazione utilizzata	6
2.2	2.1 Bibliografia	6
2.3	Risultati delle prospezioni	7
2.4	Descrizione dei risultati	44
3. P	ROSPEZIONE SISMICA TOMOGRAFICA	
3.1	Cenni Teorici	46
3.2	Strumentazione utilizzata	
3.3	Risultati delle prospezioni	
3.4	Descrizione dei risultati	66
4. D	OCUMENTAZIONE FOTOGRAFICA	68

# ALLEGATI:

Planimetria con ubicazione delle indagini – scala 1:12.500



# 1. PREMESSA

Nel presente documento sono illustrati i risultati di una campagna di indagini geognostiche e geofisiche effettuata su incarico della Società IBVI 5 s.r.l., a supporto dello studio geologico relativo al progetto di un impianto fotovoltaico da 231,599 MWp da realizzare nel territorio dei comuni di Castel di Iudica e Ramacca (CT).

La campagna di indagini, propedeutica alla realizzazione del layout dell'impianto, è stata effettuata a campione ed in maniera il più possibile rappresentativa nelle aree acquisite per il progetto; le indagini effettuate sono sia di tipo geofisico (prospezioni MASW e tomografie sismiche a rifrazione). Attraverso i risultati delle indagini e sulla base dell'analisi geologica e geomorfologica del territorio si avranno gli elementi necessari per la progettazione del campo fotovoltaico.

Sono state effettuate le seguenti indagini,

- N. 37 prospezioni MASW per la definizione della sismostratigrafia e della categoria del sottosuolo, ai sensi del D.M. 17.01.18;
- N. 17 prospezioni sismiche tomografiche a rifrazione per la definizione di sezioni bidimensionali ad elevata risoluzione del sottosuolo;

Le prove sono ubicate nell'allegata cartografia in scala 1:10.000.



# 2. CARATTERIZZAZIONE SISMICA DEL SOTTOSUOLO

La nuova normativa tecnica sulle costruzioni, il D.M. 17.01.2018, a differenza delle precedente (D.M. 14.01.08), di cui recepisce gran parte dei contenuti, introduce il concetto di "*velocità equivalente Vs*", che viene calcolata attraverso l'espressione:

$$V_{S,eq} = \frac{H}{\sum_{i=1}^{N} \frac{h_i}{V_{S,i}}}$$

dove H rappresenta la profondità del substrato, definito come quella formazione costituita da roccia o terreno molto rigido, caratterizzata da Vs non inferiore ad 800 m/s. Per terreni con profondità H del substrato superiore o pari a 30 m, la velocità equivalente delle onde di taglio Vs<sub>eq</sub> è definita dal parametro Vs<sub>30</sub>, ottenuto ponendo H=30 nella precedente espressione e considerando le proprietà degli strati del terreno fino a quella profondità.

## 2.1 Prospezione MASW

Il metodo MASW (Multichannel Analysis of Surface Waves) è una tecnica di indagine non invasiva che individua il profilo di velocità delle onde di taglio verticali Vs, basandosi sulla misura delle onde superficiali fatta in corrispondenza di diversi sensori (accelerometri o geofoni) posti sulla superficie del suolo. Il contributo predominante alle onde superficiali è dato dalle onde di Rayleigh, che viaggiano con una velocità correlata alla rigidezza della porzione di terreno interessata dalla propagazione delle onde. In un mezzo stratificato le onde di Rayleigh sono dispersive, cioè onde con diverse lunghezze d'onda si propagano con diverse velocità di fase e velocità di gruppo (Achenbach, J.D., 1999, Aki, K. and Richards, P.G., 1980) o detto in maniera equivalente la velocità di fase (o di gruppo) apparente delle onde di Rayleigh dipende dalla frequenza di propagazione. La natura dispersiva delle onde superficiali è correlabile al fatto che onde ad alta frequenza con lunghezza d'onda corta si propagano negli strati più superficiali e quindi danno informazioni sulla parte più superficiale del suolo, invece onde a bassa frequenza si propagano negli strati più profondi e guindi interessano gli strati più profondi del suolo Il metodo di indagine MASW si distingue in metodo attivo e metodo passivo (Zywicki, D.J. 1999) o in una combinazione di entrambi. Nel metodo attivo le onde superficiali generate in un punto sulla superficie del suolo sono misurate da uno stendimento lineare di sensori. Nel metodo passivo lo stendimento dei sensori può essere sia lineare, sia circolare e si misura il rumore ambientale di fondo esistente. Il metodo attivo generalmente consente di ottenere una velocità di fase (o curva di dispersione) sperimentale apparente nel range di frequenze compreso tra 5Hz e 70Hz, quindi dà informazioni sulla parte più superficiale del suolo, sui primi 30m-50m, in funzione della rigidezza del suolo. Il metodo passivo in genere consente di tracciare una velocità di fase apparente sperimentale compresa tra 0 Hz e



10Hz, quindi dà informazioni sugli strati più profondi del suolo, generalmente al di sotto dei 50 m, in funzione della rigidezza del suolo. Nella presente indagine si effettua il metodo MASW attivo che consente la classificazione sismica dei suoli, perché fornisce il profilo di velocità entro i primi 30m di profondità. Il metodo passivo è più usato quando si ha interesse ad avere informazioni, comunque meno precise, sugli strati più profondi. Il metodo MASW consiste in tre fasi (Roma, 2002):

- 1. calcolo della velocità di fase (o curva di dispersione) apparente sperimentale;
- 2. calcolo della velocità di fase apparente numerica;
- 3. individuazione del profilo di velocità delle onde di taglio verticali Vs.

Quest'ultimo ed importante passaggio si ottiene modificando opportunamente lo spessore h, le velocità delle onde di taglio Vs e di compressione Vp (o in maniera alternativa alle velocità Vp è possibile assegnare il coefficiente di Poisson u ), la densità di massa r degli strati che costituiscono il modello del suolo, fino a raggiungere una sovrapposizione ottimale tra la velocità di fase (o curva di dispersione) sperimentale e la velocità di fase (o curva di dispersione) numerica corrispondente al modello di suolo assegnato.

Il modello di suolo e quindi il profilo di velocità delle onde di taglio verticali possono essere individuati con procedura manuale o con procedura automatica o con una combinazione delle due.

Generalmente si assegnano il numero di strati del modello, il coefficiente di Poisson u, la densità di massa r e si variano lo spessore h e la velocità Vs degli strati. Nella procedura manuale l'utente assegna per tentativi diversi valori delle velocità Vs e degli spessori h, cercando di avvicinare la curva di dispersione numerica alla curva di dispersione sperimentale. Nella procedura automatica (Roma, 2001-2, Joh, 1998) la ricerca del profilo di velocità ottimale è affidata ad un algoritmo di ricerca globale o locale che cerca di minimizzare l'errore tra la curva sperimentale e la curva numerica.

Per le prospezioni del presene lavoro è stata utilizzata una configurazione a 16 canali, step 2 m, offset 5 m, per una lunghezza totale dello stendimento pari a 30 m.

Nella restituzione dei risultati di ogni singola prova vengono allegati i seguenti grafici e tabelle:

- Curva di dispersione sperimentale e picking;
- Modello teorico della curva di dispersione calcolato dalle misure sperimentali;
- Grafico con modello 1-D delle Vs in sottosuolo;
- Tabella dei valori di velocità Vs ottenuti alle varie profondità e calcolo del parametro Vs,<sub>eq</sub> secondo il D.M. 17.01.2018.
- Tabelle riassuntive dei valori di Vs<sub>,eq</sub> e delle Vs relative ai primi tre intervalli di profondità (0-2 m. 2-5m, 5-8m).

In coda al documento è allegata la documentazione fotografica sintetica delle postazioni di prova.



## 2.2 STRUMENTAZIONE UTILIZZATA

Per la realizzazione delle prospezioni sismiche in oggetto è stato utilizzato un sismografo a memoria incrementale per sismica a rifrazione e riflessione della M.A.E. s.r.l., modello A6000-S a 24 canali con risoluzione del segnale a 24 bit per canale.

Nella tabella seguente sono riassunte le caratteristiche tecniche dell'attrezzatura utilizzata.

DATI TECNICI DELLA STRUMENTAZIONE IMPIEGATA				
MODELLO SISMOGRAFO	N. CANALI	HARE A		
M.A.E. A-6000-S	24 (differenziali)			
CONVERSIONE A/D	CAMPIONI PER CANALE			
24 bit a singolo canale	10.922			
CAMPIONAMENTO	LARGHEZZA DI BANDA			
50-50.000 camp./sec.	0-25 Khz			
BAND REJECT	AMPIEZZA MAX. IN INGRESSO			
110dB@50Hz	10Vpp,0dB			
FORMATO DATI	SISTEMA OPERATIVO			
SEG-2 standard	Windows XP Embedded			
IMPEDENZA D'INGRESSO	RUMORE			
220 kOhm@0dB	250nV/@2mS, 36dB			

Per le operazioni di campo sono stati inoltre utilizzati i seguenti accessori

- N. 2 Cavi sismici multipolari in Purex da 60 metri, 12 take-out;
- N. 16 di 24 geofoni verticali, frequenza 4.5 Hz;
- Mazza battente strumentata con trigger e piastra di battuta in alufer;

## 2.2.1 Bibliografia

• Dorman, J., Ewing, M., 1962. Numerical inversion of seismic surface wave dispersion data and crust-mantle structure in the New York-Pennsylvania area. J.Geophys. Res. 67,5227-5241

• Louie, J., 2001. Faster, Better: Shear Wave Velocity to 100 meters Depth from Refraction Microtremor Arrays. Bullettin of the Seismological Society of America, 91, 2, 347-364 aprile

• Nakamura,Y.,1989. A method for dynamic characteristics extimation of subsurface using microtremor on ground surface. QR Raylw.Tech. Res.Inst.,30, 25-33.

• Nazarian, S. e Stokoe, K. H., 1984. In situ shear wave velocities from spectral analysis of surface waves in Proceedings of the World Conference on Earthquake Engineering, vol.8, San Francisco, 21-28 luglio

• Park, C. B.,R. D.Miller e Xia, J., 1999. Multi-channel analysis of surface waves, Geophys.64,800-808

• Rayleigh, W., 1885. On waves propagated along the plane surface of an elastic solid. London Mathematical Soc.Proc.,17:4-11

• Roma, V., 2006. Caratterizzazione sismica del sottosuolo con il metodo MASW.

• Romeo R.W., 2007. La risposta sismica locale per la progettazione strutturale. International Centre for Mechanical Sciences

• Dal Moro G., 2012. Onde di superficie nella Geofisica Applicata. Dario Flaccovio ed.



#### Cover di digenione Coveri

### 2.3 RISULTATI DELLE PROSPEZIONI

DENOMINAZIONE: Profilo MW1

Figura 1 – Curva di dispersione sperimentale (sn.); modello teorico (dx.)



Intervallo	Profondità (m)	H (m)	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	135	0,007
2	2.0-5.0	3,0	278	0,007
3	5.0-8.0	3,0	439	0,007
4	8.0-12.0	4,0	518	0,008
5	12.0-16.0	4,0	569	0,007
6	16.0-21.0	5,0	648	0,008
7	21.0-26.0	5,0	684	0,007
8	26.0-30.0	4,0	702	0,009
Σ		30,0	Σ	0,060
Categoria sottosuolo: C			Vs <sub>,eq</sub> =	334,87

Figura 2 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 3 – Curva di dispersione sperimentale (sn.); modello teorico (dx.)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	Н/Vs
1	0.0-2.0	2,0	214	0,009
2	2.0-5.0	3,0	253	0,012
3	5.0-8.0	3,0	313	0,010
4	8.0-12.0	4,0	411	0,010
5	12.0-16.0	4,0	519	0,008
6	16.0-21.0	5,0	597	0,008
7	21.0-26.0	5,0	653	0,008
8	26.0-30.0	4,0	695	0,006
Σ		30,0	Σ	0,070
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	428,48	

Figura 4 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 5 – Curva di dispersione sperimentale (sn.); modello teorico (dx.)



Intervallo	Profondità (m)	H (m)	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	300	0,007
2	2.0-5.0	3,0	276	0,011
3	5.0-8.0	3,0	284	0,011
4	8.0-12.0	4,0	357	0,011
5	12.0-16.0	4,0	501	0,008
6	16.0-21.0	5,0	577	0,009
7	21.0-26.0	5,0	592	0,008
8	26.0-30.0	4,0	604	0,007
Σ		30,0	Σ	0,071
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	422,40	

Figura 6 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 7 – Curva di dispersione sperimentale (sn.); modello teorico (dx.)



Figura 8 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs,eq (dx)





Figura 9 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	319	0,006
2	2.0-5.0	3,0	287	0,010
3	5.0-8.0	3,0	302	0,010
4	8.0-12.0	4,0	319	0,013
5	12.0-16.0	4,0	327	0,012
6	16.0-21.0	5,0	337	0,015
7	21.0-26.0	5,0	341	0,015
8	26.0-30.0	4,0	383	0,010
Σ		30,0	Σ	0,091
Categoria sottosuolo: C		Vs <sub>,eq</sub> =	328,33	

Figura 10 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 11 – Curva di dispersione sperimentale (sn.); modello teorico (dx.)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	143	0,014
2	2.0-5.0	3,0	274	0,011
3	5.0-8.0	3,0	217	0,014
4	8.0-12.0	4,0	256	0,016
5	12.0-16.0	4,0	385	0,010
6	16.0-21.0	5,0	438	0,011
7	21.0-26.0	5,0	478	0,010
8	26.0-30.0	4,0	587	0,007
Σ		30,0	Σ	0,093
Categoria sottosuolo: C			Vs <sub>,eq</sub> =	320,98

Figura 12 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 13 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	269	0,007
2	2.0-5.0	3,0	221	0,014
3	5.0-8.0	3,0	252	0,012
4	8.0-12.0	4,0	298	0,013
5	12.0-16.0	4,0	311	0,013
6	16.0-21.0	5,0	317	0,016
7	21.0-26.0	5,0	335	0,015
8	26.0-30.0	4,0	344	0,012
Σ		30,0	Σ	0,102
Categoria sottosuolo: C			Vs <sub>,eq</sub> =	295,49

Figura 14 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs,eq (dx)





Figura 15 - Curva di dispersione sperimentale (sn.); modello teorico (dx.)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	291	0,007
2	2.0-5.0	3,0	229	0,013
3	5.0-8.0	3,0	305	0,010
4	8.0-12.0	4,0	342	0,012
5	12.0-16.0	4,0	430	0,009
6	16.0-21.0	5,0	508	0,010
7	21.0-26.0	5,0	522	0,010
8	26.0-30.0	4,0	542	0,007
Σ		30,0	Σ	0,078
Categoria sottosuolo: B			Vs <sub>,eq</sub> =	386,55

Figura 16 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 17 – Curva di dispersione sperimentale (sn.); modello teorico (dx.)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	224	0,009
2	2.0-5.0	3,0	330	0,009
3	5.0-8.0	3,0	340	0,009
4	8.0-12.0	4,0	367	0,011
5	12.0-16.0	4,0	391	0,010
6	16.0-21.0	5,0	416	0,012
7	21.0-26.0	5,0	440	0,011
8	26.0-30.0	4,0	440	0,009
Σ		30,0	Σ	0,080
Categoria sottosuolo: B			Vs <sub>,eq</sub> =	372,92

Figura 18 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 19 – Curva di dispersione sperimentale (sn.); modello teorico (dx.)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	SV/H
1	0.0-2.0	2,0	181	0,011
2	2.0-5.0	3,0	240	0,013
3	5.0-8.0	3,0	273	0,011
4	8.0-12.0	4,0	384	0,010
5	12.0-16.0	4,0	401	0,010
6	16.0-21.0	5,0	441	0,011
7	21.0-26.0	5,0	459	0,011
8	26.0-30.0	4,0	470	0,009
Σ		30,0	Σ	0,086
Categ	Categoria sottosuolo: C			350,17

Figura 20 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs,eq (dx)





Figura 21 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	s//H
1	0.0-2.0	2,0	160	0,013
2	2.0-5.0	3,0	229	0,013
3	5.0-8.0	3,0	277	0,011
4	8.0-12.0	4,0	335	0,012
5	12.0-16.0	4,0	335	0,012
6	16.0-21.0	5,0	474	0,011
7	21.0-26.0	5,0	561	0,009
8	26.0-30.0	4,0	577	0,007
Σ		30,0	Σ	0,087
Categoria sottosuolo: C			Vs <sub>,eq</sub> =	346,00

Figura 22 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs,<sub>eq</sub> (dx)





Figura 23 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	195	0,010
2	2.0-5.0	3,0	290	0,010
3	5.0-8.0	3,0	252	0,012
4	8.0-12.0	4,0	278	0,014
5	12.0-16.0	4,0	398	0,010
6	16.0-21.0	5,0	482	0,010
7	21.0-26.0	5,0	521	0,010
8	26.0-30.0	4,0	564	0,007
Σ		30,0	Σ	0,084
Categoria sottosuolo: C		Vs <sub>,eq</sub> =	357,11	

Figura 24 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs,eq (dx)





Figura 25 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	218	0,009
2	2.0-5.0	3,0	199	0,015
3	5.0-8.0	3,0	244	0,012
4	8.0-12.0	4,0	268	0,015
5	12.0-16.0	4,0	313	0,013
6	16.0-21.0	5,0	383	0,013
7	21.0-26.0	5,0	445	0,011
8	26.0-30.0	4,0	455	0,009
Σ		30,0	Σ	0,097
Categoria sottosuolo: C		Vs <sub>,eq</sub> =	308,22	

Figura 26 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 27 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	SVIH
1	0.0-2.0	2,0	214	0,009
2	2.0-5.0	3,0	327	0,009
3	5.0-8.0	3,0	391	0,008
4	8.0-12.0	4,0	425	0,009
5	12.0-16.0	4,0	436	0,009
6	16.0-21.0	5,0	443	0,011
7	21.0-26.0	5,0	448	0,011
8	26.0-30.0	4,0	448	0,009
Σ		30,0	Σ	0,076
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	393,93	

Figura 28 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 29 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	SV/H
1	0.0-2.0	2,0	198	0,010
2	2.0-5.0	3,0	212	0,014
3	5.0-8.0	3,0	251	0,012
4	8.0-12.0	4,0	329	0,012
5	12.0-16.0	4,0	347	0,012
6	16.0-21.0	5,0	348	0,014
7	21.0-26.0	5,0	356	0,014
8	26.0-30.0	4,0	360	0,011
Categoria sottosuolo: C			Vs <sub>,eq</sub> =	301,77

Figura 30 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 31 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	H (m)	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	210	0,010
2	2.0-5.0	3,0	305	0,010
3	5.0-8.0	3,0	493	0,006
4	8.0-12.0	4,0	591	0,007
5	12.0-16.0	4,0	619	0,006
6	16.0-21.0	5,0	633	0,008
7	21.0-26.0	5,0	633	0,008
8	26.0-30.0	4,0	645	0,006
Σ		30,0	Σ	0,061
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	494,44	

Figura 32 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 33 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	125	0,016
2	2.0-5.0	3,0	176	0,017
3	5.0-8.0	3,0	298	0,010
4	8.0-12.0	4,0	389	0,010
5	12.0-16.0	4,0	433	0,009
6	16.0-21.0	5,0	477	0,010
7	21.0-26.0	5,0	491	0,010
8	26.0-30.0	4,0	491	0,008
Σ		30,0	Σ	0,091
Categoria sottosuolo: C		Vs <sub>,eq</sub> =	328,06	

Figura 34 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 35 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	н/vs
1	0.0-2.0	2,0	189	0,011
2	2.0-5.0	3,0	251	0,012
3	5.0-8.0	3,0	223	0,013
4	8.0-12.0	4,0	297	0,013
5	12.0-16.0	4,0	381	0,010
6	16.0-21.0	5,0	433	0,012
7	21.0-26.0	5,0	459	0,011
8	26.0-30.0	4,0	483	0,008
Σ		30,0	Σ	0,091
Categoria sottosuolo: C		Vs <sub>,eq</sub> =	330,85	

Figura 36 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 37 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	(s/m) sV	SVIH
1	0.0-2.0	2,0	214	0,009
2	2.0-5.0	3,0	288	0,010
3	5.0-8.0	3,0	239	0,013
4	8.0-12.0	4,0	316	0,013
5	12.0-16.0	4,0	340	0,012
6	16.0-21.0	5,0	358	0,014
7	21.0-26.0	5,0	373	0,013
8	26.0-30.0	4,0	381	0,010
Σ		30,0	Σ	0,095
Categoria sottosuolo: C			Vs <sub>,eq</sub> =	317,10

Figura 38 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)



# DENOMINAZIONE: Profilo MW20 ÷. ×10\* 5,4 1.1 1 viccis & fam [min] Innia : Ni di face Ó. 100 ú free nta (Hz) 500

Figura 39 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	sV/H
1	0.0-2.0	2,0	255	0,008
2	2.0-5.0	3,0	237	0,013
3	5.0-8.0	3,0	252	0,012
4	8.0-12.0	4,0	276	0,014
5	12.0-16.0	4,0	346	0,012
6	16.0-21.0	5,0	369	0,014
7	21.0-26.0	5,0	397	0,013
8	26.0-30.0	4,0	410	0,010
Σ		30,0	Σ	0,094
Categoria sottosuolo: C		Vs <sub>,eq</sub> =	317,93	

Figura 40 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 41 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	NNS
1	0.0-2.0	2,0	216	0,009
2	2.0-5.0	3,0	316	0,009
3	5.0-8.0	3,0	380	0,008
4	8.0-12.0	4,0	423	0,009
5	12.0-16.0	4,0	431	0,009
6	16.0-21.0	5,0	438	0,011
7	21.0-26.0	5,0	448	0,011
8	26.0-30.0	4,0	448	0,009
Σ		30,0	Σ	0,077
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	390,17	

Figura 42 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 43 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	SVIH
1	0.0-1.0	1,0	184	0,005
2	1.0-3.0	2,0	253	0,008
3	3.0-6.0	3,0	385	0,008
4	6.0-10.0	4,0	489	0,008
5	10.0-14.0	4,0	566	0,007
6	14.0-19.0	5,0	587	0,009
7	19.0-24.0	5,0	587	0,009
8	24.0-30.0	6,0	600	0,010
Σ		30,0	Σ	0,063
Categoria sottosuolo: B			Vs <sub>,eq</sub> =	379,67

Figura 44 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 45 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	243	0,008
2	2.0-5.0	3,0	316	0,009
3	5.0-8.0	3,0	303	0,010
4	8.0-12.0	4,0	279	0,014
5	12.0-16.0	4,0	297	0,013
6	16.0-21.0	5,0	320	0,016
7	21.0-26.0	5,0	338	0,015
8	26.0-30.0	4,0	350	0,011
Σ		30,0	Σ	0,097
Categoria sottosuolo: C		Vs <sub>,eq</sub> =	308,40	

Figura 46 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 47 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	SV/H
1	0.0-1.0	1,0	177	0,006
2	1.0-3.0	2,0	232	0,009
3	3.0-6.0	3,0	266	0,011
4	6.0-10.0	4,0	321	0,012
5	10.0-14.0	4,0	488	0,008
6	14.0-19.0	5,0	524	0,010
7	19.0-24.0	5,0	534	0,009
8	24.0-30.0	6,0	545	0,011
Σ		30,0	Σ	0,076
Cate	Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	382,71

Figura 48 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 49 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	202	0,010
2	2.0-5.0	3,0	249	0,012
3	5.0-8.0	3,0	313	0,010
4	8.0-12.0	4,0	354	0,011
5	12.0-16.0	4,0	424	0,009
6	16.0-21.0	5,0	448	0,011
7	21.0-26.0	5,0	466	0,011
8	26.0-30.0	4,0	475	0,008
Σ		30,0	Σ	0,083
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	363,29	

Figura 50 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 51 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	SV/H
1	0.0-1.0	1,0	158	0,006
2	1.0-3.0	2,0	223	0,009
3	3.0-6.0	3,0	303	0,010
4	6.0-10.0	4,0	407	0,010
5	10.0-14.0	4,0	451	0,009
6	14.0-19.0	5,0	470	0,011
7	19.0-24.0	5,0	492	0,010
8	24.0-30.0	6,0	516	0,012
Σ		30,0	Σ	0,076
Categoria sottosuolo: B			Vs <sub>,eq</sub> =	467,76

Figura 52 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs,eq (dx)





Figura 53 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	SVIH
1	0.0-2.0	2,0	254	0,008
2	2.0-5.0	3,0	221	0,014
3	5.0-8.0	3,0	386	0,008
4	8.0-12.0	4,0	485	0,008
5	12.0-16.0	4,0	553	0,007
6	16.0-21.0	5,0	644	0,008
7	21.0-26.0	5,0	661	0,008
8	26.0-30.0	4,0	686	0,006
Σ		30,0	Σ	0,066
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	455,51	

Figura 54 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 55 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	Н/Vs
1	0.0-2.0	2,0	275	0,007
2	2.0-5.0	3,0	357	0,008
3	5.0-8.0	3,0	245	0,012
4	8.0-12.0	4,0	321	0,012
5	12.0-16.0	4,0	568	0,007
6	16.0-21.0	5,0	635	0,008
7	21.0-26.0	5,0	635	0,008
8	26.0-30.0	4,0	668	0,006
Σ		30,0	Σ	0,069
Categoria sottosuolo: B			Vs <sub>,eq</sub> =	433,77

Figura 56 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 57 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	321	0,006
2	2.0-5.0	3,0	383	0,008
3	5.0-8.0	3,0	308	0,010
4	8.0-12.0	4,0	361	0,011
5	12.0-16.0	4,0	496	0,008
6	16.0-21.0	5,0	617	0,008
7	21.0-26.0	5,0	705	0,007
8	26.0-30.0	4,0	737	0,005
Σ		30,0	Σ	0,064
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	471,91	

Figura 58 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs,<sub>eq</sub> (dx)





Figura 59 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-1.0	1,0	208	0,005
2	1.0-3.0	2,0	231	0,009
3	3.0-6.0	3,0	220	0,014
4	6.0-10.0	4,0	267	0,015
5	10.0-14.0	4,0	401	0,010
6	14.0-19.0	5,0	412	0,012
7	19.0-24.0	5,0	431	0,012
8	24.0-30.0	6,0	442	0,014
Σ		30,0	Σ	0,089
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	462,34	

Figura 60 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs,eq (dx)





Figura 61 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



DENOMINAZIONE:

Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	198	0,010
2	2.0-5.0	3,0	237	0,013
3	5.0-8.0	3,0	346	0,009
4	8.0-12.0	4,0	416	0,010
5	12.0-16.0	4,0	464	0,009
6	16.0-21.0	5,0	486	0,010
7	21.0-26.0	5,0	450	0,011
8	26.0-30.0	4,0	458	0,009
Σ		30,0	Σ	0,080
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	375,95	

Figura 62 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)



#### Denominazione: Profilo MW32



Figura 63 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-1.0	1,0	159	0,006
2	1.0-3.0	2,0	269	0,007
3	3.0-6.0	3,0	449	0,007
4	6.0-10.0	4,0	507	0,008
5	10.0-14.0	4,0	565	0,007
6	14.0-19.0	5,0	619	0,008
7	19.0-24.0	5,0	651	0,008
8	24.0-30.0	6,0	662	0,009
Σ		30,0	Σ	0,060
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	433,46	

Figura 64 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 65 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	(s/m) sV	SVIH
1	0.0-1.0	1,0	132	0,008
2	1.0-3.0	2,0	154	0,013
3	3.0-6.0	3,0	253	0,012
4	6.0-10.0	4,0	387	0,010
5	10.0-14.0	4,0	441	0,009
6	14.0-19.0	5,0	479	0,010
7	19.0-24.0	5,0	488	0,010
8	24.0-30.0	6,0	488	0,012
Σ		30,0	Σ	0,085
Categoria sottosuolo: B		Vs <sub>,eq</sub> =	395,17	

Figura 66 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 67 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	215	0,009
2	2.0-5.0	3,0	245	0,012
3	5.0-8.0	3,0	307	0,010
4	8.0-12.0	4,0	412	0,010
5	12.0-16.0	4,0	533	0,008
6	16.0-21.0	5,0	566	0,009
7	21.0-26.0	5,0	583	0,009
8	26.0-30.0	4,0	597	0,007
Σ		30,0	Σ	0,073
Categoria sottosuolo: B			Vs <sub>,eq</sub> =	412,98

Figura 68 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 69 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	166	0,012
2	2.0-5.0	3,0	211	0,014
3	5.0-8.0	3,0	223	0,013
4	8.0-12.0	4,0	315	0,013
5	12.0-16.0	4,0	348	0,011
6	16.0-21.0	5,0	402	0,012
7	21.0-26.0	5,0	412	0,012
8	26.0-30.0	4,0	425	0,009
Σ		30,0	Σ	0,098
Categoria sottosuolo: C		Vs <sub>,eq</sub> =	306,44	

Figura 70 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs $_{eq}$  (dx)





Figura 71 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	SVIH
1	0.0-2.0	2,0	208	0,010
2	2.0-5.0	3,0	221	0,014
3	5.0-8.0	3,0	285	0,011
4	8.0-12.0	4,0	325	0,012
5	12.0-16.0	4,0	368	0,011
6	16.0-21.0	5,0	423	0,012
7	21.0-26.0	5,0	480	0,010
8	26.0-30.0	4,0	528	0,008
Σ		30,0	Σ	0,087
Cate	goria sottosu	Vs <sub>,eq</sub> =	346,00	

Figura 72 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)





Figura 73 – Curva di dispersione sperimentale (sn); modello teorico (dx)



DENOMINAZIONE:

Intervallo	Profondità (m)	(m) H	Vs (m/s)	H/Vs
1	0.0-2.0	2,0	258	0,008
2	2.0-5.0	3,0	328	0,009
3	5.0-8.0	3,0	400	0,008
4	8.0-12.0	4,0	272	0,015
5	12.0-16.0	4,0	306	0,013
6	16.0-21.0	5,0	374	0,013
7	21.0-26.0	5,0	385	0,013
8	26.0-30.0	4,0	450	0,009
Σ		30,0	Σ	0,087
Cate	goria sottosu	Vs <sub>,eq</sub> =	343,17	

Figura 74 – Profilo Vs (sn); tabella di calcolo Vs<sub>,eq</sub> (dx)



## 2.4 DESCRIZIONE DEI RISULTATI

Di seguito viene presentata una tabella riassuntiva dei valori di Vs,<sub>eq</sub> ottenuti attraverso le prospezioni MASW. Oltre al valore del Vs,<sub>eq</sub> e della categoria di sottosuolo (D.M. 17.01.18), vengono riportati i valori di velocità delle onde di taglio nei primi sei metri di profondità secondo gli intervalli 0-2 m, 2-5 m e 5-8 m; per questi intervalli è indicata una stima della consistenza e dei parametri elasto-dinamici, in particolare i moduli di rigidità e di volume, nonché il modulo di elasticità sia dinamico che statico. I terreni ad elevata consistenza, con valore di Vs superiore a 600 m/s, presentano generalmente caratteristiche litoidi.

Consistenza/rigidezza del terreno	Bassa	Media	Medio-Elevata	Elevata
Velocità delle onde di taglio Vs	<180 m/s	180-300	300-600	>600
Modulo di Rigidità (Kg/cmq)	<526,0	526,0-1800,3	1800,3-7143,1	>7143,1
Modulo di Volume (Kg/cmq)	<1896,2	1896,2-26403,9	26403,9-36938,6	>36938,6
Modulo di elasticità dinamico (Kg/cmq)	<1444,44	1444,44-5280,8	5280,8-21107,8	>21107,8
Modulo di elasticità statico (Kg/cmq)	<37,38	37,38-282,5	282,5-2452,8	>2452,8

MASW n.	Vs, <sub>eq</sub> (m/s)	Categoria sottosuolo (D.M. 17.01.18)	Vs (m/s)	Vs (m/s)	Vs (m/s)
		()	0-2 m	2-5 m	5-8 m
1	334,87	С	164	242	282
2	428,48	В	214	253	313
3	422,40	В	300	276	284
4	440,16	В	246	330	230
5	328,33	С	319	287	302
6	320,98	С	143	274	217
7	295,49	С	269	221	252
8	386,55	В	291	229	305
9	372,92	В	224	330	340
10	350,17	С	181	240	273
11	346,00	С	160	229	277
12	357,11	С	195	290	252
13	308,22	С	218	199	244
14	393,93	В	214	327	391
15	301,77	С	198	212	251
16	494,44	В	210	305	493
17	328,06	С	125	176	298
18	330,85	С	189	251	223
19	317,10	С	214	288	239
20	317,93	С	255	237	252
21	390,17	В	216	316	380
22	379,67	В	144	245	398



23	308,40	С	243	316	303
24	382,71	В	218	321	390
25	363,29	В	202	249	313
26	467,76	В	214	280	389
27	455,51	В	254	221	386
28	433,77	В	275	357	245
29	471,91	В	321	383	308
30	462,34	В	457	406	364
31	375,95	В	198	237	346
32	433,46	В	304	276	295
33	395,17	В	389	374	335
34	412,98	В	215	245	307
35	306,44	С	166	211	223
36	346,00	С	208	221	285
37	343,17	С	258	328	400

Dalla tabella sopra esposta si vede che i terreni analizzati ricadono quasi in egual misura fra le categorie B e C, di cui alle N.T.C. 2018. Tendenzialmente, sono ricompresi nella categoria C la maggior parte dei terreni dei bassi versanti, per via di un maggior accumulo di depositi colluviali di versante, mentre in genere i terreni presenti più in quota o in presenza di formazioni più compatte sono ricaduti nella categoria B.

Di seguito è mostrato un istogramma con i valori di Vs,<sub>eq</sub> rilevati nelle varie prospezioni.



Tabella 1 – Valori di Vs<sub>,eq</sub>



## 3. PROSPEZIONE SISMICA TOMOGRAFICA

## 3.1 CENNI TEORICI

Per la ricostruzione geometrica e la caratterizzazione fisica (Vp) dei terreni interessati ai fini progettuali è stata eseguita una tomografia sismica assiale di superficie allo scopo di restituire la struttura del substrato come "immagine" bidimensionale di velocità delle onde sismiche longitudinali.

La tomografia sismica ha il compito di stabilire le proprietà dinamiche in sito dei terreni di fondazione, individuare eventuali discontinuità, cavità o strati particolarmente poco consistenti presenti nel sottosuolo, mediante la definizione della velocità e della direzione di propagazione delle onde elastiche generate da sorgenti artificiali.

La velocità di propagazione in un terreno è legata essenzialmente alle proprietà elastiche ed alla densità, che a sua volta dipende dalla porosità, dal grado di fratturazione, dal contenuto in acqua e dalla composizione chimica. Ogni variazione di questo fattore influenza il valore della densità provocandone, quindi, una corrispondente variazione della velocità di propagazione delle onde sismiche.

I dati sismici ottenuti (tempi d'arrivo delle onde longitudinali), sono stati trattati tomograficamente, al fine di ricostruire profili 2D lungo le sezioni sismiche investigate.

In fase di elaborazione dei dati è stato applicato il metodo di interpretazione dei dati noto come <u>Generalized Simulated-Annealing Optimization.</u>

Il G.S.A.O. è un modello di calcolo che consente una procedura **non lineare** dell'inversione dei tempi di primo arrivo delle fasi dirette e rifratte delle onde sismiche registrate durante una prospezione sismica superficiale a rifrazione.

Il vantaggio di tale tecnica è nell'assoluta indipendenza dal modello iniziale di velocità.

Le fasi di calcolo che vengono eseguite nel processo d'elaborazione dei dati, possono essere così sintetizzate:

• Calcolo dei travel - time attraverso un modello iniziale di velocità e determinazione dell'errore minimo quadrato ( $E_0$  = least-square error), tra il travel – time calcolato e quello osservato.

Per ogni iterazione i è possibile definire il "least-square error" secondo la formula:

$$E_{i} = \frac{1}{N} \left[ \sum_{j=1}^{N} (t_{j}^{obs} - t_{j}^{cal})^{2} \right]$$
(1)

dove **N** è il numero di campioni, j denota ogni osservazione, e **t**<sup>obs</sup> e **t**<sup>cal</sup> sono rispettivamente il tempo osservato e calcolato.



- Perturbazione del modello di velocità mediante l'inserimento di una costante di velocità casuale, mantenendo la non linearità del sistema, e calcolo del nuovo "least – square error" E1.
- Determinazione della probabilità P di ammettere il nuovo modello (cioè che il modello sia accettabile):

$$P = 1; \quad E_1 \le E_0$$
 (2)

$$P = P_c = \exp\left[\frac{(E_{\min} - E_1)^q \Delta E}{T}\right]; \quad E_1 > E_0$$
 (3)

dove  $\mathbf{P}_{\mathbf{c}}$  è la probabilità di accettare la condizione,  $\Delta E = E_0 - E_1, q$  è una costante d'integrazione (che si determina empiricamente), ed  $\mathbf{E}_{\min}$  è il valore oggettivo della funzione dei minimi totali.

Teoricamente si ha  $\mathbf{E}_{\min} = 0$ .

L'equazione (2), media tutti i valori accettati dal nuovo modello, laddove l'errore minimo quadrato (least – square error) è minore nell'iterazione prevista.

Ciò consente, durante l'inversione dei dati, di sfuggire dall'intorno dei minimi locali, andando alla ricerca del minimo globale.

• Ripetizione delle inversioni fino al raggiungimento della convergenza richiesta tra la differenza dell'errore minimo quadrato ed il successivo modello e la probabilità di accettare nuovi modelli di velocità a minimo errore.



## 3.2 STRUMENTAZIONE UTILIZZATA

Per la realizzazione delle prospezioni sismiche in oggetto è stato utilizzato un sismografo a memoria incrementale per sismica a rifrazione e riflessione della MAE, modello A6000-S a 24 canali con risoluzione del segnale a 24 bit per canale.

Nella tabella seguente sono riassunte le caratteristiche tecniche dell'attrezzatura utilizzata.

DATI TECNICI DELLA STRUMENTAZIONE IMPIEGATA								
MODELLO SISMOGRAFO	N. CANALI	BAE -						
M.A.E. A-6000-S	24 (differenziali)	- and the second s						
CONVERSIONE A/D	CAMPIONI PER CANALE		Instant.					
24 bit a singolo canale	10.922							
CAMPIONAMENTO	LARGHEZZA DI BANDA	Variation Alteration	-					
50-50.000 camp./sec.	0-25 Khz		Cert.					
BAND REJECT	AMPIEZZA MAX. IN INGRESSO		ALC: N					
110dB@50Hz	10Vpp,0dB		ILS.LO					
FORMATO DATI	SISTEMA OPERATIVO		Line and					
SEG-2 standard	Windows XP Embedded		14-101					
IMPEDENZA D'INGRESSO	RUMORE							
220 kOhm@0dB	250nV/@2mS, 36dB	H VM PH						

Per le operazioni di campo, inerenti l'esecuzione dell'indagine geofisica, sono stati inoltre utilizzati i seguenti accessori

- N. 2 Cavi sismici multipolari in Purex da 60 metri, 12 take-out, intervallo 5 metri;
- N. 12 geofoni verticali frequenza 14 Hz;
- Mazza battente strumentata con trigger e piastra di battuta in alufer;



## 3.3 RISULTATI DELLE PROSPEZIONI

Denominazione: Sezione sismica tomografica Ts1							
N. GEOFONI:	STEP INTERGEOFONICO	N. SHOTS	LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	Profondità Raggiunta			
16	2 m	3	40 m	9 m			

Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Litologia presunta	
1	420	0,8 – 2,0	Limi argillosi	
2	800	2,5-4	Argille limose a consistenza media	60 340
3	1350		Argille a consistenza elevata	Dromocrone osservate e calcolate





DENO	MINAZIONE:				
Sez	ione sisr	nica tomog	grafica	Ts2	
N. GEO	OFONI:	STEP INTERGEC	FONICO	N. SHOTS	LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT PROFONDITÀ RAGGIUNTA
	16	2 m		3	40 m 8 m
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	
1	420	0,8 – 1,8	Limi aı	rgillosi	
2	750	1,8-3,5	Argille media	limose mente consiste	enti
3	1400		Argille elevata	a consistenza a	Dromocrone osservate e calcolate





DENO	MINAZIONE:					
Sez	ione sisn	nica tomog	grafica	Ts3		
N. GEO	OFONI:	STEP INTERGEC	FONICO	N. SHOTS	LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT PI	ROFONDITÀ <b>R</b> AGGIUNTA
	16	2 m		3	40 m	8 m
					<u> </u>	
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Litc	ologia presunta	****	
1	450	0,2 – 1,8	Sabbie natura	e e ghiaie di silicea		4
2	900	2,0-5,5	Argillit Crisan frattura	i silicee (F.ne ti) scagliettate ate	e	rtarhänster 13
3	1500		Argillit Crisan consis	i silicee (F.ne ti) stratificate a tenza lapidea	Dromocrone osservate e o	calcolate





Sezione sismica tomografica Ts4									
N. GEO	OFONI:	STEP INTERGEC	FONICO	N. SHOTS	LUNG	GHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	PROFONDITÀ RAGGIUNTA		
	16	2 m		3		40 m	8 m		
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	1	300	A A A A A A A A A A A A A A A A A A A		
1	450	0,2 - 1,8	Limi aı	rgillosi		X	$\rightarrow$		
2	790	3,8-4,5	Argille media	limose mente consiste	enti	Balancer's Ground - Bald s Conde	nt formulation 11 M4		
3	1450		Argille elevata	a consistenza a		Dromocrone osservate	e calcolate		





DENON	MINAZIONE:						
Sez	ione sisr	nica tomog	yrafica	Ts5			
N. GEO	OFONI:	STEP INTERGEO	FONICO	N. SHOTS	LUNGHE	EZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	PROFONDITÀ RAGGIUNTA
	16	2 m		3		40 m	10 m
				·			
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Litc	ologia presunta	a		and a
1	420	0,3 – 2,0	Limi aı	rgillosi			< /
2	700	3,5 – 4,5	Argille media	limose mente consiste	enti		
3	1100		Argille medio	a consistenza -elevata	L	Beckhausel-Otausel-Themochile Dromocrone osservate	e calcolate





	Denominazione:									
Sez N. GEO	DFONI:	STEP INTERGEC	FONICO	N. SHOTS	LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	Profondità Raggiunta				
16		2 m		3	40 m	7 m				
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta		A Contraction of the second se				
1	430	0,6 – 1,8	Limi a	rgillosi		$\times$				
2	680	5,0 - 6,5	Argille consis bassa	limose a tenza medio-	010 Backligener-Chenned "Backtor-Celor	med Scieto Hamber 30 548				
3	1050		Argille media	a consistenza	Dromocrone osserva	e e calcolate				



Figura 80 – Modello sismostratigrafico del sottosuolo



	Denominazione: Sezione sismica tomografica. Ts7									
N. GEOFONI: 16		STEP INTERGEOFONICO		N. Sнотs 3	LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT 40 m		Profondità Raggiunta 9 m			
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	a					
1	430	1,0 – 2,5	Limi aı	rgillosi			$\searrow$			
2	750	2,5 – 5,5	Argille media	limose mente consiste	enti	Ballyang-Charact Tauly-Chara	at functions 10			
3	1300		Argille medio	a consistenza -elevata	l	Dromocrone osservate	e calcolate			



![](_page_55_Picture_0.jpeg)

Dromocrone osservate e calcolate

DENO	MINAZIONE:				
Sez	ione sisr	nica tomoç	grafica	Ts8	
N. GEOFONI:		STEP INTERGEC	FONICO	N. SHOTS	LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT PROFONDITÀ RAGGIUNTA
	16	2 m		3	40 m 8 m
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	
1	460	0,3 – 1,8	Limi a	rgillosi	
2	800	3,0- – 5,0	Argille media	limose mente consiste	enti

![](_page_55_Figure_2.jpeg)

Argille a consistenza medio-elevata

3

1350

Figura 82 – Modello sismostratigrafico del sottosuolo

![](_page_56_Picture_0.jpeg)

DENO	DENOMINAZIONE:										
Sez	Sezione sismica tomografica Ts9										
N. GEOFONI: STEP		STEP INTERGEC	STEP INTERGEOFONICO		LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	PROFONDITÀ RAGGIUNTA					
	16	2 m		3	40 m	6 m					
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	B						
1	450	0,3 - 1,8	Limi ai	rgillosi	X						
2	800	2,0 - 2,5	Argille consis	mediamente tenti	Indigent=ChernelTheth=Catch	at Incolute II 34					
3	1400		Argille elevata	a consistenza a	Dromocrone osservate	e e calcolate					

![](_page_56_Figure_2.jpeg)

Figura 83 – Modello sismostratigrafico del sottosuolo

![](_page_57_Picture_0.jpeg)

DENON	DENOMINAZIONE:										
Sez	ione sisr	nica tomog	grafica	Ts10							
N. GEOFONI: STEP INTERGEOFONICO N. SHOTS			LUNG	HEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	PROFONDITÀ RAGGIUNTA						
16		2 m		3	40 m		6 m				
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	a						
1	480	0,4 - 1,2	Limi aı	rgillosi			$\mathbf{X}$				
2	900	3,0 - 4,5	Argille consis	mediamente tenti			HI HI				
3	1400		Argille elevata	a consistenza a		Dromocrone osservate	e calcolate				

![](_page_57_Figure_2.jpeg)

Figura 84 – Modello sismostratigrafico del sottosuolo

![](_page_58_Picture_0.jpeg)

DENON Sez	Denominazione: Sezione sismica tomografica Ts11									
N. GEO	N. GEOFONI: STEP INTERGEOFO		FONICO	N. SHOTS	LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT PROFONDITÀ RAGGIUN	ТА				
16		2 m		3	40 m 6,5 m					
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	a					
1	480	1,0 – 1,3	Limi ai	rgillosi						
2	880	1,8 – 2,5	Argille consis	mediamente tenti						
3	1400		Argille elevata	a consistenza a	Dromocrone osservate e calcolate					

![](_page_58_Figure_2.jpeg)

Figura 85 – Modello sismostratigrafico del sottosuolo

![](_page_59_Picture_0.jpeg)

DENON Sez	Denominazione: Sezione sismica tomografica Ts12										
N. GEO	OFONI:	STEP INTERGEC	FONICO	N. SHOTS	LUNG	GHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	PROFONDITÀ RAGGIUNTA				
	16	2 m		3	40 m		9,5 m				
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	ì						
1	450	1,5 – 2,5	Depos colluvi	iti di natura ale- alluvionale	9		×				
2	650	3,5 – 4,0	Limi aı consis bassa	gillosi a tenza medio-		Elling Elling Elling	let Stocartierise 13				
3	1000		Argille consis	limose a tenza media		Dromocrone osservate	e calcolate				

![](_page_59_Figure_2.jpeg)

Figura 86 – Modello sismostratigrafico del sottosuolo

![](_page_60_Picture_0.jpeg)

DENO	DENOMINAZIONE:										
Sez	Sezione sismica tomografica Ts13										
N. GE	OFONI:	STEP INTERGEC	FONICO	N. SHOTS	LUNG	HEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	PROFONDITÀ RAGGIUNTA				
16		2 m		3	40 m		8 m				
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	ı	007					
1	550	0,3 – 1,5	Limi a moder consis	rgillosi ratamente tenti		X	X				
2	760	3,0 - 4,0	Argille media	limose mente consiste	enti	0.0°	245				
3	1100		Argille	a consistenza		Dromocrone osservate	e calcolate				

![](_page_60_Figure_2.jpeg)

![](_page_61_Picture_0.jpeg)

DENON Sez	DENOMINAZIONE: Sezione sismica tomografica Ts14										
N. GEOFONI: <b>16</b>		STEP INTERGEOFONICO		N. SHOTS 3	Lunghezza Stendimento end-to-end shot 40 m	Profondità Raggiunta 6,5 m					
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta							
1	500	0,2 - 0,5	Limi a moder consis	rgillosi ratamente stenti		×					
2	900	3,0 - 4,0	Argille consis	mediamente stenti	50 × 1	the Tanan Market Market Tanan Market Tanan Market Market Tanan Market Market Market Market Market Market Market					

Argille a consistenza

elevata

3

1400

Dromocrone osservate e calcolate

![](_page_61_Figure_3.jpeg)

Figura 88 – Modello sismostratigrafico del sottosuolo

![](_page_62_Picture_0.jpeg)

	Denominazione: Sezione sismica tomografica, Ts15									
N. GEO		STEP INTERGEOFONICO		N. SHOTS 3	Lung	GHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	Profondità Raggiunta 10 m			
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	a	m	- And			
1	450	1,5 – 3,5	Depos colluvi	iti di natura ale-alluvionale			$\times$			
2	640	3,5 – 5,5	Limi aı consis bassa	rgillosi a tenza medio-		10 BabinastriConnel "BabinGoto	net facestaries 11 M			
3	950		Argille consis	limose a tenza media		Dromocrone osservate	e calcolate			

![](_page_62_Figure_2.jpeg)

![](_page_63_Picture_0.jpeg)

DENOR Sez	Denominazione: Sezione sismica tomografica Ts16									
N. GEOFONI: 16		STEP INTERGEOFONICO		N. SHOTS	LUNGHEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT 40 m		PROFONDITÀ RAGGIUNTA 8 m			
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Lito	ologia presunta	a					
1	580	0,3 – 1,8	Limi a moder consis	Limi argillosi moderatamente consistenti			>			
2	1000	3,5 – 4,5	Argille media	rgille limose rediamente consistenti		Dromocrone osservate	e e calcolate			
3	1550		Argille medio	a consistenza -elevata						

![](_page_63_Figure_2.jpeg)

![](_page_64_Picture_0.jpeg)

	Denominazione:									
Sez	ione sisr	nica tomog	grafica	IS1/			1			
N. GEO	DFONI:	STEP INTERGEC	FONICO	N. SHOTS	LUNG	HEZZA STENDIMENTO END-TO-END SHOT	Profondità Raggiunta			
	16	2 m		3	40 m		12 m			
Sismostra to	Velocità Vp media (m/s)	Spessore (m)	Litc	ologia presunta	a	010				
1	480	0,2 – 1,0	Limi ar	rgillosi			X			
2	850	3,0 - 4,0	Argille media	limose mente consistenti		007- 50 Backjopent/*/Cherved**Bact/t-Calcien	nt SouceHarber 11			
3	1500		Argille elevata	a consistenza a		Dromocrone osservate	e calcolate			

![](_page_64_Figure_2.jpeg)

![](_page_65_Picture_0.jpeg)

## 3.4 DESCRIZIONE DEI RISULTATI

Le prospezioni sismiche a rifrazione attraverso l'elaborazione tomografica hanno fornito una sezione bidimensionale del sottosuolo maggiormente dettagliata rispetto alle tradizionali traverse sismiche.

I modelli sismostratigrafici sono stati interpretati un modello a tre sismostrati, costituiti da un aerato di superficie, generalmente poco o scarsamente addensato, da un primo rifrattore (a basso/medio grado di consistenza), e da un secondo rifrattore (a consistenza generalmente elevata), evidenziando di volta in volta il range di spessore di ciascun sismostrato.

Le sezioni tomografiche sono state sempre localizzate in corrispondenza di estese aree morfologicamente uniformi, a morfologia subpianeggiante o comunque con acclività non eccessiva, allo scopo di caratterizzare le differenti condizioni litostratigrafiche in relazione alle finalità del progetto. Nella tabella seguente sono indicate (accanto al numero identificativo della prospezione), la formazione geologica affiorante e lo spessore dell'aerato superficiale a consistenza minore. La quasi totalità dei terreni interessati è costituita in affioramento dalle Argille ed Arenarie glauconitiche, appartenenti all'Unità di M. ludica, così come un sottile lembo della F.ne Crisanti, intercettata nella tomografia n. 3. Solo in due siti di prova sono stati riscontrati depositi di natura alluvionale o colluviale in affioramento.

Tomografia sismica n.	Formazione geologica	Aerato superficiale limoso-argilloso a minore consistenza (m)
1	Argille e Arenarie glauconitiche	0,8 - 2,0
2	Argille e Arenarie glauconitiche	0,8 - 1,8
3	F.ne Crisanti	0,2 - 1,8
4	Argille e Arenarie glauconitiche	0,2 - 1,8
5	Argille e Arenarie glauconitiche	0,3 – 2,0
6	Argille e Arenarie glauconitiche	0,6 – 1,8
7	Argille e Arenarie glauconitiche	1,0 – 2,5
8	Argille e Arenarie glauconitiche	0,3 – 1,8
9	Argille e Arenarie glauconitiche	0,3 - 1,8
10	Argille e Arenarie glauconitiche	0,4 - 1,2
11	Argille e Arenarie glauconitiche	1,0 – 1,3
12	Depositi alluvionali	1,5 – 2,5
13	Argille e Arenarie glauconitiche	0,3 – 1,5
14	Argille e Arenarie glauconitiche	0,2 - 0,5
15	Depositi alluvionali	1,5 – 3,5
16	Argille e Arenarie glauconitiche	0,3 – 1,8
17	Argille e Arenarie glauconitiche	0,2-1,0

![](_page_66_Picture_0.jpeg)

Le aree indagate evidenziano generalmente terreni coesivi con consistenza medioelevata, raramente terreni di natura litoide, con una fascia di copertura di spessore variabile da pochi decimetri fino a qualche metro di terreno eluvio-colluviale a bassa consistenza, generalmente rimaneggiata in seguito alle arature stagionali e piuttosto alterata in seguito ai fenomeni di imbibizione/essiccamento nel corso dell'anno. La transizione fra primo e secondo rifrattore, identificata nelle sezioni con una linea di separazione netta, in realtà è piuttosto graduale in quanto si passa progressivamente dal top della formazione argillosa, più alterato ed allentato, alla formazione argillosa di base più consistente ed inalterata. La correlazione fra velocità sismiche e litologia del sismostrato è solo presuntiva, effettuata sulla base dei terreni affioranti e delle caratteristiche geologiche desunte dalla cartografia specializzata.

Di seguito è allegata una sintetica documentazione fotografica dei siti di prova più significativi.

Il tecnico (Dott. Geol. Domenico Boso)

![](_page_67_Picture_0.jpeg)

### 4. DOCUMENTAZIONE FOTOGRAFICA

![](_page_67_Picture_2.jpeg)