COMUNE DI CASTELL'AZZARA

PROVINCIA DI GROSSETO

REGOLAMENTO URBANISTICO

Progettista
Arch. Lucia Bracci

Collaboratore
Geom. Valerio Buonaccorsi

Indagini geologiche
Geol. Riccardo Martelli

Studio d'incidenza
Dott. Biol. Elena Pecchioli

Responsabile del Procedimento
Geom. Claudio Corazzi

Garante della Comunicazione
Geom. Leonardo Merli

Data:
Giugno 2013

Indagini geologiche

ALLEGATO

C

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
Laboratorio di Geotecnica

***Caratterizzazione Geotecnica dei
Campioni di Terreno Prelevati nel
Comune di Castell'Azzara (GR)***

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
LABORATORIO DI GEOTECNICA
via Diotalvi, 2 - 56125 PISA
tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

*Caratterizzazione Geotecnica dei campioni di terreno
prelevati presso la scuola Elementare ed il Municipio del
Comune di Castell'Azzara (GR)*

prof. Diego C.F. Lo Presti (Responsabile del Laboratorio)
ing. Nunziante Squeglia (Coordinatore)
geom. Stefano Giusti (Sperimentatore)

Pisa, Gennaio 2006

Caratterizzazione Geotecnica dei

Campioni di Terreno Prelevati nel Comune di Castell'Azzara (GR)

Premessa

Nel mese di aprile 2005, sono stati consegnati al Laboratorio Geotecnico dell'Università di Pisa due campioni indisturbati prelevati nel Comune di Castell'Azzara presso il complesso scolastico ed il Municipio del capoluogo. Nella Tabella 1 sono riassunti i dati identificativi del campione che corrispondono alle sigle riportate nella targhetta della fustella.

Tabella 1 Elenco campioni;

n°	Cantiere	Sondaggio	Campione	Profondità
1	Castell'Azzara - Scuola Elementare	S1	C1	2.00 ÷ 2.50
2	Castell'Azzara - Municipio	S3	C1	1.50 ÷ 2.00

Campagna di prove

Al fine di pervenire alla caratterizzazione meccanica dei terreni in oggetto è stata eseguita una campagna di prove di laboratorio consistente in:

- 1) Classificazione;
- 2) Edometria (ED);
- 3) Prova di taglio diretto (TD);

La Tabella 2 riassume le quantità e le tipologie di prova eseguite.

Tabella 2 Prove eseguite

Campione	Contenuto d'acqua naturale	Peso di volume naturale	Limiti di Atterberg	Peso specifico dei grani	Granulometria	Aerometria	Prova Edometrica	Prova di Taglio Diretto	Prova di Colonna Risonante
S1 C1 sup.	X	X		X	X	X			
S1 C1 inf.	X	X	X	X	X	X	X		
S3 C1	X	X	X	X	X	X	X	X

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
LABORATORIO DI GEOTECNICA
via Diotalvi, 2 - 56125 PISA
tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

Lo stato della fustella e la qualità del campione sono descritti nel foglio di apertura allegato nel prosieguo con la relativa documentazione fotografica.

Le condizioni di prova sono indicate nella Tabella 3.

Tabella 3 Prove eseguite e condizioni di prova.

Campione	profondità	Tipo di prova	codice	σ'_c [kPa]	Grandezze misurate	Note
S1 C1	2.00 - 2.50	Edometro IL	2005_ED028	--	M, Cv, k, $C_{\sigma\epsilon}$	
S3 C1	1.50 - 2.00	Taglio Diretto	2005_TD022	37.5	τ, σ, ϕ', c'	
				62.5		
				137.5		
		Edometro IL	2005_ED029	--	M, Cv, k, $C_{\sigma\epsilon}$	

Apparecchiature di prova e norme di riferimento

Apparecchiature

La prova edometrica è stata eseguita utilizzando un edometro a caricamento dei pesi di tipo frontale. I cedimenti verticali sono stati misurati mediante degli LVDT le cui caratteristiche sono riportate in Tabella 4. Le pressioni verticali sono desunte dalla conoscenza dei pesi applicati, del braccio di leva e dell'area della sezione del provino. In particolare si sono utilizzati provini aventi altezza di 19 mm e diametro di 50 mm.

Tabella 4 Edometri. (Sensori)

n°	Grandezza misurata	Sensori	Marca	Precisione	Risoluzione	Capacità
1	Variazione di altezza	LVDT	DS Europe	0.06 % fs	0.005 mm	12.5 mm
2	Variazione di altezza	LVDT	DS Europe	0.06 % fs	0.005 mm	12.5 mm
3	Variazione di altezza	LVDT	DS Europe	0.06 % fs	0.005 mm	12.5 mm
4	Variazione di altezza	LVDT	DS Europe	0.06 % fs	0.005 mm	12.5 mm
5	Variazione di altezza	LVDT	DS Europe	0.06 % fs	0.005 mm	12.5 mm
6	Variazione di altezza	LVDT	DS Europe	0.06 % fs	0.005 mm	12.5 mm

Le prove di taglio diretto sono state eseguite utilizzando tre apparecchiature di marca TECNOTEST modello T665/010 aventi celle a sezione circolare di diametro 63.5 mm ed altezza del provino di 20 mm. La velocità di spostamento orizzontale è variabile con continuità tra 10^{-5} e 3 mm/min.

L'acquisizione dei dati, sia in fase di consolidazione sia in quella di rottura, è stata effettuata in modo automatico utilizzando una scheda A/D PCI-MIO16XE-10 National Instruments. I sensori impiegati per la misura delle grandezze di interesse sono riassunti in Tabella 5 con le relative caratteristiche tecniche.

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
LABORATORIO DI GEOTECNICA
via Diotisalvi, 2 - 56125 PISA
tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

Le prove sui campioni sono state eseguite secondo le raccomandazioni AGI (AGI 1997). Ogni singolo provino è stato consolidato sotto il prescelto valore di pressione verticale di consolidazione prima di effettuare il primo ciclo di rottura, misurando accuratamente l'andamento degli assestamenti verticali nel tempo al fine di stabilire la velocità di spostamento.

Tabella 5 Caratteristiche tecniche dei trasduttori utilizzati nelle apparecchiature di taglio diretto.

Misure	Sensore	Capacità	Risoluzione	Precisione
Spostamento orizzontale	LVDT RDP	20 mm	0.02 mm	0.005 mm
Spostamento verticale	LVDT RDP	5 mm	0.005 mm	0.002 mm
Forza orizzontale	Cella DS Europe	5 kN	0.008 kN	0.001 N

Le apparecchiature, il materiale di prova e le modalità di esecuzione non esplicitamente descritte corrispondono a quanto prescritto dalle norme di riferimento di seguito indicate.

Norme di riferimento

Le prove sono state eseguite secondo le norme di seguito specificate:

Apertura campioni	ASTM D4648-00
Determinazione del contenuto d'acqua	ASTM D2216-98
Determinazione del peso specifico dei grani	ASTM D854-02
Analisi granulometrica per vagliatura.	ASTM C136-01 ASTM D1140-00
Analisi granulometrica per sedimentazione	ASTM D2217-85(1998) D422-63 (2002)
Determinazione dei Limiti di Atterberg	ASTM D4318-00; ASTM D2487-00
Prova triassiale del tipo UU	ASTM D2850-03a
Prova edometrica a incrementi di carico.	ASTM D2435-03
Prova di taglio diretto	AGI (1997), ASTM D3080-03

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
LABORATORIO DI GEOTECNICA
via Diotalvi, 2 - 56125 PISA
tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

Presentazione dei risultati

Prove di classificazione

Viene allegato il foglio di apertura di ciascuna fustella con relativa fotografia e una tabella riassuntiva dei risultati delle prove di classificazione (Limiti, peso di volume, contenuto d'acqua, peso specifico, indice dei vuoti iniziale, grado di saturazione). Inoltre vengono forniti i grafici relativi alle analisi granulometriche. La descrizione fornita su tali grafici fa riferimento alle raccomandazioni AGI (1997).

Prova Edometrica

Vengono forniti i valori numerici relativi alle dimensioni correnti del provino e le tensioni di consolidazione, nonché i dati riguardanti la provenienza del campione, la profondità del prelievo, il peso unitario iniziale, il contenuto d'acqua iniziale e finale.

Viene inoltre allegato relativamente alla prova edometrica quanto segue:

- Le tabelle e grafici deformazione-tempo per ogni gradino di carico;
- La tabella dei dati finali di tutti i gradini di carico;
- Grafico tensione-deformazione in scala semilogaritmica;
- I grafici relativi al coefficiente di consolidazione c_v , modulo edometrico M , il coefficiente di permeabilità k ;

Una tabella riassuntiva dei dati relativi ai grafici indicati nei due punti precedenti

Prova di taglio diretto

Per la prova di Taglio Diretto (TD) vengono forniti i diagrammi relativi alla curva cedimenti-tempo, forza orizzontale-spostamento orizzontale, cedimento verticale-spostamento orizzontale e al diagramma τ - σ'_v . Viene fornita inoltre una tabella riepilogativa con i dati dei provini.

UNIVERSITA' DI PISA
 DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
 LABORATORIO DI GEOTECNICA
 via Diotalvi, 2 - 56125 PISA
 tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

Descrizione Campione S1 C1

Cantiere: Castell'Azzara

Data: 30/6/2005

Sondaggio: S1

Campione: C1

Profondità da 2.00 m a 2.50 m

Attrezzatura di Sondaggio	☒ Rotazione	☐ Percussione	☐ Elica
Attrezzatura di Prelievo	☐ tipo Osterberg ☐ Parete spessa	☒ tipo Shelby ☐ Carotiere rotativo	☐ Continua ☐ Curetta/Cucchiaia
Modalità di Prelievo	☐ Percussione	☒ Pressione	☐ Altro.....
Contenitore del Campione	☒ Inox o trattato ☐ Corpo deformato ☒ Tagliente > 6°	☐ Ferro ☐ Sacchetto ☒ Tagliente deformato	☐ PVC ☐ Cassetta cubica ☐ Tagliente affilato
Dimensioni del Campione	Cilindrico ☐ < 2'' Cubico ☐ < 20 cm	☒ tra 3'' e 4'' ☐ tra 20 e 40 cm	☐ > 4'' ☐ > 40 cm
Condizioni del Campione	☒ Buone ☐ Rammollito	☐ Mediocri ☐ Strati piegati	☐ Cattive ☐ Rimescolato
Aspetto del Campione	Limo sabbioso nella parte superiore con presenza di pezzi di mattone, nella parte inferiore aumento della frazione fine e bassa consistenza.		

Alto		Pocket (kg/cm ²)	Vane (kg/cm ²)	Prove previste
	0 cm			
	10	1.75		
		3.00		classificazione
	20	1.00		
		1.00		
	30	0.75		ED
		1.00		
	40	1.00		classificazione
	50			
	60			
70				
80				
Basso

Classificazione campione S1 - C1

Foto: DSCN0137

Cantiere: Castell'Azzara

Data: 30/6/2005

Sondaggio: S1

Campione: C1

Profondità: 2.00 - 2.50 m

w_N (%)	γ (kN/m ³)	γ_d (kN/m ³)	G_s (-)	e_0 (-)	w_L (%)	w_P (%)	PI (%)
(1)	(1)	(1)	2.59	(1)	-	-	-
(1)	(1)	(1)	2.53	(1)	51	30	21

(1) I dati sono forniti con le varie prove.

Legenda:

w_N Contenuto d'acqua naturale

γ_d Peso secco dell'unità di volume

e_0 Indice dei vuoti iniziale

w_P Limite plastico

γ Peso dell'unità di volume

G_s Peso specifico dei grani

w_L Limite liquido

PI Indice di plasticità

UNIVERSITA' DI PISA
 DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
 LABORATORIO DI GEOTECNICA
 via Diotallevi, 2 - 56125 PISA
 tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

Prova Edometrica ad Incrementi di Carico (IL)

n° **2005 ED028**

Peso umido iniziale	g	77.89
Peso umido finale	g	77.29
Peso secco	g	63.11
Altezza iniziale	mm	20.00
Altezza finale	mm	17.89
Diametro	mm	50.47
Peso specifico fase solida, G _s	-	2.53

Indice dei vuoti iniziale, e ₀	-	0.604
Grado di Saturazione, S	%	100.04
Peso di volume iniziale, γ	kN/m ³	19.47
Contenuto d'acqua iniziale, W _n	%	23.42
Peso di volume finale, γ _f	kN/m ³	21.60
Contenuto d'acqua finale, W _f	%	22.47
Peso di volume secco, γ _d	kN/m ³	15.77

Tensioni applicate	cedimenti	H	H _{ave}	e	M	Casagrande			Taylor	
						C _v	k	C _{αε}	C _v	k
[kPa]	[mm]	[mm]	[mm]	[-]	[MPa]	[cm ² /s]	[cm/s]	[-]	[cm ² /s]	[cm/s]
0.0	0	20.00		0.604						
12.5	0.026	19.97	19.99	0.602	10					
25.0	0.059	19.94	19.96	0.599	8					
50.0	0.138	19.86	19.90	0.593	6					
100.0	0.390	19.61	19.74	0.573	4	3.89E-04	9.80E-09	1.80E-03		
200.0	0.818	19.18	19.40	0.538	4	3.20E-04	7.01E-09	2.83E-03		
400.0	1.416	18.58	18.88	0.490	6	3.00E-04	4.73E-09	2.95E-03		
800.0	2.089	17.91	18.25	0.436	11	3.01E-04	2.78E-09	3.60E-03		
1600.0	2.945	17.06	17.48	0.368	16	2.44E-04	1.50E-09	3.73E-03		
3200.0	3.733	16.27	16.66	0.305	33	2.15E-04	6.39E-10	3.41E-03		
800.0	3.408	16.59	16.43	0.331						
200.0	2.971	17.03	16.81	0.366						
50.0	2.515	17.49	17.26	0.402						
12.5	2.113	17.89	17.69	0.435						

Nota: Prova edometrica eseguita sulla parte inferiore del campione.

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
LABORATORIO DI GEOTECNICA
via Diotisalvi, 2 - 56125 PISA
tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

UNIVERSITA' DI PISA
 DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
 LABORATORIO DI GEOTECNICA
 via Diotallevi, 2 - 56125 PISA
 tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

Descrizione Campione S3 C1

Cantiere: Castell'Azzara

Data: 30/6/2005

Sondaggio: S3

Campione: C1

Profondità da 1.50 m a 2.00 m

Attrezzatura di Sondaggio	◆ Rotazione	☐ Percussione	☐ Elica
Attrezzatura di Prelievo	☐ tipo Osterberg ☐ Parete spessa	◆ tipo Shelby ☐ Carotiere rotativo	☐ Continua ☐ Curetta/Cucchiaia
Modalità di Prelievo	☐ Percussione	◆ Pressione	☐ Altro.....
Contenitore del Campione	◆ Inox o trattato ☐ Corpo deformato ◆ Tagliente > 6°	☐ Ferro ☐ Sacchetto ☐ Tagliente deformato	☐ PVC ☐ Cassetta cubica ☐ Tagliente affilato
Dimensioni del Campione	Cilindrico ☐ < 2''	◆ tra 3'' e 4''	☐ > 4''
	Cubico ☐ < 20 cm	☐ tra 20 e 40 cm	☐ > 40 cm
Condizioni del Campione	◆ Buone ☐ Rammollito	☐ Mediocri ☐ Strati piegati	☐ Cattive ☐ Rimescolato
Aspetto del Campione	Sabbia limosa con inclusioni di dimensioni centimetriche.		

Alto		Pocket (kg/cm ²)	Vane (kg/cm ²)	Prove previste
	0 cm			
	10	0.50		
	20	0.50		classificazione
		2.10		
	30	1.60		ED
		1.70		TD
	40	1.70		TD
		2.30		TD
	50	1.30		
		2.60		
	60			
	70			
Basso	80

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
LABORATORIO DI GEOTECNICA
via Diotisalvi, 2 - 56125 PISA
tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

Classificazione campione S3 - C1

Foto: DSCN0138

Cantiere: Castell'Azzara

Data: 30/6/2005

Sondaggio: S3

Campione: C1

Profondità: 1.50 - 2.00 m

w_N (%)	γ (kN/m ³)	γ_d (kN/m ³)	G_s (-)	e_0 (-)	w_L (%)	w_P (%)	PI (%)
(1)	(1)	(1)	2.58	(1)	41	26	15

(1) I dati sono forniti con le varie prove.

Legenda:

w_N Contenuto d'acqua naturale

γ_d Peso secco dell'unità di volume

e_0 Indice dei vuoti iniziale

w_P Limite plastico

γ Peso dell'unità di volume

G_s Peso specifico dei grani

w_L Limite liquido

PI Indice di plasticità

UNIVERSITA' DI PISA
 DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
 LABORATORIO DI GEOTECNICA
 via Diotallevi, 2 - 56125 PISA
 tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

RAPPORTO DI PROVA N°	DATA EMISSIONE	
2005_TD022	-	
Sondaggio: S3	Campione: C1	Profondità: 1.50-2.00 m
Data inizio prove: 22/08/2005	Verbale accettazione: -	
PROVA DI TAGLIO DIRETTO		
Norme di riferimento: ASTM D 3080 - Raccomandazioni AGI 1994		
Note: prove con misure resistenza residua		

Velocità di prova: 0.0070 [mm/min]

Provino	n°	1	2	3
σ_v consolidazione	kPa	37.5	62.5	137.5
altezza	mm	20	20	20
diametro	mm	63.5	63.5	63.5
ΔH fine consolidazione	mm	0.197	0.352	0.270
ΔH finale complessivo	mm	-0.445	0.404	0.068
γ peso di volume iniziale	kN/m ³	19.04	18.88	19.54
W_{in} contenuto d'acqua iniziale	%	19.7	19.7	19.7
γ_r peso di volume finale	kN/m ³	19.26	18.69	19.79
W_r contenuto d'acqua finale	%	25.8	25.5	20.1
G_s peso specifico	-	2.573	2.573	2.573
S grado di saturazione iniziale	%	86.5	84.6	93.0
e_o indice dei vuoti iniziale	-	0.586	0.600	0.546
τ_r resistenza a rottura	kPa	76.0	80.2	167.2
S_r spostamento a rottura	mm	5.71	5.35	1.81
τ_r resistenza residua	kPa	67.3	77.7	137.7

Note	a):
	b):

RAPPORTO DI PROVA N°	DATA EMISSIONE	
2005_TD022	-	
Sondaggio: S3	Campione: C1	Profondità: 1.50-2.00 m
Data inizio prove: 22/08/2005	Verbale accettazione: -	
PROVA DI TAGLIO DIRETTO - Consolidazione		
Norme di riferimento: ASTM D 3080 - Raccomandazioni AGI 1994		
Diagramma cedimenti vs. tempo

RAPPORTO DI PROVA N°	DATA EMISSIONE	
2005_TD022	-	
Sondaggio: S3	Campione: C1	Profondità: 1.50-2.00 m
Data inizio prove: 22/08/2005	Verbale accettazione: -	
PROVA DI TAGLIO DIRETTO - Consolidazione		
Norme di riferimento: ASTM D 3080 - Raccomandazioni AGI 1994		
Diagramma cedimenti vs. tempo

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
LABORATORIO DI GEOTECNICA
via Diotallevi, 2 - 56125 PISA
tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

RAPPORTO DI PROVA N° 2005_TD022	DATA EMISSIONE -	
Sondaggio: S3	Campione: C1	Profondità: 1.50-2.00 m
Data inizio prove: 22/08/2005	Verbale accettazione: -	
PROVA DI TAGLIO DIRETTO - Rottura		
Norme di riferimento: ASTM D 3080 - Raccomandazioni AGI 1994		
Diagramma tensioni vs. spostamenti

UNIVERSITA' DI PISA
DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
LABORATORIO DI GEOTECNICA
via Diotisalvi, 2 - 56125 PISA
tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

RAPPORTO DI PROVA N°	DATA EMISSIONE	
2005_TD022	-	
Sondaggio: S3	Campione: C1	Profondità: 1.50-2.00 m
Data inizio prove: 22/08/2005	Verbale accettazione: -	
PROVA DI TAGLIO DIRETTO - Rottura		
Norme di riferimento: ASTM D 3080 - Raccomandazioni AGI 1994		
Diagramma ΔH vs. spostamenti

RAPPORTO DI PROVA N° 2005_TD022	DATA EMISSIONE -	
Sondaggio: S3	Campione: C1	Profondità: 1.50-2.00 m
Data inizio prove: 22/08/2005	Verbale accettazione: -	
PROVA DI TAGLIO DIRETTO		
Norme di riferimento: ASTM D 3080 - Raccomandazioni AGI 1994		
DIAGRAMMA RIASSUNTIVO

Valori di picco ■		
σ_v kPa	τ kPa	
42.341685	76.04	$\phi' = 43.29^\circ$
69.999801	80.17	$c' = 29.00$ kPa
142.68565	167.20	

Provino

n°

1

2

3

Valori residui □			
σ_v kPa	τ kPa		
46.646789	67.31	$\phi'_r = 34.08^\circ$	
77.44338	77.67	$c' = 27.80$	kPa
170.73868	137.66

UNIVERSITA' DI PISA
 DIPARTIMENTO DI INGEGNERIA CIVILE
 LABORATORIO DI GEOTECNICA
 via Diotallevi, 2 - 56125 PISA
 tel. 0039 050 550421 - fax 0039 050 553573

Prova Edometrica ad Incrementi di Carico (IL)

n° **2005_ED029**

Peso umido iniziale	g	79.66
Peso umido finale	g	79.60
Peso secco	g	65.30
Altezza iniziale	mm	20.00
Altezza finale	mm	18.27
Diametro	mm	50.47
Peso specifico fase solida, G _s	-	2.58

Indice dei vuoti iniziale, e _n	-	0.579
Grado di Saturazione, S	%	99.84
Peso di volume iniziale, γ	kN/m ³	19.91
Contenuto d'acqua iniziale, W _n	%	21.99
Peso di volume finale, γ _f	kN/m ³	21.78
Contenuto d'acqua finale, W _f	%	21.90
Peso di volume secco, γ _d	kN/m ³	16.32

Tensioni applicate	cedimenti	H	H _{ave}	e	M	Casagrande			Taylor	
						C _v	k	C _{αε}	C _v	k
[kPa]	[mm]	[mm]	[mm]	[-]	[MPa]	[cm ² /s]	[cm/s]	[-]	[cm ² /s]	[cm/s]
0.0	0	20.00		0.579						
12.5	0.024	19.98	19.99	0.577	10					
25.0	0.051	19.95	19.96	0.575	9					
50.0	0.121	19.88	19.91	0.569	7					
100.0	0.269	19.73	19.81	0.557	7				1.42E-03	2.09E-08
200.0	0.525	19.48	19.60	0.537	8				4.85E-03	6.26E-08
400.0	0.916	19.08	19.28	0.506	10				4.52E-03	4.54E-08
800.0	1.421	18.58	18.83	0.467	15				2.17E-03	1.45E-08
1600.0	2.082	17.92	18.25	0.414	22				1.14E-03	5.14E-09
3200.0	2.837	17.16	17.54	0.355	36				9.90E-04	2.67E-09
800.0	2.701	17.30	17.23	0.366						
200.0	2.358	17.64	17.47	0.393						
50.0	2.019	17.98	17.81	0.419						
12.5	1.735	18.27	18.12	0.442

Via Pastrngo, 9 - 24068 Seriate (Bg)
Tel: 035 303120
E-mail: ismgeo@ismgeo.it
Internet: www.ismgeo.it

Istituto
Sperimentale
Modelli
GEOtecnici

Concessione Ministeriale Decreto n° 55126 del 12 luglio 2006 - Settori A, B e C

Comune di CASTELL'AZZARA

PROVE GEOTECNICHE DI LABORATORIO

Prog. L001; Doc. RAT 425-11/2006

Redatto da:	Andrea Saccenti	07/05/07
Rivisto e Approvato da:	Sergio Airoidi	

LISTA DI DISTRIBUZIONE

Nominativo	Riferimento
Committente: REGIONE TOSCANA	Dott. Arch. Maurizio Ferrini

STORIA DELLE MODIFICHE

Data	Versione	Descrizione cambiamenti	Riferimento
Maggio 2007	00	Prima versione	

Documenti in ingresso

[1] Ordine Regione Toscana Prot. N. A00.GRT/0287142/124-002-011 del 24 Ottobre 2006

INDICE

1. PREMESSA.....	4
2. ATTIVITÀ DI LABORATORIO	4
2.1. Campioni esaminati.....	4
2.2. Programma di prova.....	4
2.3. Tipi di prove eseguite	4
2.4. Conservazione, apertura e descrizione dei campioni.....	4
2.4.1. Conservazione ed apertura dei campioni indisturbati	4
2.4.2. Descrizione geotecnica dei terreni (DC)	5
2.5. Prove di classificazione	6
2.5.1. Analisi Granulometrica (Gr)	6
3. TABELLE	7
4. FIGURE	10

ELENCO TABELLE

Tab. 1– Elenco dei campioni disponibili e delle prove su di essi eseguite.

Tab. 2 - Classi di utilizzabilità dei campioni per prove di laboratorio, classificazione dei grani in funzione dell'intervallo granulometrico, definizione dei materiali in funzione delle frazioni granulometriche presenti e classificazione dei materiali in base alla consistenza misurata con il penetrometro tascabile.

ELENCO FIGURE

Fig. 1 – Definizioni adottate per la descrizione dei campioni.

Allegato A – Certificati prove di laboratorio

Allegato B – Schede di valutazione campioni

1. PREMESSA

L'Istituto Sperimentale Modelli Geotecnici ISMGEO S.r.l. di Seriate ha eseguito, su incarico della REGIONE TOSCANA [1] una campagna di prove geotecniche di laboratorio su campioni prelevati presso il Comune di CASTELL'AZZARA.

Il presente rapporto contiene la descrizione del programma di prova adottato, le modalità di prova ed i relativi certificati.

2. ATTIVITÀ DI LABORATORIO

2.1. Campioni esaminati

Le prove di laboratorio hanno interessato campioni di terreno appartenenti a 1 sondaggio geognostico. Gli elenchi dei campioni ricevuti e delle prove eseguite sono riportati in tabella 1.

2.2. Programma di prova

Tutte le prove sono state condotte nel rispetto delle procedure tecniche interne, redatte sulla base delle raccomandazioni AGI e ASTM, tenendo conto degli sviluppi dello stato dell'arte.

Ogni prova è stata identificata con i seguenti termini:

Committente: REGIONE TOSCANA

Cantiere: CASTELL'AZZARA

Sondaggio: Codice di identificazione del sondaggio

Campione: Codice di identificazione del campione

Profondità: Profondità di prelievo da piano campagna del materiale sottoposto a prova

Prova: Codice della prova (sigla di identificazione e numero d'ordine progressivo).

Le sigle adottate per l'identificazione delle prove sono indicate tra parentesi nel testo seguente e sono riportate sul certificato di prova relativo.

2.3. Tipi di prove eseguite

Sulla base del programma di prova, della natura e delle caratteristiche dei materiali, sono state eseguite le seguenti prove:

- Apertura e descrizione geotecnica (Dc)
- Analisi granulometrica (Gr)

2.4. Conservazione, apertura e descrizione dei campioni

2.4.1. Conservazione ed apertura dei campioni indisturbati

Dopo il controllo dei dati identificativi, i campioni ricevuti sono stati ricoverati in camera climatica in cui temperatura e umidità relativa vengono mantenute costanti rispettivamente a 20°C e oltre 85 %.

Per ogni campione indisturbato aperto sono stati rilevati i dati identificativi (sondaggio e numero d'ordine progressivo). Il modulo di prova è stato quindi compilato con data di consegna, data di apertura e con ogni altra informazione disponibile riguardo le modalità di campionamento.

Per tutti i campioni in fustella esaminati è stata adottata l'estrusione orizzontale: con un estrusore pneumatico, provvisto di variatore di pressione e di teste intercambiabili in funzione del diametro interno del carotiere, il campione è stato estratto in una singola corsa e depositato su un banco posto allo stesso livello del bordo della fustella; dopo una cauta scorticazione del terreno per liberarlo dal velo costituito dal fango di perforazione è stata ottenuta una ripresa fotografica.

2.4.2. Descrizione geotecnica dei terreni (DC)

La descrizione del campione, riportata sul certificato “Descrizione Campione”, raccoglie tutte le indicazioni desunte dall’osservazione delle caratteristiche del campione immediatamente dopo la sua estrusione e scorticazione. Sono state in primo luogo descritte le caratteristiche generali del campione, evidenziando ad esempio la eventuale presenza di discontinuità, fratture o rammollimenti di alcune parti del campione stesso. Il campione è stato quindi descritto evidenziando le parti aventi caratteristiche omogenee, nel seguito chiamate “settori” e fornendo una classificazione sull’ utilizzabilità per prove di laboratorio secondo i criteri definiti in tab. 2. Ogni singolo settore è stato analizzato a partire dalla testa del campione, secondo il seguente ordine: delimitazione del settore, natura del materiale, colore, struttura (se riconoscibile), consistenza (se misurabile) e nell’eventualità, presenza di materiale organico vegetale, reattività con acido cloridrico, strutture subordinate, discontinuità, torba e/o fossili. Per i campioni rimaneggiati la descrizione è stata di norma adeguata alle caratteristiche del campione e limitata alle informazioni relative a natura del terreno, colore, reattività con acido cloridrico ed eventuali presenze di strutture subordinate e/o torba o fossili.

I limiti spaziali del settore sono stati espressi in metri, attribuendo alla testa del campione la profondità reale di campionamento.

La natura del terreno è stata descritta con riferimento alle dimensioni dei grani ed alle percentuali dei diversi tipi di materiali presenti, così come determinati visivamente dall’Operatore e successivamente tramite verifica con le analisi granulometriche secondo lo schema e le definizioni delle Raccomandazioni AGI (AGI, 1977). Al materiale è stato attribuito il nome della percentuale più rilevante seguita da specificazioni per indicare le frazioni minoritarie. Per il diametro dei grani caratteristici di ogni tipo di materiale si veda la tab. 2. Sempre in tab. 2 è riportato il testo delle Raccomandazioni AGI relativo alla classificazione dei terreni che è stato utilizzato integrato dall’espressione “con tracce di...” per indicare frazioni con percentuale in peso compresa tra 1% e 5%. Si noti che a causa del tipo di identificazione adottata, la natura granulare o fine del terreno non può essere desunta dalla sola percentuale più rilevante; così per esempio, un terreno descritto come “sabbia con limo argilloso” può avere più del 50% di passante al vaglio 200 ASTM (0.075mm). Per la ghiaia è stato descritto l’assortimento, il grado di arrotondamento, la forma e la dimensione maggiore (Lmax) espressa in millimetri; mentre per la sabbia è stato descritto l’assortimento e, per la frazione avente grani ben osservabili ad occhio nudo, è stato anche riportato il grado di arrotondamento. Per descrivere l’assortimento sono stati utilizzati i termini fine (f), media (m), grossolana (g), medio fine (m/f), medio grossolana (m/g) ed eterogenea.

Per il grado di arrotondamento sono stati usati i termini arrotondata, subarrotondata, subangolare, angolare con riferimento alle fig. 1 (Rittenhouse, 1943) per la sabbia e alla fig. 1 per la ghiaia e i ciottoli (Pettijohn, 1949).

Per la forma sono stati usati i termini discoidale, sferoidale, lamellare, allungata con riferimento allo schema di fig. 1 (Gnaccolini, 1978), in cui la dimensione dell’elemento di dimensione maggiore (Lmax) è espressa in millimetri.

Il colore fondamentale o i colori fondamentali (se più di uno, ma distribuiti senza una struttura particolare) sono stati descritti con l’ausilio della Tavola dei colori Munsell (Munsell, 1975) fornendo il nome e la sigla.

La struttura del settore, cioè l’organizzazione macroscopica delle particelle costituenti il materiale, è stata individuata, quando evidente, con riferimento ai seguenti tipi:

Struttura omogenea: consiste in materiale con organizzazione indifferenziata delle particelle.

Struttura a livelli: consiste nella presenza di livelli (spessore di materiale maggiore di 6 mm) che si alternano nel settore. I livelli possono essere descritti come da schema di fig. 1.

Struttura laminata: consiste nella presenza di laminazioni e livelli (rispettivamente con spessore di materiale inferiore o superiore a 6 mm) che si alternano nel settore. Queste possono essere descritte come da schema di fig. 1 con il termine “in alternanza”.

Struttura caotica: è individuata da segni evidenti di rimescolamento legato a fenomeni naturali.

Struttura scagliosa: è individuata dall’attitudine del materiale a sfaldarsi secondo “scaglie”.

L’assenza di indicazioni segnala una struttura omogenea del materiale.

La consistenza è stata descritta per i soli terreni fini sulla base dei risultati del Penetrometro Tascabile condotti sulle teste del campione o sui fianchi previamente scorticati. Le classi di consistenza attribuibili sono elencate in tab. 2.

Il materiale organico è stato descritto mediante i termini resti vegetali e torba cioè materiale vegetale in variabile stato di decomposizione. Di quest'ultimo sono stati indicati:

tessitura: fibrosa o amorfa a seconda che sia stato riconosciuto o meno il tessuto vegetale originario;

consistenza: compatta o spugnosa a seconda che possa essere stata o meno manipolata;

colore: ricavato dal confronto con le tavole "Munsell Soil Color Chart".

Per qualificare un terreno contenente percentuali variabili di torba è stato utilizzato il termine "torboso". Si è, infine, fatto uso del termine "frustolo" per indicare l'eventuale struttura irregolare della torba.

I fossili sono stati descritti con riferimento al colore ed alla loro integrità o fratturazione.

La reazione all'acido cloridrico è stata descritta con i termini "debolmente reagente con HCl", "reagente con HCl", "fortemente reagente con HCl". Le classi corrispondono rispettivamente ad una debole reazione, ad una reazione evidente e ad una reazione molto intensa. L'assenza di indicazioni segnala la mancata reazione del materiale con HCl.

Le strutture subordinate sono state classificate come livelli, laminazioni, lenti, noduli, granuli, identificabili all'interno del settore per diversa granulometria, reazione con HCl o colore. I termini "livelli" e "laminazioni" sono stati utilizzati per indicare rispettivamente spessori di materiale superiori e inferiori a 6 mm relativi all'intera sezione del campione. La geometria della loro disposizione è stata descritta con riferimento allo schema di fig. 1. Il termine "lenti" è stato utilizzato per descrivere materiali con geometria lentiforme; il termine "noduli" per materiali subsferoidali di diametro superiore a 2 mm; il termine "granuli" per materiali subsferoidali di diametro inferiore a 2 mm. La descrizione dei materiali subordinati, quando significativa, è stata eseguita con le stesse modalità previste per il settore.

Le discontinuità sono state segnalate con il termine "frattura", con indicazione dell'eventuale assenza di scabrezza.

Di ogni materiale subordinato è stato indicato l'intervallo di profondità all'interno del quale è stato osservato. Nel caso fosse presente in tutto lo strato considerato, è stato utilizzato il termine "sparso". Del materiale subordinato è stata indicata anche la frequenza con gli aggettivi "raro", "qualche" e "frequente".

Di ogni campione indisturbato, è stata ottenuta documentazione fotografica per meglio evidenziare i tipi di materiali esaminati e le eventuali anomalie strutturali. Le fotografie sono completate con i dati identificativi, una scala cromatica e un riferimento dimensionale.

2.5. Prove di classificazione

2.5.1. Analisi Granulometrica (Gr)

La determinazione della curva granulometrica è stata eseguita per vagliatura del materiale trattenuto al vaglio n.200 ASTM e per sedimentazione del passante allo stesso vaglio. Il materiale è stato preparato per via umida, cioè suddividendo trattenuto e passante al suddetto vaglio mediante lavaggio. Per la vagliatura sono stati impiegati vagli tarati della serie ASTM; per la sedimentazione, cilindri graduati e densimetri tarati; quale antiflocculante è stata impiegata una soluzione di sodio esametafosfato (40 g/l). Sul certificato "Analisi granulometrica" sono presentati la curva granulometrica e alcuni parametri significativi da essa desunti.

3. TABELLE

Tipologia	Titolo	Versione e Data	Identificativo	Data stampa	Pag.	di
Prog. L001; Doc. RAT 425- 11/2006	Comune di CASTELL'AZZARA PROVE GEOTECNICHE DI LABORATORIO	07/05/2007	06_CASTELL'AZZA RA	07/05/07	7	13

CANTIERE	Sondaggio	Campione	Profondità	Apertura	W	γ	G_s	GR Vagliatura	GR Sedimentazione	LL/LP	RIC	EDO/CRS	DS/RS	CIU	CID	RC/TS	VTL	Ciclica	LOCALI
CASTELL'AZZARA	S4	MZ1	6.00-6.6	1	1	1	1	1	1										
TOTALE PROVE				1	1	1	1	1	1	0									

LEGENDA

D C	Apertura e descrizione campione
W	Contenuto d'acqua
γ_u	Peso divolume
G s	Peso specifico dei grani
GR_vaglio	Granulometria per vagliatura
GR_sedim	Granulometria per sedimentazione
L L P	Limiti liquidi e plastici
E D O	Edometro ad incremento di carico (IL) o a velocità di deformazione costante (CRS)
C R S	Edometro a velocità di deformazione costante (CRS)
D S / R S	Taglio diretto (DS) o taglio anulare (RS)
U U	Triassiale non consolidata e rottura non drenata
CIU -CKOU	Prova triassiale consolidata isotropica mente/anisotropica e rottura non drenata
CID -CKOD	Prova triassiale consolidata isotropica mente/anisotropica e rottura drenata
R C	Colonna risonante
T S	Taglio torsionale ciclico
T X_C I C L I C A	Prova triassiale ciclica
V T L	Misura della velocità di propagazione delle onde di taglio Vs
T X_L O C A L I	Prova triassiale consolidata isotropica mente/anisotropica, rottura drenata/non drenata con misura

Tab. 1a – Elenco dei campioni disponibili e delle prove su di essi eseguite

Tipologia	Titolo	Versione e Data	Identificativo	Data stampa	Pag.	di
Prog. L001; Doc. RAT 425- 11/2006	Comune di CASTELL'AZZARA PROVE GEOTECNICHE DI LABORATORIO	07/05/2007	06_CASTELL'AZZA RA	07/05/07	8	13

Classi di utilizzabilità dei campioni per prove di laboratorio

- I Campione idoneo per le sole prove di classificazione (granulometria, limiti di Atterberg, peso specifico dei grani, ecc.) o per prove di resistenza su materiale ricostruito.
- II Campione idoneo, oltre che per le prove precedenti, anche per determinazioni di contenuto d'acqua e di peso di volume.
- III Campione idoneo, oltre che per le prove precedenti, anche per la misura di routine della resistenza in condizioni drenate e non drenate.
- IV Campione idoneo, oltre che per le prove precedenti, anche per le determinazioni di compressibilità, prove di resistenza meccanica di tipo speciale, o per determinazioni di caratteristiche dinamiche su materiale indisturbato.

Classificazione dei grani in funzione dell'intervallo granulometrico

Tipo di materiale	Dimensione dei grani (mm)
Argilla	$d < 0.002$
Limo	$0.002 < d < 0.06$
Sabbia	$0.06 < d < 2$
Ghiaia	$2 < d < 60$
Ciottoli	$d > 60$

Classificazione dei materiali in base alla consistenza

Classi di consistenza	Valore del penetrometro tascabile (MPa)
Privo di consistenza	$0.025 <$
Molle o poco consistente	$0.025 < P_p < 0.05$
Moderatamente consistente	$0.05 < P_p < 0.1$
Consistente (o compatto)	$0.1 P_p < 0.2$
Molto consistente (o molto compatto)	$0.2 P_p < 0.4$
Duro (o estremamente compatto)	$P_p > 0.4$

Definizione dei materiali in funzione delle funzioni granulometriche presenti Per l'identificazione dei terreni composti da più frazioni si segue il criterio: siano A, B, C, i nomi degli intervalli principali (argilla, limo ...); siano p_1, p_2, p_3 le percentuali di A, B, C, presenti nel terreno in esame; se, per esempio, $p_1 > p_2 > p_3$ il terreno viene denominato con il nome della frazione A, seguito dai nomi delle frazioni B e C preceduti dalla preposizione 'con' se il corrispondente p è compreso tra il 50 ed il 25%, seguiti dal suffisso 'oso' se p è compreso tra il 25 ed il 10%, o infine seguiti dal suffisso 'oso' e preceduti da 'debolmente' se p è compreso tra il 10 e il 5%. Si definisce terreno di granulometria uniforme se $D_{60}/D_{10} < 2$ dove D_{60} e D_{10} sono i diametri corrispondenti al 60 e al 10% di passante rilevati dall'analisi granulometrica

3

Tab. 1b – Elenco dei campioni disponibili e delle prove su di essi eseguite

Tab. 2 - Classi di utilizzabilità dei campioni per prove di laboratorio, classificazione dei grani in funzione dell'intervallo granulometrico, definizione dei materiali in funzione delle frazioni granulometriche presenti e classificazione dei materiali in base alla consistenza misurata con il penetrometro tascabile.

4. FIGURE

.97 ○○○○○○	SABBIA ARROTONDATA	.63 ○○○○○○	SABBIA ANGOLARE
.95 ○○○○○○		.61 ○○○○○○	
.93 ○○○○○○		.59 ○○○○○○	
.91 ○○○○○○		.57 ○○○○○○	
.89 ○○○○○○		.55 ○○○○○○	
.87 ○○○○○○	SABBIA SUBARROTONDATA	.53 ○○○○○○	
.85 ○○○○○○		.51 ○○○○○○	
.83 ○○○○○○		.49 ○○○○○○	
.81 ○○○○○○	SABBIA SUBANGOLARE	.47 ○○○○○○	
.79 ○○○○○○		.45 ○○○○○○	
.77 ○○○○○○			
.75 ○○○○○○	SABBIA ANGOLARE		
.73 ○○○○○○			
.71 ○○○○○○			
.69 ○○○○○○			
.67 ○○○○○○			
.65 ○○○○○○			

Fig. 1/1 - Classificazione delle sabbie in relazione al grado di arrotondamento (Rittenhouse, 1943)

Fig. 1/2 - Classificazione della ghiaia e dei ciottoli in relazione al grado di arrotondamento:
A = Angolare B = Subangolare,
C = Subarrotondata D E = Arrotondata

Fig. 1/3 - Classificazione della ghiaia e dei ciottoli in funzione della forma (Gnaccolini, 1978): a, b, c d sono le dimensioni caratteristiche dei grani.
I = discoidali II = sferoidali
III = lamellari IV = allungati

Fig. 1/4 - Schema per la descrizione dei livelli e delle laminazioni.

Fig. 1 - Definizioni adottate per la descrizione dei campioni.

Allegato A

Certificati di prova

Tipologia	Titolo	Versione e Data	Identificativo	Data stampa	Pag.	di
Prog. L001; Doc. RAT 425- 11/2006	Comune di CASTELL'AZZARA PROVE GEOTECNICHE DI LABORATORIO	07/05/2007	06_CASTELL'AZZA RA	07/05/07	12	13

Concessione Ministeriale Decreto n° 55126 del 12 luglio 2006 - Settori A, B e C

rev.	data emiss.	sperimentatore	direttore
0	07/05/07	Angeloni	Fioravante

N° verbale di accettazione: 010/2007

Dati Generali di Campionamento

Data prelievo: -
Attrezzatura sondaggio: ROTAZIONE
Attrezzatura prelievo: MAZIER
Modalità prelievo: ROTAZIONE

Committente:	REGIONE TOSCANA
Cantiere:	CASTELL' AZZARA
Sondaggio:	S4
Campione:	MZ1
Profondità prelievo [m]:	6.00 - 6.60
Prova:	Dc
Data fine descrizione:	07/05/07

N° certificato di prova:

Dati Generali del Campione

Data arrivo in laboratorio:	08/02/07	Tipo contenitore:	FUSTELLA FERRO
Data estrusione campione:	28/03/07	Forma campione:	CILINDRICO
Condizioni contenitore:	BUONE	Dimensioni Campione:	Φ= 8 cm L= 39 cm
		Classe del terreno:	CLASSE 1

Descrizione

Il campione estruso non mantiene la forma.
6.08m-6.47m : Ghiaia eterogenea allungata subangolare subarrotondata lmax 56mm con sabbia m/g angolare subangolare debolmente limosa debolmente argillosa grigio scuro (5y 4/1).

Schizzo	Penetrometro		Scissometro		Prove eseguite
	+ [MPa]	// [MPa]	+ [MPa]	// [MPa]	
					Gr1 Ft1

Richiami

Gr = Analisi Granulometrica
Ft = Fotografia

Concessione Ministeriale Decreto Nr. 55126 del 12/07/06 Settori A, B e C

Rev	data emiss.	eseguito da	elaborato da
0		Pezzotta	Angeloni

Committente:	REGIONE TOSCANA
Cantiere:	CASTELL'AZZARA
Sondaggio:	S4
Campione:	MZ1
Profondità prelievo [m]:	6.08 - 6.47
Data prova:	28/03/2007

Concessione Ministeriale Decreto n° 55126 del 12 luglio 2006 - Settori A, B e C

rev.	data emiss.	sperimentatore	direttore
0	07/05/07	Angeloni	Fioravante

Normativa di riferimento: ASTM D422/90

N° certificato di prova:

N° verbale di accettazione: 010/2007

Committente:	REGIONE TOSCANA
Cantiere:	CASTELL'AZZARA
Sondaggio:	S4
Campione:	MZ1
Profondità prelievo [m]:	6.08 - 6.47
Prova:	Gr 1
Data prova:	06/04/07

Prova	Simbolo	Profondità		Peso Secco Materiale [g]	Metodo Preparazione	% < 0.075mm	% CIOTTOLI	% GHIAIA	% SABBIA	% LIMO	% ARGILLA	D ₆₀	D ₅₀	D ₁₀
		da m	a m									[mm]	[mm]	[mm]
Gr 1	x	6,08	6,47	1437,83	VIA UMIDA	14	-	60	26	8	5	6,0,E+00	3,5,E+00	1,4,E-02

NOTE:

Allegato B

Schede di valutazione campioni

Concessione Ministeriale Decreto n° 55126 del 12 luglio 2006 - Settori A, B e C

Via Pastrengo, 9 - 24068 Seriate (Bg)
tel. 035 5377400 - fax 035 5377401
Email: ismgeo@ismgeo.it

Seriate (Bg) 02/04/07

Al sindaco del Comune di Castell' Azzara
(GR)

e p.c. Dott. Arch. Maurizio Ferrini
Servizio Sismico Regionale
Regione Toscana – Firenze

Oggetto: Valutazione di qualità relativi alla apertura delle fustelle

Comune - Località – Sondaggio	Impresa esecutrice	Campione (sigla, tipo, data prelievo)	Profondità (m)	Classe Campionatore	Classe Campione (AGI)
Castell' Azzara S4	Methodo	MZ1 01/02/07	6.00-6.60	A	1

Note e/o osservazioni generali:

Il campione estruso non mantiene la forma.

Il Responsabile Tecnico
Analisi Laboratorio
Prof. Ing. Vincenzo Fioravante

ALLEGATO 1 – CRITERI DI VALUTAZIONE DELLE FUSTELLE

Valutazione delle fustelle. A tal fine sono distinte 3 classi di valutazione sulla base delle caratteristiche del tubo campionatore (fustella) e del campione al momento dell'arrivo in laboratorio:

- A)** Tubo campionatore in buone condizioni e rispondenti ai requisiti delle IT;
- B)** Tubo campionatore non rispondente ai requisiti delle IT. I campioni sono comunque giudicati nella classe adeguata;
- C)** Tubo campionatore in cattive condizioni (ovalizzazioni, ruggine, danneggiamenti durante il trasporto, etc.) inadatti alla garanzia di un campione di buona qualità.

Dir. Gen. delle Politiche Territoriali e Ambientali
SERVIZIO SISMICO REGIONALE

DITTA ESECUTRICE: GEORISORSE ITALIA s.a.s.

DATA ESECUZIONE: Febbraio 2005

RIELABORAZIONE DATI: V. D'Intinosante, S. Danise - SSR (07/2007)

Programma VEL - Comune di: Castell'Azzara (GR) - Località: Scuola Elementare - DHS1

Dir. Gen. delle Politiche Territoriali e Ambientali
SERVIZIO SISMICO REGIONALE

DITTA ESECUTRICE: Georisorse Italia

DATA ESECUZIONE: 05/02/2005

Programma VEL - Comune di: Castell'Azzara - Località: Capoluogo - DHS2

Dir. Gen. delle Politiche Territoriali e Ambientali
SERVIZIO SISMICO REGIONALE

DITTA ESECUTRICE: Georisorse Italia

DATA ESECUZIONE: 14/02/2005

Programma VEL - Comune di: Castell'Azzara - Località: Capoluogo - DHS3

Dir. Gen. delle Politiche Territoriali e Ambientali
SERVIZIO SISMICO REGIONALE

DITTA ESECUTRICE: GEORISORSE ITALIA s.a.s.

DATA ESECUZIONE: Maggio 2007

RIELABORAZIONE DATI: V. D'Intinosante, S. Danise - SSR (08/2007)

Programma VEL - Comune di: Castell'Azzara (GR) - Località: Poliambulatorio - DHS4

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati. Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla stratigrafia del sondaggio S2 ubicato circa 45m ad est della stesa e alla cartografia geologica. Al di sotto di terreno di riporto è presente un orizzonte costituito da depositi detritici di versante e alterazione del substrato. Il substrato è costituito dalla Formazione di Sillano-Santa Fiora appartenente all'unità tettonica di Monte Morello. Al di sotto, ad una profondità di circa 36 metri dal piano campagna, il sondaggio incontra il membro calcarenitico della Falda Toscana (STO3). Tale passaggio, non stratigrafico ma di origine tettonica, non è individuato dalla stesa sismica a rifrazione, in quanto essa indaga circa 1/3 in profondità rispetto alla sua lunghezza (96 m).

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

REVISIONE LITOSTRATIGRAFICA St2
Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati. Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla stratigrafia del sondaggio S2 ubicato circa 45m ad est della stesa e alla cartografia geologica. Al di sotto di terreno di riporto è presente un orizzonte costituito da depositi detritici di versante e alterazione del substrato. Il substrato è costituito dalla Formazione di Sillano-Santa Fiora appartenente all'unità tettonica di Monte Morello. Al di sotto, ad una profondità di circa 36 metri dal piano campagna, il sondaggio incontra il membro calcarenitico della Falda Toscana (STO3). Tale passaggio, non stratigrafico ma di origine tettonica, non è individuato dalla stesa sismica a rifrazione, in quanto essa indaga circa 1/3 in profondità rispetto alla sua lunghezza (120 m).

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

STESA SISMICA A RIFRAZIONE St3 - ONDE P ed SH Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

Legenda

455 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

120 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

Ubicazione sondaggio geognostico

Terreno naturale o areato

Detrito (a) e alterazione del substrato (SIL)

Formazione di Sillano-Santa Fiora (SIL=FIA)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla stratigrafia dei sondaggi S3 e S1, ubicati in prossimità della stesa e grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000. Al di sotto di un primo sismostrato costituito da terreno naturale o areato è presente un orizzonte classificabile come detrito di versante e la parte più alterata del substrato, che presentano velocità sismiche simili. Al di sotto è presente il substrato non alterato, costituito dalla Formazione di Sillano-Santa Fiora, caratterizzata da argilliti e silititi fogliettate prevalenti, di colore grigio scuro, intercalate a calcari e calcari marnosi a grana fine, in strati da sottili a molto spessi color nocciola.

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

Legenda

450 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

185 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

Contatto tettonico certo e incerto

Terreno naturale o areato

Detrito (a) e alterazione del substrato (SIL)

Formazione di Sillano-Santa Fiora (SIL=FIA)

Scaglia Toscana, membro delle Calcareni di Montegrossi (STO3)

Scaglia Toscana, membro delle Argilliti di Brolio (STO1)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000. Al di sotto di un primo sismostrato costituito da terreno naturale o areato è presente un orizzonte classificabile come detrito di versante e la parte più alterata del substrato, che presentano velocità sismiche simili. Al di sotto è presente, sul lato orientale della stesa, il substrato non alterato costituito dal membro della Scaglia Toscana delle Argilliti di Brolio (STO1), mentre l'ultimo sismostrato è costituito dal membro delle Calcareni di Montegrossi (STO3). Nonostante le velocità sismiche non subiscano una netta variazione, si suppone la presenza, in base al rilevamento geologico di campagna, di una faglia che mette in contatto la Scaglia Toscana con la Formazione di Sillano-Santa Fiora (SIL).

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

400 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo **205 m/s** Velocità sismica onde SH in metri al secondo Faglia

Terreno naturale o areato

Scaglia Toscana, membro delle Calcareniti di Montegrossi (STO3)

Scaglia Toscana, Membro delle Argilliti di Brolio (STO1)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000. Al di sotto di un primo sismostrato costituito da terreno naturale o areato è probabile la presenza di una faglia che mette in contatto tettonico due membri della Scaglia Toscana: il membro delle Calcareniti di Montegrossi (STO3) e il membro delle Argilliti di Brolio (STO1). Le basse velocità sismiche del secondo sismostrato indicano la possibile alterazione superficiale di tali formazioni.

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

Legenda

770 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo **350 m/s** Velocità sismica onde SH in metri al secondo

Massicciata stradale

Scaglia Toscana, membro delle Calcareniti di Dudda (STO4)

Scaglia Toscana alterata, membro delle Calcareniti di Dudda (STO4)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000. Al di sotto di un primo sismostrato costituito dalla massicciata stradale è presente il Membro della Scaglia Toscana delle Calcareniti di Dudda, costituito da argilloscisti marnoso-silicei di colore marrone rossastro con intercalazioni centimetriche di calcari silicei di colore verde oliva.

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

REVISIONE LITOSTRATIGRAFICA St7 Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

Legenda

1040 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo 320 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo Massicciata stradale	Faglia Scaglia Toscana alterata, membro delle Calcareniti di Montegrossi (STO3)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000. Al di sotto di un primo sismostrato costituito dalla massicciata stradale è probabile la presenza di una faglia che disloca al loro interno le Calcareniti di Montegrossi (STO3), la stessa che più ad est mette in contatto tettonico le Calcareniti stesse con la Formazione di Sillano-Santa Fiora (vedi stesa St5).

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

REVISIONE LITOSTRATIGRAFICA St8 Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

Legenda

930 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo **440 m/s** Velocità sismica onde SH in metri al secondo

Terreno naturale
o areato

Formazione di Sillano-
Santa Fiora (SIL=FIA)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000. Al di sotto di un primo sismostrato costituito da terreno naturale o areato è presente la Formazione di Silano-Santa Fiora, appartenente all'Unità Morello del Dominio Ligure Esterno. Anche il sismostrato sottostante è stato attribuito alla Formazione di Sillano-Santa Fiora, l'aumento di velocità potrebbe essere dovuto alla presenza, all'interno dei livelli argillitici, di spessi livelli di calcari e calcilutiti, ben documentati dal rilevamento di campagna.

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

Legenda

- 720 m/s** Velocità sismica onde P in metri al secondo **300 m/s** Velocità sismica onde SH in metri al secondo Faglia
- Massicciata stradale Formazione di Sillano-Santa Fiora (SIL=FIA) Formazione di Sillano-Santa Fiora alterata (SIL=FIA)
- Formazione Calcari e Marne a Rhaetavicula Contorta (RET=cR) Formazione Calcari e Marne a Rhaetavicula Contorta alterata (RET=cR)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati. Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000. Al di sotto di un primo sismostrato costituito dalla massicciata stradale è presente una probabile faglia, riportata nella cartografia geologica, che separa la Formazione di Silano-Santa Fiora, appartenente all'Unità Morello del Dominio Ligure Esterno dalla Formazione dei Calcari e marne a Rhaetavicula Contorta, appartenenti alla Falda Toscana. I punti interrogativi sono stati inseriti perché dal punto di vista sismico non si riscontrano variazioni di velocità tali da indicare un cambiamento litologico.

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

REVISIONE LITOSTRATIGRAFICA St10 Castell'Azzara (GR) - Loc. Selvena

Legenda

680 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo **220 m/s** Velocità sismica onde SH in metri al secondo

Massicciata stradale

Formazione di Sillano-Santa Fiora alterata (SIL=FIA)

Corpo di frana per colamento, attivo (a1a)

Corpo di frana per scorrimento rotazionale, quiescente (a1b)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000, che evidenzia la presenza di due corpi di frana. Il più superficiale è costituito da una frana attiva per colamento, al di sotto della quale è presente una frana a scorrimento rotazionale, quiescente. Le velocità del terzo sismostrato, non elevate in onde SH fanno supporre che il substrato, costituito dalla Formazione di Sillano-Santa Fiora, sia alterato.

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

Legenda

1005 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo
 290 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

Detrito di versante (a)

Formazione di Sillano-Santa Fiora (SIL=FIA)

Formazione di Sillano-Santa Fiora alterata (SIL=FIA)

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000. Al di sotto di un primo sismostrato costituito da detrito di versante è presente la Formazione di Sillano-Santa Fiora.

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

NNW

REVISIONE LITOSTRATIGRAFICA St12
Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

SSE

Legenda

925 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo **270 m/s** Velocità sismica onde SH in metri al secondo

Massicciata stradale

Detrito di versante

Scaglia Toscana, Membro delle Argilliti di Brolio (STO1)

Scaglia Toscana, membro delle Calcareni di Montegrossi (STO3)

S4 Ubicazione sondaggio geognostico

NOTE: L'attribuzione litostratigrafica risulta coerente con i valori di velocità sismiche rilevati.

Le attribuzioni litostratigrafiche sono state effettuate grazie alla cartografia geologica di dettaglio in scala 1:2.000 e al sondaggio geognostico S4, eseguito proprio in corrispondenza della stesa. Al di sotto di un primo sismostrato costituito dalla massicciata stradale è presente un orizzonte costituito da detrito di versante. In base ai dati forniti dal sondaggio i due sismostrati sottostanti sono stati attribuiti al membro delle Argilliti di Brolio della Scaglia Toscana (STO1) che, in particolare, si presenta estremamente brecciata e fratturata, sottoforma di brecce calcaree di colore grigio, in matrice limoso-argillosa di colore avana alternate a argilliti siltitico-marnose, foliettate, di colore rosso vinato o verdastre, con abbondanti vene di calcite. Al di sotto aumenta notevolmente la percentuale calcarenitica, e si entra nel Membro delle Calcareni di Montegrossi (STO3). L'alto grado di fratturazione dei litotipi e la presenza di abbondanti vene di calcite confermano quanto rappresentato nella cartografia geologica, ovvero che la stesa è stata eseguita in prossimità di una faglia che mette in contatto la Scaglia Toscana con la Formazione di Sillano-Santa Fiora. In particolare la stesa sarebbe stata eseguita sul lato del tetto della faglia.

Si evidenzia che il simbolismo grafico è solamente indicativo della natura litologica, ma non dell'effettiva giacitura.

Legenda

405 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

95 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

Ubicazione prova down-hole in onde P ed SH

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso). Lungo la sezione è indicato il punto di realizzazione dell'indagini geofisiche in foro (prove down-hole in onde P ed SH), con relativa profondità. In particolare, il down-hole DHS2 è ubicato circa 45m ad est della stesa.

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha confermato, per quanto attiene alla sezione sismostratigrafica, la versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Pertanto, in questo caso si è provveduto soltanto all'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

STESA SISMICA A RIFRAZIONE St3 - ONDE P ed SH Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso). Lungo la sezione è indicato il punto di realizzazione dell'indagine geofisiche in foro (prove down-hole in onde P ed SH), con relativa profondità. In particolare, i down-hole DHS3 e DHS1 sono ubicati proprio in corrispondenza della stesa.

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha previsto una differente rielaborazione sismostratigrafica rispetto alla versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Si è operata, inoltre, l'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso).

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha previsto una differente rielaborazione sismostratigrafica in onde SH rispetto alla versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Si è operata, inoltre, l'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso).

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha previsto una differente rielaborazione sismostratigrafica rispetto alla versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Si è operata, inoltre, l'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

STESA SISMICA A RIFRAZIONE St6 - ONDE P ed SH Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

770 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

350 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso).

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha confermato, per quanto attiene alla sezione sismostratigrafica, la versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Pertanto, in questo caso si è provveduto soltanto all'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

STESA SISMICA A RIFRAZIONE St7 - ONDE P ed SH Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

770 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

350 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso).

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha confermato, per quanto attiene alla sezione sismostratigrafica, la versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Pertanto, in questo caso si è provveduto soltanto all'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

STESA SISMICA A RIFRAZIONE St8 - ONDE P ed SH Castell'Azzara (GR) - Loc. Capoluogo

Legenda

930 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

400 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso).

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha confermato, per quanto attiene alla sezione sismostratigrafica, la versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Pertanto, in questo caso si è provveduto soltanto all'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

STESA SISMICA A RIFRAZIONE St9 - ONDE P ed SH Castell'Azzara (GR) - Loc. Selvena

Legenda

720 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

300 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso).

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha confermato, per quanto attiene alla sezione sismostratigrafica, la versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Pertanto, in questo caso si è provveduto soltanto all'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

STESA SISMICA A RIFRAZIONE St10 - ONDE P ed SH Castell'Azzara (GR) - Loc. Selvena

Legenda

680 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

220 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso).

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha confermato, per quanto attiene alla sezione sismostratigrafica, la versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Pertanto, in questo caso si è provveduto soltanto all'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

STESA SISMICA A RIFRAZIONE St11- ONDE P ed SH Castell'Azzara (GR) - Loc. Selvena

Legenda

1005 m/s Velocità sismica onde P in metri al secondo

290 m/s Velocità sismica onde SH in metri al secondo

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso).

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha previsto una differente rielaborazione sismostratigrafica rispetto alla versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Si è operata, inoltre, l'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

NOTE: L'elaborazione delle dromocrone porta a due sezioni sismostratigrafiche, in onde P ed in onde SH, congruenti. Pertanto viene utilizzata un'unica sezione grafica, valida per entrambe le energizzazioni. Nella sezione vengono rappresentati i sismostrati individuati, indicando le rispettive velocità di propagazione delle onde P (in blu) e delle onde SH (in rosso). Lungo la sezione è indicato il punto di realizzazione dell'indagine geofisiche in foro (prove down-hole in onde P ed SH), con relativa profondità. In particolare, il down-hole DHS4 è ubicato in corrispondenza della stesa.

VALIDAZIONE DATI: La ricostruzione della sezione, elaborata nella fase di omogeneizzazione, considerando il quadro geologico di riferimento, ha previsto una differente rielaborazione sismostratigrafica rispetto alla versione fornita dalla Ditta esecutrice dell'indagine. Si è operata, inoltre, l'omogeneizzazione del formato grafico della sezione.

**INDAGINE GEOFISICA DI
SISMICA PASSIVA HVSR
MICROZONAZIONE SISMICA**

Committente: Dott. Geol. Riccardo Martelli

Ubicazione: Comune di Castell'Azzara (GR)

Loc. Castell'Azzara e Selvena

Poggibonsi, Luglio 2012

PREMESSA

Nel mese di Luglio 2012, su incarico del Dott. Geol. Riccardo Martelli, è stata svolta una campagna di indagine sismica, nel territorio comunale di Castell’Azzara (GR), nell’ambito di un progetto di studio di microzonazione sismica di primo livello. La campagna, ha previsto la realizzazione di 8 misure di sismica passiva con tecnica a “stazione singola”.

Le misure sono state distribuite in due centri abitati del Comune, Castell’Azzara e Selvena, e sono ubicate secondo lo schema successivamente riportato.

Di seguito vengono esposte le basi teoriche della metodologia adottata, le specifiche tecniche dello strumento utilizzato ed infine i risultati ottenuti.

INTRODUZIONE

L’andamento delle velocità di propagazione delle onde di taglio nel primo sottosuolo (profilo delle Vs) rappresenta in generale un’informazione importante ai fini della caratterizzazione meccanica (in campo dinamico) dei terreni. In particolare essa risulta fondamentale negli studi della risposta sismica locale. A seguito di un terremoto, si ha spesso modo di osservare come la distribuzione dei danni sul territorio sia assai eterogenea a parità di vulnerabilità dell’edificato. Le condizioni geologico-tecniche degli strati più superficiali, nonché le caratteristiche geomorfologiche possono concorrere, infatti, ad accrescere localmente lo scuotimento indotto da un terremoto. Per un’efficace azione di prevenzione, in materia di rischio sismico, è necessario tener conto non solo, quindi, della zonazione sismica nazionale, ma anche di eventuali sfavorevoli condizioni locali, a scala intra-comunale.

Particolarmente rilevanti sono i cosiddetti effetti di amplificazione di sito, ossia l’insieme delle variazioni in ampiezza, durata e contenuto in frequenza che un moto sismico, rispetto ad una formazione rocciosa di base, subisce attraversando gli strati sovrastanti, fino alla superficie. Tali effetti sono causati, essenzialmente, da un processo di intrappolamento e risonanza dell’energia del terremoto all’interno di un volume di sottosuolo costituito da materiali sedimentari a bassa impedenza sismica (IS : prodotto della velocità di propagazione dell’onda per la densità del mezzo attraversato) e posto sopra ad un dominio con più alta IS , per esempio un substrato roccioso o un suolo particolarmente rigido. Durante la propagazione dalla sorgente al sito, il raggio sismico, per via del fenomeno della rifrazione, subisce un processo di verticalizzazione e tende ad emergere lungo una direzione sub-verticale. Le onde compressionali (P), dunque, sollecitano all’incirca verticalmente l’edificato, tuttavia è la sollecitazione orizzontale, dovuta alle onde trasversali (S), la causa principale del danneggiamento per le costruzioni. Gli edifici e le opere architettoniche in genere sono collaudate per resistere a forti carichi statici ma quasi mai viene valutata la risposta della costruzione a carichi dinamici orizzontali. Da quanto detto si deduce che studiare le modalità

di propagazione ed amplificazione delle onde trasversali o di taglio (S) nel sottosuolo vuol dire prevedere, a basso costo, le sollecitazioni che una struttura dovrà sopportare durante il verificarsi di un probabile evento sismico. Tra le metodologie che consentono di ricavare il profilo V_s del sottosuolo stanno oltre alle tecniche attive più comuni, stanno suscitando particolare interesse quelle definite di tipo “passivo” ovvero basate sullo studio della continua vibrazione del suolo dovuta a cause sia antropiche che naturali (Vibrazioni Ambientali). Tali tecniche consentono di misurare le velocità di propagazione delle onde sismiche già presenti nel terreno per effetto di sorgenti naturali (p.es. il vento e le mareggiate) o antropiche (p.es. il traffico cittadino e l’attività industriale). A parità di caratteristiche degli stendimenti e dei sensori, le metodologie di tipo “passivo” raggiungono profondità di esplorazione di gran lunga superiori a qualsiasi altra tecnica sismica.

Un contributo importante per la valutazione degli effetti di amplificazione di sito è dato anche dalle passive a stazione singola, tecnica piuttosto speditiva che permette di evidenziare i contrastivi impedenza esistenti tra le coperture soffici e il substrato.

Di seguito vengono esposti i principi teorici delle tecniche di acquisizione dati di Vibrazioni Ambientali (HVSR)

PRINCIPI TEORICI DELLE TECNICHE ADOTTATE

Metodologia a “Stazione Singola” (HVSR)

Nella tecnica a stazione singola, vengono misurate le vibrazioni ambientali nelle tre direzioni dello spazio attraverso un unico sensore tridirezionale posto sulla superficie del terreno. In particolare viene valutato il rapporto di ampiezza fra le componenti orizzontali e verticali del moto (metodo HVSR ovvero “Horizontal to Vertical Spectral Ratios”) [**Bard., 1998**]. Analizzando misure di questo tipo è possibile identificare le modalità di vibrazione del terreno. In particolare è possibile individuare la frequenza f di questa vibrazione definita di “Risonanza”. Sapendo che in generale esiste una relazione semplice fra f , lo spessore della parte più soffice del terreno e la velocità media delle onde sismiche nel sottosuolo (ricavata per esempio dai metodi con antenna sismica o rifrazione), attraverso le misure HVSR è possibile risalire allo spessore di questo strato.

CAMPAGNA DI RACCOLTA DATI

Durante il mese di di Luglio 2012 sono state realizzate 7 registrazioni di Vibrazioni Ambientali con tecnica a “stazione singola” (HVSR) nel comune di Castell’Azzara, in particolare: 4 presso l’abitato di Castell’Azzara, 3 nell’abitato di Selvena.

La Tabella 1 sintetizza il numero di registrazioni effettuate in ognuna delle località in studio, in allegato è mostrata l’ubicazione delle misure.

Località	HVSR	ARRAY	Rifrazione
Castell’Azzara	5		
Selvena	3		
Totale	8		

Tabella 1 : Sintesi delle misure realizzate nei siti in studio

I dati di vibrazioni ambientali, acquisiti con questa tecnica d’indagine sono stati successivamente elaborati e catalogati in base ai criteri proposti da Albarello e Mucciarelli pubblicati nel volume “Contributi per l’aggiornamento degli ‘Indirizzi e criteri per la microzonazione sismica’” di supplemento alla rivista “Ingegneria Sismica”, nel numero 2 del 2011.

Ogni misura è stata inserita in una delle seguenti 3 classi di appartenenza:

- Classe A: registrazione affidabile ed interpretabile che può essere utilizzata anche da sola
- Classe B: registrazione sospetta da utilizzare con cautela ed in presenza di altre misure ottenute nelle vicinanze
- Classe C: registrazione scadente e di difficile interpretazione

LOCALITA'	NOME MISURA	Fq1(Hz)	A1	Fq2(Hz)	A2	CLASSE
Castell'Azzara	T1	flat	flat	flat	flat	B2
Castell'Azzara	T2	flat	flat	flat	flat	B2
Castell'Azzara	T3			2.5	1.8	B1
Castell'Azzara	T4			1.25	2.28	B1
Castell'Azzara	T8			1.69	2.58	B1
Selvena	T5			1.84	2.37	B1
Selvena	T6	flat	flat	flat	flat	B2
Selvena	T7	4.69	2.48			B1

CONCLUSIONI

Nell'ambito del lavoro svolto, è stato indagato parte del territorio comunale di Castell'Azzara. Geologicamente l'area è rappresentata da Formazioni Dominio Ligure e del Dominio Toscano. Le misure sismiche realizzate rispecchiano spesso l'assetto geologico del sito.

Castell'Azzara

T1 La misura eseguita nella località Castell'Azzara è risultata piatta perché eseguita sulla formazione in affioramento del Macigno.

T2 La misura eseguita nella località Castell'Azzara è risultata piatta perché eseguita sulle Formazioni del Dominio Ligure e il Dominio Toscano.

T3 La misura eseguita nella località Castell'Azzara è risultata pressochè piatta perché eseguita sulla formazione in affioramento della Scaglia Toscana, Membro Calcareniti di Montegrossi, mostra un leggero picco a circa 2,5 hz con ampiezza di 1,8 che potrebbe indicare un leggero contrasto di impedenza tra i 30 e 50 m. di profondità.

T4 La misura eseguita nella località Castell'Azzara è risultata pressochè piatta con un debole picco a circa 1.25 hz con ampiezza di 2,28 che potrebbe indicare un contrasto di impedenza tra i 100 e 150 m. di profondità.

T8 La misura eseguita nella località Castell'Azzara è risultata pressochè piatta con un debole picco a circa 1.69 hz con ampiezza di 2,58 che potrebbe indicare un contrasto di impedenza tra i 100 e 150 m. di profondità.

Selvena

T5 La misura eseguita nella località Selvena presenta un leggero picco a circa 1,84 hz con ampiezza di 2,37 che potrebbe indicare un contrasto di impedenza tra i 70 e 100 m. di profondità dovuto al sovascorrimento del Dominio Ligure sopra la Serie Toscana, Formazione Calcarea Massiccio.

T6 La misura eseguita nella località Selvena è risultata piatta.

T7 La misura eseguita nella località Selvena presenta un picco a circa 4,69 hz con ampiezza di 2,48 che potrebbe indicare un contrasto di impedenza tra i 30 e 50 m. di profondità dovuto ai calcari presenti nella formazione delle Argille Varicolori del Cretacico.

GeoEcho s.n.c.

Bibliografia

Albarello D. , Mucciarelli M “*Contributi per l’aggiornamento degli ‘Indirizzi e criteri per la microzonazione sismica*” “Ingegneria Sismica”, nel numero 2 del 2011.

Bard P.Y. , “ Microtremor Measurements: A Tool For Site Effect Estimation?” , Manuscript for Proc. of 2nd International Symposium on the Effect of Surface Geology on Seismic Motion, Yokohama, Japan, 1-3 Dec, 1998.

Ohuri M., Nobata A. and Wakamatsu K. , “A Comparison of ESAC and FK Methods of Estimating Phase Velocity Using Arbitrarily Shaped Microtremor Arrays”, Bulletin of the Seismological Society of America, Vol. 92, No. 6, pp. 2323–2332, August 2002.

Pileggi D., Rossi D., Lunedei E., Albarello D. , “Seismic characterization of rigid sites in the ITACA database by ambient vibration monitoring and geological surveys”, Bulletin of Earthquake Engineering, Volume 9, Number 6, 1839-1854, DOI: 10.1007/s10518-011-9292-0, June 2011

ALLEGATI

Carte delle ubicazioni

Elaborati misure HVSR

T1 CASTELL'AZZARA

Instrument: EXT-
 Start recording: 17/07/12 09:26:29 End recording: 17/07/12 09:44:49
 Channel labels: NORTH SOUTH; EAST WEST ; UP DOWN
 GPS data not available

Trace length: 0h18'20". Analysis performed on the entire trace.
 Sampling frequency: 200 Hz
 Window size: 20 s
 Smoothing window: Triangular window
 Smoothing: 20%

SINGLE COMPONENT SPECTRA

[According to the Sesame, 2005 guidelines. Please read carefully the *Grilla* manual before interpreting the following tables.]

Max. H/V at 9.14 ± 0.57 Hz (in the range 0.0 - 50.0 Hz).

Criteria for a reliable HVSR curve

[All 3 should be fulfilled]

$f_0 > 10 / L_w$	9.14 > 0.50	OK	
$n_c(f_0) > 200$	10054.7 > 200	OK	
$\sigma_A(f) < 2$ for $0.5f_0 < f < 2f_0$ if $f_0 > 0.5\text{Hz}$ $\sigma_A(f) < 3$ for $0.5f_0 < f < 2f_0$ if $f_0 < 0.5\text{Hz}$	Exceeded 0 out of 541 times	OK	

Criteria for a clear HVSR peak

[At least 5 out of 6 should be fulfilled]

Exists f^- in $[f_0/4, f_0]$ $A_{H/V}(f^-) < A_0 / 2$			NO
Exists f^+ in $[f_0, 4f_0]$ $A_{H/V}(f^+) < A_0 / 2$			NO
$A_0 > 2$	2.35 > 2	OK	
$f_{\text{peak}}[A_{H/V}(f) \pm \sigma_A(f)] = f_0 \pm 5\%$	$ 0.03085 < 0.05$	OK	
$\sigma_f < \varepsilon(f_0)$	0.28199 < 0.45703	OK	
$\sigma_A(f_0) < \theta(f_0)$	0.069 < 1.58	OK	

L_w	window length
n_w	number of windows used in the analysis
$n_c = L_w n_w f_0$	number of significant cycles
f	current frequency
f_0	H/V peak frequency
σ_f	standard deviation of H/V peak frequency
$\varepsilon(f_0)$	threshold value for the stability condition $\sigma_f < \varepsilon(f_0)$
A_0	H/V peak amplitude at frequency f_0
$A_{H/V}(f)$	H/V curve amplitude at frequency f
f^-	frequency between $f_0/4$ and f_0 for which $A_{H/V}(f^-) < A_0/2$
f^+	frequency between f_0 and $4f_0$ for which $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$
$\sigma_A(f)$	standard deviation of $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ is the factor by which the mean $A_{H/V}(f)$ curve should be multiplied or divided
$\sigma_{\log H/V}(f)$	standard deviation of $\log A_{H/V}(f)$ curve
$\theta(f_0)$	threshold value for the stability condition $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$

Threshold values for σ_f and $\sigma_A(f_0)$

Freq.range [Hz]	< 0.2	0.2 – 0.5	0.5 – 1.0	1.0 – 2.0	> 2.0
$\varepsilon(f_0)$ [Hz]	0.25 f_0	0.2 f_0	0.15 f_0	0.10 f_0	0.05 f_0
$\theta(f_0)$ for $\sigma_A(f_0)$	3.0	2.5	2.0	1.78	1.58
Log $\theta(f_0)$ for $\sigma_{\log H/V}(f_0)$	0.48	0.40	0.30	0.25	0.20

T 2 CASTELL'AZZARA

Instrument: TRE-0005/00-06
 Start recording: 14/02/13 12:41:34 End recording: 14/02/13 13:11:35
 Channel labels: NORTH SOUTH; EAST WEST ; UP DOWN
 GPS data not available
 Trace length: 0h30'00". Analyzed 71% trace (manual window selection)
 Sampling rate: 128 Hz
 Window size: 20 s
 Smoothing type: Triangular window
 Smoothing: 15%

SPETTRI DELLE SINGOLE COMPONENTI

[Secondo le linee guida SESAME, 2005. Si raccomanda di leggere attentamente il manuale di *Grilla* prima di interpretare la tabella seguente].

Max. H/V at 5.09 ± 3.34 Hz (in the range 0.0 - 30.0 Hz).

Criteri per una curva H/V affidabile

[Tutti 3 dovrebbero risultare soddisfatti]

$f_0 > 10 / L_w$	5.09 > 0.50	OK	
$n_c(f_0) > 200$	6520.0 > 200	OK	
$\sigma_A(f) < 2$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 > 0.5\text{Hz}$ $\sigma_A(f) < 3$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 < 0.5\text{Hz}$	Superato 0 volte su 246	OK	

Criteri per un picco H/V chiaro

[Almeno 5 su 6 dovrebbero essere soddisfatti]

Esiste f^- in $[f_0/4, f_0]$ $A_{H/V}(f^-) < A_0 / 2$			NO
Esiste f^+ in $[f_0, 4f_0]$ $A_{H/V}(f^+) < A_0 / 2$			NO
$A_0 > 2$	1.99 > 2		NO
$f_{\text{picco}}[A_{H/V}(f) \pm \sigma_A(f)] = f_0 \pm 5\%$	0.65636 < 0.05		NO
$\sigma_f < \varepsilon(f_0)$	3.34334 < 0.25469		NO
$\sigma_A(f_0) < \theta(f_0)$	0.4695 < 1.58	OK	

L_w	lunghezza della finestra
n_w	numero di finestre usate nell'analisi
$n_c = L_w n_w f_0$	numero di cicli significativi
f	frequenza attuale
f_0	frequenza del picco H/V
σ_f	deviazione standard della frequenza del picco H/V
$\varepsilon(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_f < \varepsilon(f_0)$
A_0	ampiezza della curva H/V alla frequenza f_0
$A_{H/V}(f)$	ampiezza della curva H/V alla frequenza f
f^-	frequenza tra $f_0/4$ e f_0 alla quale $A_{H/V}(f^-) < A_0/2$
f^+	frequenza tra f_0 e $4f_0$ alla quale $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$
$\sigma_A(f)$	deviazione standard di $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ è il fattore per il quale la curva $A_{H/V}(f)$ media deve essere moltiplicata o divisa
$\sigma_{\log H/V}(f)$	deviazione standard della funzione $\log A_{H/V}(f)$
$\theta(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$

Valori di soglia per σ_f e $\sigma_A(f_0)$

Intervallo di freq. [Hz]	< 0.2	0.2 – 0.5	0.5 – 1.0	1.0 – 2.0	> 2.0
$\varepsilon(f_0)$ [Hz]	0.25 f_0	0.2 f_0	0.15 f_0	0.10 f_0	0.05 f_0
$\theta(f_0)$ per $\sigma_A(f_0)$	3.0	2.5	2.0	1.78	1.58
$\log \theta(f_0)$ per $\sigma_{\log H/V}(f_0)$	0.48	0.40	0.30	0.25	0.20

T3 CASTELL'AZZARA

Instrument: EXT-
 Start recording: 17/07/12 10:49:29 End recording: 17/07/12 11:09:29
 Channel labels: NORTH SOUTH; EAST WEST ; UP DOWN
 GPS data not available

Trace length: 0h20'00". Analyzed 97% trace (manual window selection)
 Sampling frequency: 200Hz
 Window size: 20 s
 Smoothing window: Triangular window
 Smoothing: 20%

SINGLE COMPONENT SPECTRA

[According to the Sesame, 2005 guidelines. Please read carefully the *Grilla* manual before interpreting the following tables.]

Max. H/V at 80.23 ± 3.99 Hz (in the range 0.0 - 104.0 Hz).

Criteria for a reliable HVSR curve [All 3 should be fulfilled]			
$f_0 > 10 / L_w$	80.23 > 0.50	OK	
$n_c(f_0) > 200$	93071.9 > 200	OK	
$\sigma_A(f) < 2$ for $0.5f_0 < f < 2f_0$ if $f_0 > 0.5\text{Hz}$ $\sigma_A(f) < 3$ for $0.5f_0 < f < 2f_0$ if $f_0 < 0.5\text{Hz}$	Exceeded 0 out of 2517 times	OK	
Criteria for a clear HVSR peak [At least 5 out of 6 should be fulfilled]			
Exists f^- in $[f_0/4, f_0]$ $A_{H/V}(f^-) < A_0 / 2$	46.643 Hz	OK	
Exists f^+ in $[f_0, 4f_0]$ $A_{H/V}(f^+) < A_0 / 2$			NO
$A_0 > 2$	3.12 > 2	OK	
$f_{\text{peak}}[A_{H/V}(f) \pm \sigma_A(f)] = f_0 \pm 5\%$	0.02463 < 0.05	OK	
$\sigma_f < \varepsilon(f_0)$	1.97601 < 4.01172	OK	
$\sigma_A(f_0) < \theta(f_0)$	0.0581 < 1.58	OK	

L_w	window length
n_w	number of windows used in the analysis
$n_c = L_w n_w f_0$	number of significant cycles
f	current frequency
f_0	H/V peak frequency
σ_f	standard deviation of H/V peak frequency
$\varepsilon(f_0)$	threshold value for the stability condition $\sigma_f < \varepsilon(f_0)$
A_0	H/V peak amplitude at frequency f_0
$A_{H/V}(f)$	H/V curve amplitude at frequency f
f^-	frequency between $f_0/4$ and f_0 for which $A_{H/V}(f^-) < A_0/2$
f^+	frequency between f_0 and $4f_0$ for which $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$
$\sigma_A(f)$	standard deviation of $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ is the factor by which the mean $A_{H/V}(f)$ curve should be multiplied or divided
$\sigma_{\log H/V}(f)$	standard deviation of $\log A_{H/V}(f)$ curve
$\theta(f_0)$	threshold value for the stability condition $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$

Threshold values for σ_f and $\sigma_A(f_0)$					
Freq.range [Hz]	< 0.2	0.2 – 0.5	0.5 – 1.0	1.0 – 2.0	> 2.0
$\varepsilon(f_0)$ [Hz]	0.25 f_0	0.2 f_0	0.15 f_0	0.10 f_0	0.05 f_0
$\theta(f_0)$ for $\sigma_A(f_0)$	3.0	2.5	2.0	1.78	1.58
Log $\theta(f_0)$ for $\sigma_{\log H/V}(f_0)$	0.48	0.40	0.30	0.25	0.20

T 4 CASTELL'AZZARA

Instrument: TRE-0005/00-06
 Start recording: 14/02/13 14:13:44 End recording: 14/02/13 14:43:45
 Channel labels: NORTH SOUTH; EAST WEST ; UP DOWN
 GPS data not available
 Trace length: 0h30'00". Analyzed 68% trace (manual window selection)
 Sampling rate: 128 Hz
 Window size: 20 s
 Smoothing type: Triangular window
 Smoothing: 10%

SPETTRI DELLE SINGOLE COMPONENTI

[Secondo le linee guida SESAME, 2005. Si raccomanda di leggere attentamente il manuale di *Grilla* prima di interpretare la tabella seguente].

Max. H/V at 1.25 ± 5.15 Hz (in the range 0.0 - 30.0 Hz).

Criteri per una curva H/V affidabile

[Tutti 3 dovrebbero risultare soddisfatti]

$f_0 > 10 / L_w$	1.25 > 0.50	OK	
$n_c(f_0) > 200$	1525.0 > 200	OK	
$\sigma_A(f) < 2$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 > 0.5\text{Hz}$ $\sigma_A(f) < 3$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 < 0.5\text{Hz}$	Superato 0 volte su 61	OK	

Criteri per un picco H/V chiaro

[Almeno 5 su 6 dovrebbero essere soddisfatti]

Esiste f^- in $[f_0/4, f_0]$ $A_{H/V}(f^-) < A_0 / 2$	0.313 Hz	OK	
Esiste f^+ in $[f_0, 4f_0]$ $A_{H/V}(f^+) < A_0 / 2$			NO
$A_0 > 2$	2.28 > 2	OK	
$f_{\text{picco}}[A_{H/V}(f) \pm \sigma_A(f)] = f_0 \pm 5\%$	$ 4.12346 < 0.05$		NO
$\sigma_f < \varepsilon(f_0)$	5.15432 < 0.125		NO
$\sigma_A(f_0) < \theta(f_0)$	0.9972 < 1.78	OK	

L_w	lunghezza della finestra
n_w	numero di finestre usate nell'analisi
$n_c = L_w n_w f_0$	numero di cicli significativi
f	frequenza attuale
f_0	frequenza del picco H/V
σ_f	deviazione standard della frequenza del picco H/V
$\varepsilon(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_f < \varepsilon(f_0)$
A_0	ampiezza della curva H/V alla frequenza f_0
$A_{H/V}(f)$	ampiezza della curva H/V alla frequenza f
f^-	frequenza tra $f_0/4$ e f_0 alla quale $A_{H/V}(f^-) < A_0/2$
f^+	frequenza tra f_0 e $4f_0$ alla quale $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$
$\sigma_A(f)$	deviazione standard di $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ è il fattore per il quale la curva $A_{H/V}(f)$ media deve essere moltiplicata o divisa
$\sigma_{\log H/V}(f)$	deviazione standard della funzione $\log A_{H/V}(f)$
$\theta(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$

Valori di soglia per σ_f e $\sigma_A(f_0)$

Intervallo di freq. [Hz]	< 0.2	0.2 – 0.5	0.5 – 1.0	1.0 – 2.0	> 2.0
$\varepsilon(f_0)$ [Hz]	0.25 f_0	0.2 f_0	0.15 f_0	0.10 f_0	0.05 f_0
$\theta(f_0)$ per $\sigma_A(f_0)$	3.0	2.5	2.0	1.78	1.58
$\log \theta(f_0)$ per $\sigma_{\log H/V}(f_0)$	0.48	0.40	0.30	0.25	0.20

Strumento: TRE-0005/00-06
 Inizio registrazione: 14/02/13 17:00:37 Fine registrazione: 14/02/13 17:30:38
 Nomi canali: NORTH SOUTH; EAST WEST ; UP DOWN
 Dato GPS non disponibile
 Durata registrazione: 0h30'00". Analizzato 66% tracciato (selezione manuale)
 Freq. campionamento: 128 Hz
 Lunghezza finestre: 20 s
 Tipo di lisciamento: Triangular window
 Lisciamento: 15%

SPETTRI DELLE SINGOLE COMPONENTI

[Secondo le linee guida SESAME, 2005. Si raccomanda di leggere attentamente il manuale di *Grilla* prima di interpretare la tabella seguente].

Picco H/V a 1.84 ± 6.33 Hz (nell'intervallo 0.0 - 15.0 Hz).

Criteri per una curva H/V affidabile

[Tutti 3 dovrebbero risultare soddisfatti]

$f_0 > 10 / L_w$	$1.84 > 0.50$	OK	
$n_c(f_0) > 200$	$2175.6 > 200$	OK	
$\sigma_A(f) < 2$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 > 0.5\text{Hz}$ $\sigma_A(f) < 3$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 < 0.5\text{Hz}$	Superato 0 volte su 90	OK	

Criteri per un picco H/V chiaro

[Almeno 5 su 6 dovrebbero essere soddisfatti]

Esiste f^- in $[f_0/4, f_0]$ $A_{H/V}(f^-) < A_0 / 2$			NO
Esiste f^+ in $[f_0, 4f_0]$ $A_{H/V}(f^+) < A_0 / 2$			NO
$A_0 > 2$	$2.37 > 2$	OK	
$f_{\text{picco}}[A_{H/V}(f) \pm \sigma_A(f)] = f_0 \pm 5\%$	$ 3.43204 < 0.05$		NO
$\sigma_f < \varepsilon(f_0)$	$6.32782 < 0.18438$		NO
$\sigma_A(f_0) < \theta(f_0)$	$0.8474 < 1.78$	OK	

L_w	lunghezza della finestra
n_w	numero di finestre usate nell'analisi
$n_c = L_w n_w f_0$	numero di cicli significativi
f	frequenza attuale
f_0	frequenza del picco H/V
σ_f	deviazione standard della frequenza del picco H/V
$\varepsilon(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_f < \varepsilon(f_0)$
A_0	ampiezza della curva H/V alla frequenza f_0
$A_{H/V}(f)$	ampiezza della curva H/V alla frequenza f
f^-	frequenza tra $f_0/4$ e f_0 alla quale $A_{H/V}(f^-) < A_0/2$
f^+	frequenza tra f_0 e $4f_0$ alla quale $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$
$\sigma_A(f)$	deviazione standard di $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ è il fattore per il quale la curva $A_{H/V}(f)$ media deve essere moltiplicata o divisa
$\sigma_{\log H/V}(f)$	deviazione standard della funzione $\log A_{H/V}(f)$
$\theta(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$

Valori di soglia per σ_f e $\sigma_A(f_0)$

Intervallo di freq. [Hz]	< 0.2	0.2 – 0.5	0.5 – 1.0	1.0 – 2.0	> 2.0
$\varepsilon(f_0)$ [Hz]	$0.25 f_0$	$0.2 f_0$	$0.15 f_0$	$0.10 f_0$	$0.05 f_0$
$\theta(f_0)$ per $\sigma_A(f_0)$	3.0	2.5	2.0	1.78	1.58
$\log \theta(f_0)$ per $\sigma_{\log H/V}(f_0)$	0.48	0.40	0.30	0.25	0.20

T6 SELVENA

Instrument: EXT-
 Start recording: 17/07/12 13:26:15 End recording: 17/07/12 13:46:15
 Channel labels: NORTH SOUTH; EAST WEST ; UP DOWN
 GPS data not available

Trace length: 0h20'00". Analyzed 92% trace (manual window selection)
 Sampling frequency: 200 Hz
 Window size: 20 s
 Smoothing window: Triangular window
 Smoothing: 20%

SINGLE COMPONENT SPECTRA

[According to the Sesame, 2005 guidelines. Please read carefully the *Grilla* manual before interpreting the following tables.]

Max. H/V at 27.42 ± 1.95 Hz (in the range 0.0 - 50.0 Hz).

Criteria for a reliable HVSR curve

[All 3 should be fulfilled]

$f_0 > 10 / L_w$	27.42 > 0.50	OK	
$n_c(f_0) > 200$	30164.1 > 200	OK	
$\sigma_A(f) < 2$ for $0.5f_0 < f < 2f_0$ if $f_0 > 0.5\text{Hz}$ $\sigma_A(f) < 3$ for $0.5f_0 < f < 2f_0$ if $f_0 < 0.5\text{Hz}$	Exceeded 0 out of 1621 times	OK	

Criteria for a clear HVSR peak

[At least 5 out of 6 should be fulfilled]

Exists f^- in $[f_0/4, f_0]$ $A_{H/V}(f^-) < A_0 / 2$			NO
Exists f^+ in $[f_0, 4f_0]$ $A_{H/V}(f^+) < A_0 / 2$			NO
$A_0 > 2$	1.77 > 2		NO
$f_{\text{peak}}[A_{H/V}(f) \pm \sigma_A(f)] = f_0 \pm 5\%$	0.03515 < 0.05	OK	
$\sigma_f < \varepsilon(f_0)$	0.96385 < 1.37109	OK	
$\sigma_A(f_0) < \theta(f_0)$	0.0777 < 1.58	OK	

L_w	window length
n_w	number of windows used in the analysis
$n_c = L_w n_w f_0$	number of significant cycles
f	current frequency
f_0	H/V peak frequency
σ_f	standard deviation of H/V peak frequency
$\varepsilon(f_0)$	threshold value for the stability condition $\sigma_f < \varepsilon(f_0)$
A_0	H/V peak amplitude at frequency f_0
$A_{H/V}(f)$	H/V curve amplitude at frequency f
f^-	frequency between $f_0/4$ and f_0 for which $A_{H/V}(f^-) < A_0/2$
f^+	frequency between f_0 and $4f_0$ for which $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$
$\sigma_A(f)$	standard deviation of $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ is the factor by which the mean $A_{H/V}(f)$ curve should be multiplied or divided
$\sigma_{\log H/V}(f)$	standard deviation of $\log A_{H/V}(f)$ curve
$\theta(f_0)$	threshold value for the stability condition $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$

Threshold values for σ_f and $\sigma_A(f_0)$

Freq.range [Hz]	< 0.2	0.2 – 0.5	0.5 – 1.0	1.0 – 2.0	> 2.0
$\varepsilon(f_0)$ [Hz]	0.25 f_0	0.2 f_0	0.15 f_0	0.10 f_0	0.05 f_0
$\theta(f_0)$ for $\sigma_A(f_0)$	3.0	2.5	2.0	1.78	1.58
Log $\theta(f_0)$ for $\sigma_{\log H/V}(f_0)$	0.48	0.40	0.30	0.25	0.20

T 7 SELVENA

Strumento: TRE-0005/00-06
 Inizio registrazione: 14/02/13 16:10:28 Fine registrazione: 14/02/13 16:40:29
 Nomi canali: NORTH SOUTH; EAST WEST ; UP DOWN
 Dato GPS non disponibile
 Durata registrazione: 0h30'00". Analizzato 70% tracciato (selezione manuale)
 Freq. campionamento: 128 Hz
 Lunghezza finestre: 20 s
 Tipo di lisciamento: Triangular window
 Lisciamento: 10%

SPETTRI DELLE SINGOLE COMPONENTI

[Secondo le linee guida SESAME, 2005. Si raccomanda di leggere attentamente il manuale di *Grilla* prima di interpretare la tabella seguente].

Picco H/V a 4.69 ± 0.47 Hz (nell'intervallo 0.0 - 25.0 Hz).

Criteri per una curva H/V affidabile

[Tutti 3 dovrebbero risultare soddisfatti]

$f_0 > 10 / L_w$	4.69 > 0.50	OK	
$n_c(f_0) > 200$	5906.3 > 200	OK	
$\sigma_A(f) < 2$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 > 0.5\text{Hz}$ $\sigma_A(f) < 3$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 < 0.5\text{Hz}$	Superato 0 volte su 226	OK	

Criteri per un picco H/V chiaro

[Almeno 5 su 6 dovrebbero essere soddisfatti]

Esiste f^- in $[f_0/4, f_0]$ $A_{H/V}(f^-) < A_0 / 2$	1.219 Hz	OK	
Esiste f^+ in $[f_0, 4f_0]$ $A_{H/V}(f^+) < A_0 / 2$			NO
$A_0 > 2$	2.48 > 2	OK	
$f_{\text{picco}}[A_{H/V}(f) \pm \sigma_A(f)] = f_0 \pm 5\%$	0.10126 < 0.05		NO
$\sigma_f < \varepsilon(f_0)$	0.47467 < 0.23438		NO
$\sigma_A(f_0) < \theta(f_0)$	0.7642 < 1.58	OK	

L_w	lunghezza della finestra
n_w	numero di finestre usate nell'analisi
$n_c = L_w n_w f_0$	numero di cicli significativi
f	frequenza attuale
f_0	frequenza del picco H/V
σ_f	deviazione standard della frequenza del picco H/V
$\varepsilon(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_f < \varepsilon(f_0)$
A_0	ampiezza della curva H/V alla frequenza f_0
$A_{H/V}(f)$	ampiezza della curva H/V alla frequenza f
f^-	frequenza tra $f_0/4$ e f_0 alla quale $A_{H/V}(f^-) < A_0/2$
f^+	frequenza tra f_0 e $4f_0$ alla quale $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$
$\sigma_A(f)$	deviazione standard di $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ è il fattore per il quale la curva $A_{H/V}(f)$ media deve essere moltiplicata o divisa
$\sigma_{\log H/V}(f)$	deviazione standard della funzione $\log A_{H/V}(f)$
$\theta(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$

Valori di soglia per σ_f e $\sigma_A(f_0)$

Intervallo di freq. [Hz]	< 0.2	0.2 – 0.5	0.5 – 1.0	1.0 – 2.0	> 2.0
$\varepsilon(f_0)$ [Hz]	0.25 f_0	0.2 f_0	0.15 f_0	0.10 f_0	0.05 f_0
$\theta(f_0)$ per $\sigma_A(f_0)$	3.0	2.5	2.0	1.78	1.58
$\log \theta(f_0)$ per $\sigma_{\log H/V}(f_0)$	0.48	0.40	0.30	0.25	0.20

T 8 CASTELL'AZZARA

Strumento: TRE-0005/00-06
 Inizio registrazione: 14/02/13 15:07:18 Fine registrazione: 14/02/13 15:37:19
 Nomi canali: NORTH SOUTH; EAST WEST ; UP DOWN
 Dato GPS non disponibile
 Durata registrazione: 0h30'00". Analizzato 73% tracciato (selezione manuale)
 Freq. campionamento: 128 Hz
 Lunghezza finestre: 20 s
 Tipo di lisciamento: Triangular window
 Lisciamento: 10%

SPETTRI DELLE SINGOLE COMPONENTI

[Secondo le linee guida SESAME, 2005. Si raccomanda di leggere attentamente il manuale di *Grilla* prima di interpretare la tabella seguente].

Picco H/V a 1.69 ± 0.39 Hz (nell'intervallo 0.0 - 25.0 Hz).

Criteri per una curva H/V affidabile

[Tutti 3 dovrebbero risultare soddisfatti]

$f_0 > 10 / L_w$	$1.69 > 0.50$	OK	
$n_c(f_0) > 200$	$2227.5 > 200$	OK	
$\sigma_A(f) < 2$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 > 0.5\text{Hz}$ $\sigma_A(f) < 3$ per $0.5f_0 < f < 2f_0$ se $f_0 < 0.5\text{Hz}$	Superato 0 volte su 82	OK	

Criteri per un picco H/V chiaro

[Almeno 5 su 6 dovrebbero essere soddisfatti]

Esiste f^- in $[f_0/4, f_0]$ $A_{H/V}(f^-) < A_0 / 2$	0.469 Hz	OK	
Esiste f^+ in $[f_0, 4f_0]$ $A_{H/V}(f^+) < A_0 / 2$			NO
$A_0 > 2$	$2.58 > 2$	OK	
$f_{\text{picco}}[A_{H/V}(f) \pm \sigma_A(f)] = f_0 \pm 5\%$	$ 0.22904 < 0.05$		NO
$\sigma_f < \varepsilon(f_0)$	$0.3865 < 0.16875$		NO
$\sigma_A(f_0) < \theta(f_0)$	$0.9992 < 1.78$	OK	

L_w	lunghezza della finestra
n_w	numero di finestre usate nell'analisi
$n_c = L_w n_w f_0$	numero di cicli significativi
f	frequenza attuale
f_0	frequenza del picco H/V
σ_f	deviazione standard della frequenza del picco H/V
$\varepsilon(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_f < \varepsilon(f_0)$
A_0	ampiezza della curva H/V alla frequenza f_0
$A_{H/V}(f)$	ampiezza della curva H/V alla frequenza f
f^-	frequenza tra $f_0/4$ e f_0 alla quale $A_{H/V}(f^-) < A_0/2$
f^+	frequenza tra f_0 e $4f_0$ alla quale $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$
$\sigma_A(f)$	deviazione standard di $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ è il fattore per il quale la curva $A_{H/V}(f)$ media deve essere moltiplicata o divisa
$\sigma_{\log H/V}(f)$	deviazione standard della funzione $\log A_{H/V}(f)$
$\theta(f_0)$	valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$

Valori di soglia per σ_f e $\sigma_A(f_0)$

Intervallo di freq. [Hz]	< 0.2	0.2 – 0.5	0.5 – 1.0	1.0 – 2.0	> 2.0
$\varepsilon(f_0)$ [Hz]	$0.25 f_0$	$0.2 f_0$	$0.15 f_0$	$0.10 f_0$	$0.05 f_0$
$\theta(f_0)$ per $\sigma_A(f_0)$	3.0	2.5	2.0	1.78	1.58
$\log \theta(f_0)$ per $\sigma_{\log H/V}(f_0)$	0.48	0.40	0.30	0.25	0.20

Cantiere: Scuola Media Comunale

SONDAGGIO n°

1

Committente: Comune di Castell'Azzara

Metodo perf.: Rotazione a carotaggio continuo

Quota: 780 m s.l.m.

Diametro perforazione: 101 mm

Data ultimazione: Agosto 2008

Quota	Scala 1:50	Profondità	Stratigrafia	Descrizione	Recupero %	RQD	SPT	Pocket (Kg/cmq)	Falda
	1			Terreno di riporto antropico e detrito di falda con trovanti calcarenitici					
	2								
	3	2.70		Limi argillosi grigi inglobanti breccie di calcari marnosi			SPT 1 5-10-22	2.80	2,30
	4	4.00		Breccia costituita da clasti arenacei con calcite				3.00	
	5								
	6	5.50		Limi argillosi grigio scuri inglobanti ciottolame arenaceo-calcareo				0.80	
	7							3.50	
	8	8.10						1.00	
	9			Flysch Argille e Calcari Complesso delle Unità di Santa Fiora				1.50	
	10						SPT 2 Rifiuto	2.00

Tecnologie per la Geologia e l'Ambiente
GEOFISICA-GEOTECNICA-IDROGEOLOGIA
 Via Monte Bianco n°5-01100 Viterbo
 Tel./fax : 0761-228191 - E-mail: stega@stega.it
<http://www.stega.it>

Cantiere: **Scuola Media Comunale**

SONDAGGIO n°

2

Committente: **Comune di Castell'Azzara**

Metodo perf.: **Rotazione a carotaggio continuo**

Quota: 783,80 m s.l.m.

Diametro perforazione: 101 mm

Data ultimazione: **Agosto 2008**

Quota	Scala 1:50	Profondità	Stratigrafia	Descrizione	Recupero %	RQD	SPT	Pocket (Kg/cmq)	Falda
				Terreno di riporto antropico					
	1	0.80						0.80	
	2			Limi argillosi marroni inglobanti breccie di calcari marnosi			SPT 1 15-17-46		
	3	2.70						3.00	
	4			Limi argillosi grigi inglobanti breccie di calcari marnosi				1.00	
	5	5.30							
	6	5.80		Limi argillosi grigio scuri inglobanti ciottolame arenaceo-calcareo					5,90
	7	6.70		Breccia costituita da clasti arenacei con calcite					
	8			Limi argillosi grigio scuri inglobanti ciottolame arenaceo-calcareo			SPT 2 (22-35-49)	1.00	
	9							1.50	
	10							1.50	
								2.00

Tecnologie per la Geologia e l'Ambiente
GEOFISICA-GEOTECNICA-IDROGEOLOGIA
 Via Monte Bianco n°5-01100 Viterbo
 Tel./fax : 0761-228191 - E-mail: stega@stega.it
<http://www.stega.it>

Cantiere: Scuola Media Comunale

SONDAGGIO n°

3

Committente: Comune di Castell'Azzara

Metodo perf.: Rotazione a carotaggio continuo

Quota: 780,00 m s.l.m.

Diametro perforazione: 101 mm

Data ultimazione: Agosto 2008

Quota	Scala 1:50	Profondità	Stratigrafia	Descrizione	Recupero %	RQD	SPT	Pocket (Kg/cmq)	Falda
	1			Terreno di riporto antropico con trovanti calcarenitici					
	2								
	3	3.20						2.50	
	4			Limi argillosi grigi inglobanti breccie di calcare marnoso					
	5							1.00	
	6							1.50	
	7	7.20						2.00	
	8			Flysch Argille e Calcari Complesso delle Unità di Santa Fiora					
	9							1.50	
	10

Tecnologie per la Geologia e l'Ambiente
GEOFISICA-GEOTECNICA-IDROGEOLOGIA
 Via Monte Bianco n°5-01100 Viterbo
 Tel./fax : 0761-228191 - E-mail: stega@stega.it
<http://www.stega.it>

PENETROMETRO DINAMICO IN USO : TG 63-100 EML.C

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

CARATTERISTICHE TECNICHE : TG 63-100 EML.C

PESO MASSA BATTENTE	M = 63,50 kg
ALTEZZA CADUTA LIBERA	H = 0,75 m
PESO SISTEMA BATTUTA	M _s = 0,63 kg
DIAMETRO PUNTA CONICA	D = 51,00 mm
AREA BASE PUNTA CONICA	A = 20,43 cm ²
ANGOLO APERTURA PUNTA	$\alpha = 60^\circ$
LUNGHEZZA DELLE ASTE	L _a = 1,00 m
PESO ASTE PER METRO	M _a = 6,31 kg
PROF. GIUNZIONE 1 ^a ASTA	P ₁ = 0,40 m
AVANZAMENTO PUNTA	$\delta = 0,20$ m
NUMERO DI COLPI PUNTA	N = N(20) ⇒ Relativo ad un avanzamento di 20 cm
RIVESTIMENTO / FANGHI	SI
ENERGIA SPECIFICA x COLPO	Q = (MH)/(A δ) = 11,66 kg/cm ² (prova SPT : Q _{spt} = 7.83 kg/cm ²)
COEFF. TEORICO DI ENERGIA	$\beta t = Q/Q_{spt} = 1,489$ (teoricamente : N _{spt} = βt N)

Valutazione resistenza dinamica alla punta R_{pd} [funzione del numero di colpi N] (FORMULA OLANDESE) :

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

R_{pd} = resistenza dinamica punta [area A]
e = infissione per colpo = δ / N

M = peso massa battente (altezza caduta H)
P = peso totale aste e sistema battuta

UNITA' di MISURA (conversioni)

1 kg/cm² = 0.098067 MPa
1 MPa = 1 MN/m² = 10.197 kg/cm²
1 bar = 1.0197 kg/cm² = 0.1 MPa
1 kN = 0.001 MN = 101.97 kg

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA
TABELLE VALORI DI RESISTENZA

n° 1

- indagine : geognostica
 - cantiere : Caserma Carabinieri
 - località : Comune di Castell'Azzara (GR)
 - note :

- data : 17/06/2005
 - quota inizio : p.c.
 - prof. falda : 2,30 m da quota inizio
 - pagina : 1

Prof.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm ²)	N(colpi r)	asta	Prof.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm ²)	N(colpi r)	asta
0,00 - 0,20	6	63,0	---	1	3,20 - 3,40	28	231,9	---	4
0,20 - 0,40	6	63,0	---	1	3,40 - 3,60	24	185,7	---	5
0,40 - 0,60	8	77,1	---	2	3,60 - 3,80	37	286,2	---	5
0,60 - 0,80	8	77,1	---	2	3,80 - 4,00	29	224,3	---	5
0,80 - 1,00	8	77,1	---	2	4,00 - 4,20	10	77,4	---	5
1,00 - 1,20	7	67,5	---	2	4,20 - 4,40	14	108,3	---	5
1,20 - 1,40	7	67,5	---	2	4,40 - 4,60	18	130,6	---	6
1,40 - 1,60	23	204,9	---	3	4,60 - 4,80	19	137,9	---	6
1,60 - 1,80	23	204,9	---	3	4,80 - 5,00	24	174,2	---	6
1,80 - 2,00	23	204,9	---	3	5,00 - 5,20	17	123,4	---	6
2,00 - 2,20	10	89,1	---	3	5,20 - 5,40	19	137,9	---	6
2,20 - 2,40	8	71,3	---	3	5,40 - 5,60	29	198,2	---	7
2,40 - 2,60	8	66,3	---	4	5,60 - 5,80	29	198,2	---	7
2,60 - 2,80	5	41,4	---	4	5,80 - 6,00	23	157,2	---	7
2,80 - 3,00	19	157,4	---	4	6,00 - 6,20	20	136,7	---	7
3,00 - 3,20	27	223,6	---	4	6,20 - 6,40	70	478,4	---	7

- PENETROMETRO DINAMICO tipo : TG 63-100 EML.C

- M (massa battente)= 63,50 kg - H (altezza caduta)= 0,75 m - A (area punta)= 20,43 cm² - D(diam. punta)= 51,00 mm- Numero Colpi Punta N = N(20) [δ = 20 cm]

- Uso rivestimento / fanghi iniezione : SI

**PROVA PENETROMETRICA DINAMICA
DIAGRAMMA NUMERO COLPI PUNTA - Rpd**

n° 1

Scala 1: 50

- indagine :	geognostica	- data :	17/06/2005
- cantiere :	Caserma Carabinieri	- quota inizio :	p.c.
- località :	Comune di Castell'Azzara (GR)	- prof. falda :	2,30 m da quota inizio

- PENETROMETRO DINAMICO tipo : TG 63-100 EML.C
 - M (massa battente)= 63,50 kg - H (altezza caduta)= 0,75 m - A (area punta)= 20,43 cm² - D(diam. punta)= 51,00 mm
 - Numero Colpi Punta N = N(20) [$\delta = 20$ cm] - Uso rivestimento / fanghi iniezione : S1

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA TABELLE VALORI DI RESISTENZA

n° 2

- indagine : geognostica	- data : 17/06/2005
- cantiere : Caserma Carabinieri	- quota inizio : p.c.
- località : Comune di Castell'Azzara (GR)	- prof. falda : 2,00 m da quota inizio
- note :	- pagina : 1

Prof.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm ²)	N(colpi r)	asta	Prof.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm ²)	N(colpi r)	asta
0,00 - 0,20	30	315,2	---	1	2,00 - 2,20	15	133,7	---	3
0,20 - 0,40	19	199,6	---	1	2,20 - 2,40	19	169,3	---	3
0,40 - 0,60	11	106,1	---	2	2,40 - 2,60	36	298,1	---	4
0,60 - 0,80	5	48,2	---	2	2,60 - 2,80	120	993,8	---	4
0,80 - 1,00	7	67,5	---	2	2,80 - 3,00	58	480,3	---	4
1,00 - 1,20	10	96,4	---	2	3,00 - 3,20	22	182,2	---	4
1,20 - 1,40	10	96,4	---	2	3,20 - 3,40	24	198,8	---	4
1,40 - 1,60	12	106,9	---	3	3,40 - 3,60	17	131,5	---	5
1,60 - 1,80	10	89,1	---	3	3,60 - 3,80	100	773,6	---	5
1,80 - 2,00	11	98,0	---	3					

- PENETROMETRO DINAMICO tipo : TG 63-100 EML.C

- M (massa battente)= 63,50 kg - H (altezza caduta)= 0,75 m - A (area punta)= 20,43 cm² - D(diam. punta)= 51,00 mm- Numero Colpi Punta N = N(20) [$\delta = 20$ cm]

- Uso rivestimento / fanghi iniezione : SI

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA
DIAGRAMMA NUMERO COLPI PUNTA - Rpd

n° 2

Scala 1: 50

- indagine : geognostica
- cantiere : Caserma Carabinieri
- località : Comune di Castell'Azzara (GR)

- data : 17/06/2005
- quota inizio : p.c.
- prof. falda : 2,00 m da quota inizio

- PENETROMETRO DINAMICO tipo : TG 63-100 EML.C

- M (massa battente)= 63,50 kg - H (altezza caduta)= 0,75 m - A (area punta)= 20,43 cm² - D(diam. punta)= 51,00 mm

- Numero Colpi Punta N = N(20) [$\delta = 20$ cm]

- Uso rivestimento / fanghi iniezione : SI

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA TABELLE VALORI DI RESISTENZA

n° 3

- indagine : geognostica
 - cantiere : Caserma Carabinieri
 - località : Comune di Castell'Azzara (GR)
 - note :

- data : 17/06/2005
 - quota inizio : p.c.
 - prof. falda : 3,00 m da quota inizio
 - pagina : 1

Prof.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm ²)	N(colpi r)	asta	Prof.(m)	N(colpi p)	Rpd(kg/cm ²)	N(colpi r)	asta
0,00 - 0,20	6	63,0	---	1	4,00 - 4,20	14	108,3	---	5
0,20 - 0,40	7	73,6	---	1	4,20 - 4,40	75	580,2	---	5
0,40 - 0,60	14	135,0	---	2	4,40 - 4,60	78	566,0	---	6
0,60 - 0,80	12	115,7	---	2	4,60 - 4,80	54	391,9	---	6
0,80 - 1,00	10	96,4	---	2	4,80 - 5,00	32	232,2	---	6
1,00 - 1,20	5	48,2	---	2	5,00 - 5,20	30	217,7	---	6
1,20 - 1,40	90	867,9	---	2	5,20 - 5,40	37	268,5	---	6
1,40 - 1,60	32	285,1	---	3	5,40 - 5,60	36	246,0	---	7
1,60 - 1,80	7	62,4	---	3	5,60 - 5,80	62	423,7	---	7
1,80 - 2,00	5	44,6	---	3	5,80 - 6,00	67	457,9	---	7
2,00 - 2,20	3	26,7	---	3	6,00 - 6,20	33	225,5	---	7
2,20 - 2,40	6	53,5	---	3	6,20 - 6,40	33	225,5	---	7
2,40 - 2,60	6	49,7	---	4	6,40 - 6,60	33	213,1	---	8
2,60 - 2,80	8	66,3	---	4	6,60 - 6,80	46	297,1	---	8
2,80 - 3,00	6	49,7	---	4	6,80 - 7,00	39	251,9	---	8
3,00 - 3,20	5	41,4	---	4	7,00 - 7,20	48	297,1	---	8
3,20 - 3,40	6	49,7	---	4	7,20 - 7,40	64	413,3	---	8
3,40 - 3,60	7	54,1	---	5	7,40 - 7,60	31	189,7	---	9
3,60 - 3,80	12	92,8	---	5	7,60 - 7,80	23	140,8	---	9
3,80 - 4,00	18	139,2	---	5	7,80 - 8,00	100	612,1	---	9

- PENETROMETRO DINAMICO tipo : TG 63-100 EML.C

- M (massa battente)= 63,50 kg - H (altezza caduta)= 0,75 m - A (area punta)= 20,43 cm² - D(diam. punta)= 51,00 mm

- Numero Colpi Punta N = N(20) [$\delta = 20$ cm]

- Uso rivestimento / fanghi iniezione : SI

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA

DIAGRAMMA NUMERO COLPI PUNTA - Rpd

n° 3

Scala 1: 50

- indagine : geognostica
 - cantiere : Caserma Carabinieri
 - località : Comune di Castell'Azzara (GR)

- data : 17/06/2005
 - quota inizio : p.c.
 - prof. falda : 3,00 m da quota inizio

- PENETROMETRO DINAMICO tipo : TG 63-100 EML.C

- M (massa battente)= 63,50 kg - H (altezza caduta)= 0,75 m - A (area punta)= 20,43 cm² - D(diam. punta)= 51,00 mm

- Numero Colpi Punta N = N(20) [$\delta = 20$ cm] - Uso rivestimento / fanghi iniezione : SI

COMUNE DI CASTELL'AZZARA (GR)

Horizontal scale is 10.08 pixels per unit spacing
Vertical exaggeration in model section display = 1.00
First electrode is located at 0.0 m.
Last electrode is located at 238.0 m.

PROFILO ERT