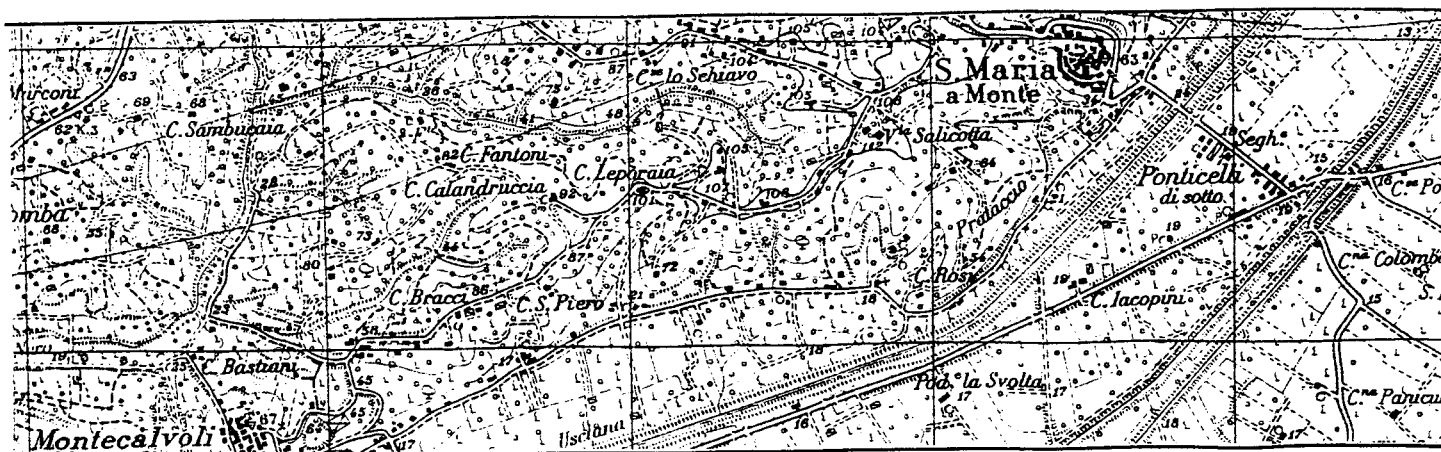


COMUNE DI
S. MARIA A MONTE
(Provincia di Pisa)

STUDIO GEOLOGICO TECNICO
DI SUPPORTO ALLA
PIANIFICAZIONE URBANISTICA



ALL. n°

1

DATI DI BASE



studio di geologia
dott. sandro gagliardi

piazza g. mazzini, 1
56127 pisa
tel. e fax 050/576231

COMUNE DI SANTA MARIA A MONTE	
010056	15LUG96
DAT. CL. FASC.	

N.1

- CARATTERISTICHE LITOSTRATIGRAFICHE DEL SONDAGGIO - N.1

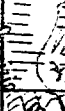
[illegible]

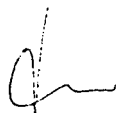
Committente PASTORANI
Località S. MARIA-A-MONTE
Sistema ROTAZIONE
Quota bocca pezzo s.l.m. _____

DATA -

SCALA 1: 500

OSSEVAZIONI	Tubaggio	prof.	profilo stratigr.	LITOLOGIA
		m 2		Terrano col alternanza sabbie e ghiaie
		5		
		10		
		m 16		Argilla
Silti		20		
		25		sabbie e ghiaie asciutte
Seco continuo		30		
		35		
ubazione definitiva di 4"		40		
		45		
Ghiaie Siliacee		50		
		55		
Silti		m 59		Argilla
		65		Suolo Corte con ghiaie
		70		Argilla
Silti		m 74		Corte con ghiaie
		80		Argilla
Silti		m 83		Corte con ghiaie
		90		Argilla

PROVINCIA DI PISA

 Argilla

La Ditta




UFFICIO TECNICO

COMMITTENTE RISTORI NARA

LOCALITÀ MONTECALVOL I

SISTEMA ROTAZIONE

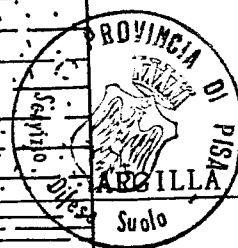
QUOTA BOCCA POZZO s.l.m. _____

POZZO N. 3

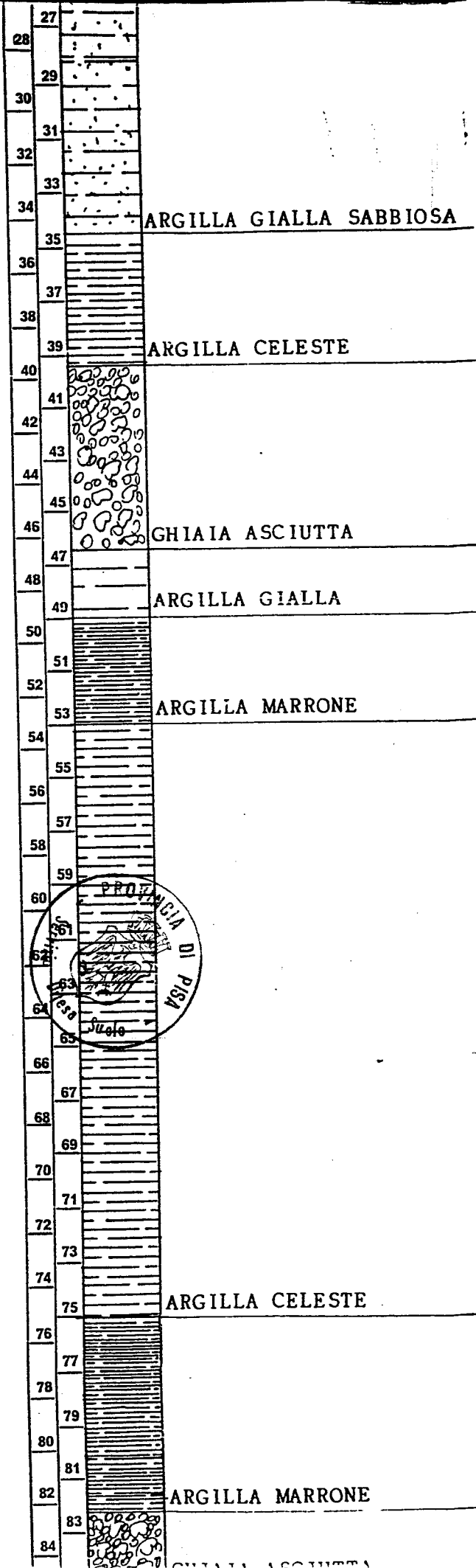
DATA _____

SCALA _____

OSSERVAZIONI	Tubaggio	profondità	profilo stratigraf.	LITOLOGIA
Ø DEL PERFORO 8" $\frac{1}{2}$		1		TERRENO DI RIPORTO
		2		
		3		
		4		
		5		
CEMENTAZIONE		6		
		7		
		8		
		9		
		10		
		11		
		12		
		13		
		14		ARGILLA GIALLA
		15		
		16		SABBIA
		17		
TAMPONE		18		ARGILLA GIALLA
		19		
		20		
		21		
		22		
		23		GHIAIA ASCIUTTA
TUBAZIONE Ø 168 mm.		24		
		25		
		26		
		27		
		28		
		29		
		30		
		31		
		32		
		33		
		34		ARGILLA GIALLA SABBIOSA
		35		
		36		
		37		
		38		
		39		ARGILLA CELESTE
		40		
		41		



DRENAGGIO



FILTRO A PONTE

FILTRO A PONTE

ARGILLA MARRONE

GHIAIA ASCIUTTA

ARGILLA CELESTE

GHIAIA ASCIUTTA

ARGILLA CELESTE

GHIAIA

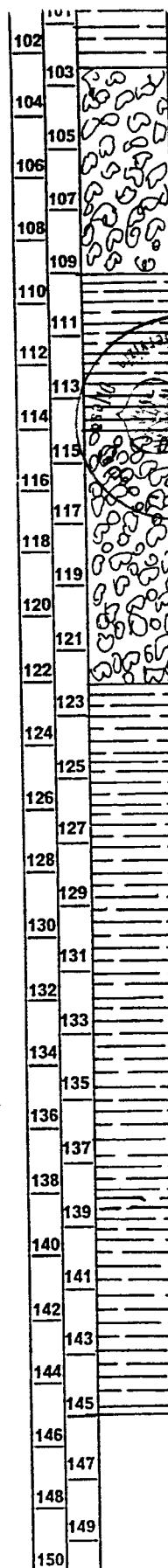
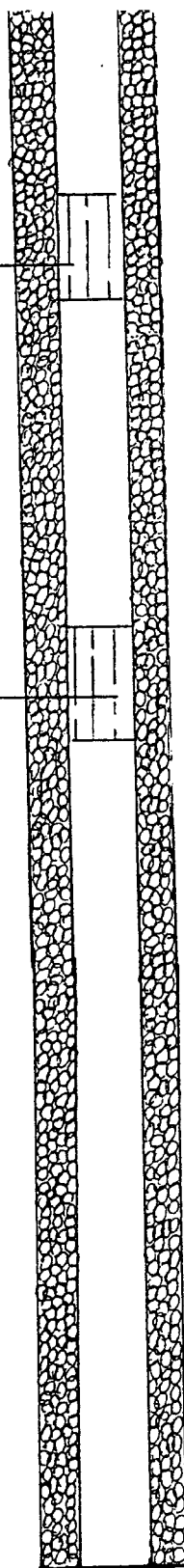
ARGILLA CELESTE

GHIAIA



FILTRO A PONTE'

FILTRO A PONTE



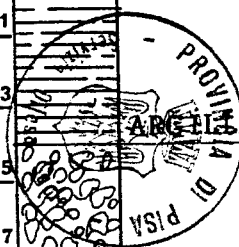
ARGILLA CELESTE

GHIAIA

ARGILLA CELESTE

GHIAIA

ARGILLA CELESTE



PROVE DI PORTATA

Livello dinamico m. 80

Portata al primo, lt. 30

Livello statico m. 67

Prova eseguita il _____

Angille



SONDAGGIO N° 1 RIF. _____

Cantiere PARCHEGGIO LOC. S. MICHELE Lavoro SISTEMAZIONE AREE IN FRANA Sistema di loro ROTAZIONE CAROTAGGIO CONTINUO

Diametro foro [mm]	Quota assoluta	Profondità dal p.c.	Spessore strati	Campioni	Quota campioni	CAROTAGGIO	Modello di perforazione e avanzamento	Scala riferimento	STRATIGRAFIA	Falda acquifera	DESCRIZIONE DEI TERRENI ATTRAVERSATI	Pocket Penetrometer	S.P.T.		Vane Test	
						% recupero						kg/cm²	Profondità	Numero colpi	Profondità	$\sigma_v = kg/cm^2$
						10 30 50 70 90						0.5 1.0 1.5			0.5 1.0 1.5	
		0.05	0.08				CON H ₂ O		PAVIMENTAZIONE STRADALE							
		1.5	1.45					1	TERRENO DI RIPORTO CON MATRICE SABBIOSO LIMOSA DI COLORE NOCCIOLA CHIARO							
		2.0	0.55					2	ARGILLA GRIGIO AZZURRA CON INCLUSI CALCAREI							
								3	SABBIA ARGILLO LIMOSA DI COLORE NOCCIOLA CON INCLUSI CALCAREI							
		3.2	1.2					4	SABBIA ARGILLOSA DI COLORE NOCCIOLA CON INCLUSI CALCAREI E STRIATURE VERDASTRE							
		5.0	1.8	C1	4.5			5	ARGILLA SABBIOSA COMPATTA CON INCLUSI CALCAREI							
		5.5	0.5		5.0			6	SABBIA ARGILLOSA MOLTO COMPATTA DI COLORE RUGGINE CON INCLUSI ARENACEI							
		6.0	0.5					7	ARGILLA ORGANICA PLASTICA DI COLORE GRIGIO CON TRACCE DI LIGNITE E PEZZI DI MATTONE E TRANCI DI PELLE							
		8.5	2.5					8	ARGILLA PIU' ORGANICA DI COLORE VERDASTRO							
		9.0	0.5					9								
				C2	10.0			10	ARGILLA PLASTICA DEBOLMENTE LIMOSA DI COLORE NOCCIOLA (presenti inclusi calcarei da 13.0 a 13.5 mt)							
					10.5			11								
		13.5	4.5					12								
								13	ARGILLA PLASTICA SABBIOSA E DEBOLMENTE LIMOSA							
		16.0	2.5					14								
		14.5	0.5					15	SABBIA LIMOSA DI COLORE NOCCIOLA							
		18.0	1.5					16	ARGILLA DEBOLMENTE LIMOSA COMPATTA DI COLORE GRIGIO							
		19.5	1.5					17	SABBIA LIMO ARGILLOSA DI COLORE GRIGIO							
		20.5	1.0					18	SABBIA COMPATTA CON ARGILLA DI COLORE ROSSASTRO							
								19								
								20								
								21								
								22								
								23								
								24								
								25								
								26								
								27								
								28								
								29								
								30								

S = Shelby
O = Osterberg
M = Mazier

Note:

MISURA	FAI.DA	ACQUIFERA
1	1	1
2	2	2
3	3	3
4	4	4
5	5	5
6	6	6
7	7	7
8	8	8
9	9	9
10	10	10
11	11	11
12	12	12
13	13	13
14	14	14
15	15	15
16	16	16
17	17	17
18	18	18
19	19	19
20	20	20
21	21	21
22	22	22
23	23	23
24	24	24
25	25	25
26	26	26
27	27	27
28	28	28
29	29	29
30	30	30
31	31	31
32	32	32
33	33	33
34	34	34
35	35	35
36	36	36
37	37	37
38	38	38
39	39	39
40	40	40
41	41	41
42	42	42
43	43	43
44	44	44
45	45	45
46	46	46
47	47	47
48	48	48
49	49	49
50	50	50
51	51	51
52	52	52
53	53	53
54	54	54
55	55	55
56	56	56
57	57	57
58	58	58
59	59	59
60	60	60
61	61	61
62	62	62
63	63	63
64	64	64
65	65	65
66	66	66
67	67	67
68	68	68
69	69	69
70	70	70
71	71	71
72	72	72
73	73	73
74	74	74
75	75	75
76	76	76
77	77	77
78	78	78
79	79	79
80	80	80
81	81	81
82	82	82
83	83	83
84	84	84
85	85	85
86	86	86
87	87	87
88	88	88
89	89	89
90	90	90
91	91	91
92	92	92
93	93	93
94	94	94
95	95	95
96	96	96
97	97	97
98	98	98
99	99	99
100	100	100

Data	Prof. foro	Quota rivest.	Livello ¹ acqua	Data	Prof. foro	Quota rivest.	Livello acqua
7/2	20.5		-12.9	28/4	20.5		-6.7
9/3	20.5		-13.0	27/6	20.5		-7.4
21/3	20.5		-13.02				

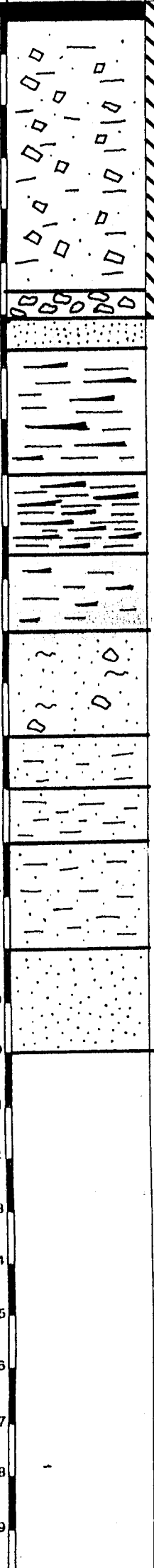


studio di geologia
dott. sandro gagliardi

SONDAGGIO N° 2 RIF. _____

Committente COMUNE DI SANTA MARIA A MONTE (PI) Data 01/02/94 Quota p.c. _____

Cantiere PIAZZA MARCONI Lavoro SISTEMAZIONE AREE IN FRANA Sistema di for. ROTAZIONE CAROTAGGIO CONTINUO

Diametro foro [mm]	Quota assoluta	Profondità dal p.c.	Spessore strati	Campioni	Quota campioni	CAROTAGGIO % recupero	Modalità di perforazione e avanzamento	Scala riferimento	STRATIGRAFIA	Fascia acustifera	DESCRIZIONE DEI TERRENI ATTRAVERSATI	Pocket Penetrometer kg/cm²	S.P.T.		Vane Test	
													Profondità	Numero colpi	Profondità	γ _v kg/cm²
101		0.1	0.1			10 30 50 70 90	A SECCO VELOCE	1		CIECO + PIEZOMETRO + FINESTRATO	PAVIMENTAZIONE STRADALE	0.5				
		5.5	5.4					2			STRUTTURE MURARIE (mattoni rossi) CON MATRICE ARGILLO SABBIOSA DI COLORE NOCCIOLA	1.0				
		6.0	0.5				CON H ₂ O LENTO	3			LIVELLO COSTITUITO DA ELEMENTI PREVALENTEMENTE CALCAREI	1.5				
		6.5	0.5					4			SABBIA GROSSOLANA CEMENTATA DI COLORE NOCCIOLA					
								5			ARGILLA ORGANICA PLASTICA CON LIVELLI TORBOSI		80	RIFIUTO		
		9.0	2.5	C1	9.0			6			ARGILLA ORGANICA COMPATTA DI COLORE GRIGIO					
		10.5	1.5					7			ARGILLA ORGANICA PLASTICA DI COLORE NOCCIOLA					
		12.0	1.5					8			SABBIA GIALLA DEBOLMENTE LIMOSA A GRANA FINE (presenti al tetto resti detritici micacei arrotondati)					
		14.0	2.0					9			SABBIA GIALLA ARGILLOSA CON TRACCE DI LIGNITE					
		15.0	1.0					10			ARGILLA PLASTICA DEBOLMENTE SABBIOSA DI COLORE GRIGIO					
		16.0	1.0					11			ARGILLA PLASTICA SABBIOSA DI COLORE NOCCIOLA					
		18.0	2.0					12			SABBIA DI COLORE NOCCIOLA CHIARO					
		20.0	2.0					13								
								14								
								15								
								16								
								17								
								18								
								19								
								20								
								21								
								22								
								23								
								24								
								25								
								26								
								27								
								28								
								29								
								30								

**studio di geologia
dott. sandro gagliardi**

SONDAGGIO N° **3** RIF.

Comittente COMUNE DI SANTA MARIA A MONTE (PI)

Date 04/02/94

Quota p.c.

Cantiere VIA COSTA

LAVORO **SISTEMAZIONE AREE IN FRANA**

Sistema di loro: **ROTAZIONE CAROTAGGIO CONTINUO**

Diametro foro [mm]	Quota assoluta	Profondità dal p.c.	Spessore strati	Campioni	Quota campiora	CAROTAGGIO % recupero	Modalità di perforazione e avanzamento	Scala riferimento	STRATIGRAFIA	Falda acquifera	DESCRIZIONE DEI TERRENI ATTRAVERSATI	Pocket Penetrometer kg/cm²	S.P.T.		Vane Test		
101		0.3	0.3								PAVIMENTAZIONE STRADALE	0.5					
		1.5	1.2					1			SABBIA ARGILLOSA DI COLORE ROSSASTRO CON INCLUSI CALCAREI	1.0					
								2			SABBIA LIMOSA DI COLORE GIALLO CON TRACCE DI OSSIDAZIONE	1.5					
		3.0	1.5		C1	3.0		3			ARGILLA SABBIOSA PLASTICA DI COLORE NOCCIOLA						
		3.5	0.5			3.5		4			SABBIA DEBOLMENTE ARGILLOSA A GRANA GROSSA						
		4.0	0.5					5			ARGILLA COMPATTA DI COLORE NOCCIOLA						
		4.5	0.5					6			ARGILLA DEBOLMENTE SABBIOSA DI COLORE NOCCIOLA CON TRACCE DI TORBA						
		5.5	1.0					7			ARGILLA DEBOLMENTE SABBIOSA PLASTICA						
		6.0	0.5					8			SABBIA A GRANA GROSSA DI COLORE NOCCIOLA						
		8.0	2.0					9									
								10			CONGLOMERATO A MATRICE SABBIOSA A GRANA GROSSA						
	11.0	3.0					11										
							12										
							13										
							14										
							15										
							16										
							17										
							18										
							19										
							20										
							21										
							22										
							23										
							24										
							25										
							26										
							27										
							28										
							29										
							30										

CAMPIONI INDISTURBATI

S = Shelby

D = Denison

Q = Osterberg

P = Percussione

$$M = M_{\text{max}}$$

Note:

MISURA TALDA ACQUIFERA

Data	Prof. loro	Quota rivest.	Livello acqua	Data	Prof. loro	Quota rivest.	Livello acqua
8/2	11.0		-8.45	28/4	11.0		-7.7
9.3	11.0		-9.1	27/6	11.0		-9.5
21/3	11.0		-9.38				



studio di geologia
dott. sandro gagliardi

SONDAGGIO N° 4 RIF. _____

Committente COMUNE DI SANTA MARIA A MONTE (PI) Data 07/02/94 Quota P.C. _____

Cantiere VIA COSTA Lavoro SISTEMAZIONE AREE IN FRANA Sistema di foro ROTAZIONE CAROTAGGIO CONTINUO

Diametro foro [mm]	Quota assoluta	Profondità dal P.C.	Spessore strati	Campione	Quota campioni	CAROTAGGIO N. recupero	Modello di perforazione e avanzamento	Scala riferimento	STRATIGRAFIA	Falda acquifera	DESCRIZIONE DEI TERRENI ATTRAVERSATI	Pocket penetrometer kg/cm	S.P.T.		Vane Test	
													Profondità	Numero colpi	Profondità	G _t kg/cm²
101		-0.3	-0.3								PAVIMENTAZIONE STRADALE	0.5			0.5	
		-1.5	-1.2					1			ARGILLA PLASTICA DEBOLMENTE LIMOSA CON TRACCE DI TORBA	1.5			1.0	
		-2.0	-0.5		2.0			2			ARGILLA MOLTO PLASTICA				1.5	
		-2.3	-0.3	C1	2.5			3			ARGILLA MOLLE DEBOLMENTE SABBIOSA NOCCIOLA					
		-3.3	-1.0					4			ARGILLA MOLTO PLASTICA					
		-3.5	-0.2	C2	3.5			5			ARGILLA SABBIOSA COMPATTA DI COLORE NOCCIOLA					
		-4.5	-1.0					6			SABBIA LIMOSA MOLLE A GRANA FINE DI COLORE NOCCIOLA					
		-5.0	-0.5					7			SABBIA ARGILLOSA COMPATTA DI COLORE NOCCIOLA					
		-6.0	-1.0					8			SABBIA DEBOLMENTE LIMOSA COMPATTA NOCCIOLA					
								9								
								10								
								11								
								12								
								13								
								14								
		-13.5	-7.5					15			SABBIA SCIOLTA A GRANA FINE DI COLORE NOCCIOLA CON INCLUSI PREVALENTEMENTE CALCAREI					
		-15.0	-1.5					16			CONGLOMERATO					
								17								
								18								
								19								
								20								
								21								
								22								
								23								
								24								
								25								
								26								
								27								
								28								
								29								
								30								

CAMPIONI INDISTURBATI

S = Shelby

D = Denison

O = Osterberg

P = Percussione

M = Mazzer

Note:

MISURA FALDA ACQUIFERA

Data	Prof. foro	Quota rivest.	Livello acqua	Data	Prof. foro	Quota rivest.	Livello acqua
9/3	15.0		-6.5	27/6	15.0		-6.15
21/3	15.0		-6.65				
28/4	15.0		-6.25				



studio di geologia
dott. sandro gagliardi

SONDAGGIO N° 5

RIF.

Committente COMUNE DI SANTA MARIA A MONTE (PI)

Data 07/02/94

Quota p.c.

Cantiere STRADA PROVINCIALE

Lavoro SISTEMAZIONE AREE IN FRANA

Sistema di foro ROTAZIONE CAROTAGGIO CONTINUO

Diametro foro [mm]	Quota assoluta	Profondità dal p.c.	Spessore strati	Campioni	Quota campioni	CAROTAGGIO					Modello di perforazione e avanzamento	Scala riferimento	STRATIGRAFIA	Fascia acustica	DESCRIZIONE DEI TERRENI ATTRAVERSATI	Pocket Penetrometer kg/cm²	S.P.T.		Vane Test	
						10	30	50	70	90							Profondità	Numero colpi	Profondità	$\sigma_t = kg/cm^2$
101		-2.0	-2.0								A SECCO				ARGILLA PLASTICA LIMOSA DI COLORE BRUNO CON RESTI VEGETALI	0.5			0.5	
											VELOCE									
					4.0															
				C1	4.5															
		-6.0	-4.0								CON H ₂ O				SABBIA LIMO ARGILLOSA A GRANA FINE DI COLORE NOCCIOLA SCURO					
											LENTO									
		-8.0	-2.0								SECCO				SABBIA SCIOLTA A GRANA FINE DI COLORE NOCCIOLA SCURO					
		-8.5	-0.5								VELOCE				SABBIA CEMENTATA A GRANA FINE DI COLORE NOCCIOLA SCURO		8.5	13		
		-9.0	-0.6								LENTO				SABBIA SCIOLTA CON INCLUSI CALCAREI ANGOLOSI E TRACCE DI CALCITE		3.0			
		-11.0	-2.0								CON H ₂ O				SABBIA SCIOLTA A GRANA FINE NOCCIOLA SCURO		4.5			
		-11.7	-0.7								LENTO				SABBIA SCIOLTA CON INCLUSI CALCAREI ANGOLOSI					
		-12.0	-0.3								SECCO				ARGILLA PLASTICA DI COLORE ROSSASTRO					
											VELOCE				ARGILLA MOLTO COMPATTA DI COLORE GRIGIO SCURO CON RESTI DI CONCHIGLIE (ambiente marino)					
		-13.5	-1.5																	

CAMPIONI INDISTURBATI

S = Shelby

D = Denson

O = Osterberg

P = Percussione

M = Mazze

Note:

MISURA TALDA ACQUIFERA

Data	Prof. foro	Quota rivest.	Livello acqua	Data	Prof. foro	Quota rivest.	Livello acqua
11/2	13.5		-9.25	28/4	13.5		-10.5
9/3	13.5		-11.65	27/6	13.5		-11.7
21/3	13.5		-11.68				

Sondaggio	Campione	Profondità m	Ghiaia (%)	Sabbia (%)	Limo (%)	Argilla (%)	W%	W _L %	W _P %	I _P	Classificazione (Casagrande)	γ Kg/dm ³	γ_s Kg/dm ³	ϕ	C Kg/cm ²	C _c adim.	γ_{sat} Kg/dm ³	σ_p Kg/cm ² (E.L.L.)	K cm/sec
1	1	4,50-5,00					22,05	31	19	12	CL	2,04		14°	0,26				
1	2	10,00-10,50					22,80	43	21	22	CL	1,94		22°	0,31	0,1043			
2	1	9,00-9,50					22,43	63	28	35	CH	2,02		12°	0,98				
3	1	3,00-3,50					28,51	39	28	11	ML	1,93		20°	0,31	0,0978			
4	1	2,00-2,50					23,40	51	25	26	CH	1,99		17°	0,84	0,1101			
4	2	3,50-4,00					15,35	30	19	11	CL	2,10		25°	0,67				
5	1	4,00-4,50					25,92	46	27	19	CL / ML	1,97		11°	0,63				

G. S. TRIVELAZIONI S.p.A.
Sede Sociale: Via G. B. B. 5
56028 S. MINIA (P.S.)
Telef. (0571) 42.441 - 42.535
c.f. e p. I.V.A. 0045 37 050 6

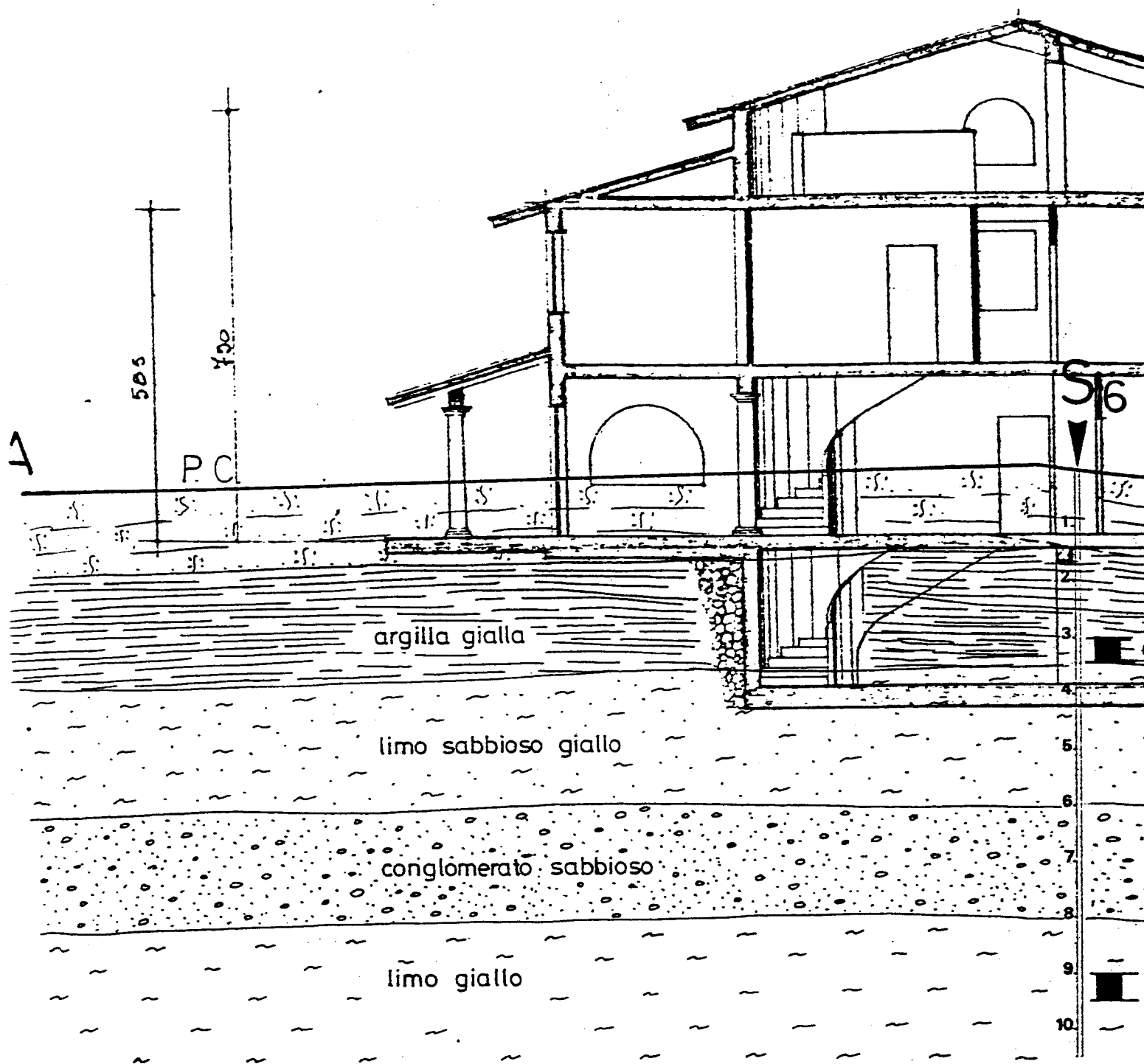
TABELLA RIASSUNTIVA DELLE ANALISI GEOTECNICHE DI LABORATORIO

Committente	Amm.ne Com.le S.Maria a Monte	Analista	Dir. Laboratorio	periti di terra periti geotecnici periti geologici periti agrari periti forestali periti idraulici periti ingegneri periti mineralogici periti agrari periti forestali periti idraulici periti ingegneri periti mineralogici
Cantiere	Santa Maria a Monte (PI)			



via S. Maria, 5 - 56028 S. MINIA (P.S.)
tel. e fax (0571) 42.441 - 42.535
c.f. e p. I.V.A. 0045 37 050 6

scala 1:100



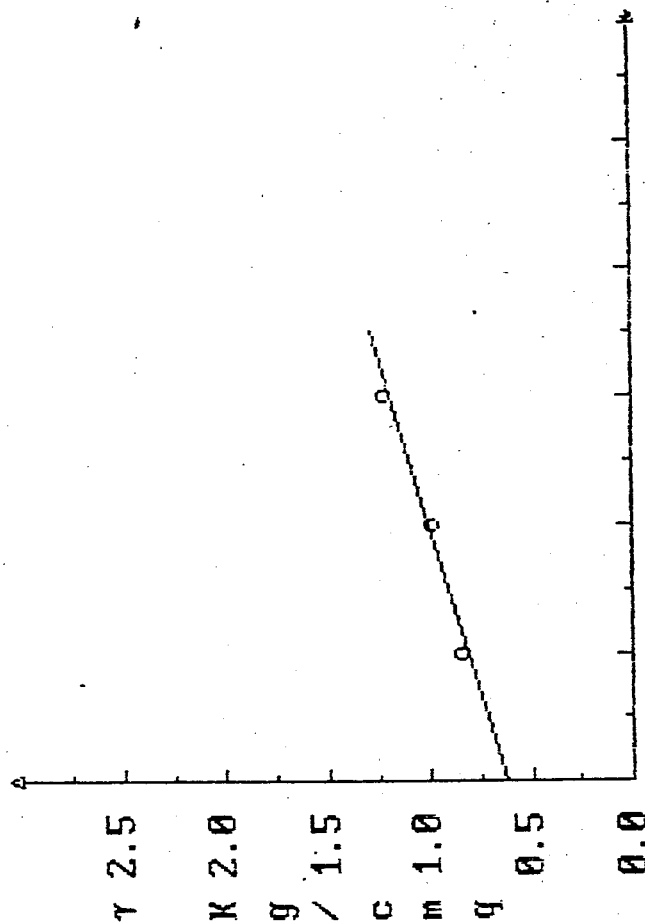
SEZIONE STRATIGRAFICA



TIAGLIO RAPIDO NON DRENATO

Valori misurati

P	γ
Kg/cm ²	Kg/cm ²
1.000	0.830
2.000	0.980
3.000	1.210



$\phi = 11^\circ$

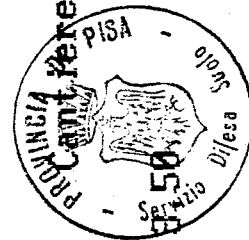
Sondaggio n° 6

Committente : Dal Canto G. Tempestini N.

Campione n° 1 da mt. 3.00 a mt.

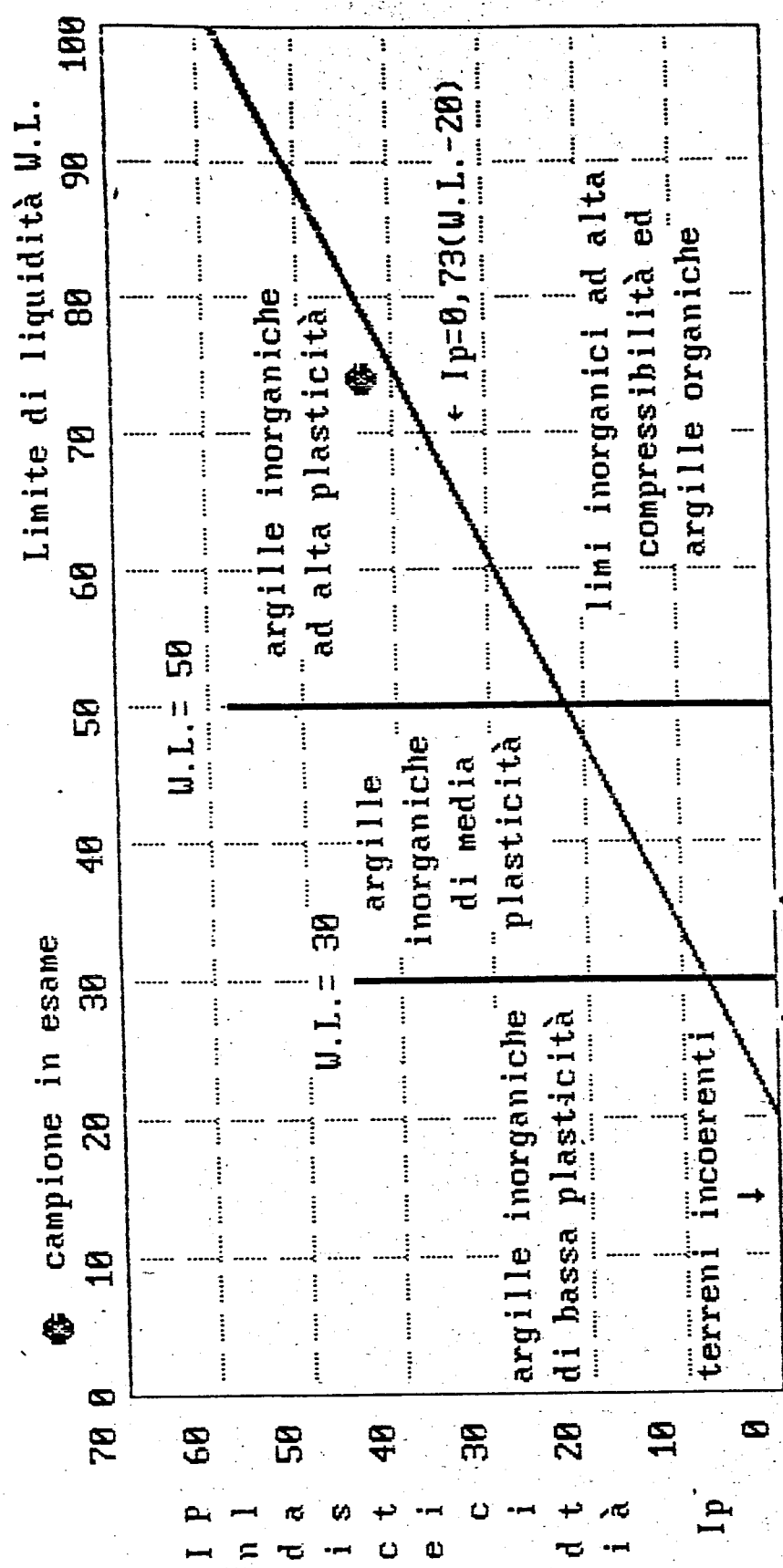
Umidità naturale = 28.35 %

Peso di volume = 1.940 kg/dmc



Note : Dimensioni provino : L = 60 mm. H = 20 mm. Velocità di prova = 1.270 mm/min Cart. n° 1/03// 1	Firma ANALISTA <i>EL GIUSEPPE LUCA</i>	Firma Dir. LABORATORIO DR. GIUSEPPE SANTACROCE
--	--	--

DIAGRAMMA DI PLASTICITA' di Casagrande



LIMITI di liquidità (W.L.) = 74.0 ; plasticità (W.P.) = 31.0 ; ritiro (W.I.) = 0.0
 INDICI : plasticità (Ip) = 43.0 ; consistenza (Cr) = 1.06

Sondaggio n° 6 Committente: Dal Canto G. Tempestini N. Cantiere: S.M. MUNTE V.S. Sebastiano Campione n° 1 da mt. 3.00 a mt. 3.50 Umidità nat. = 28.35 % $\gamma = 1.940 \text{ kg/cm}^3$		FIRMA ANALISTA P.I. GUSTY LUCA	FIRMA DIR. LABORATORIO DR. GEOLOGO SANTARNECCHI FRALDO
Cert. n° 4/0037/ 1		16/ 2/93	

PROVA EDOMETRICA

Sondaggio n° 6

Committente : Dal Canto G. Tempestini N.

Cantiere : S.M. MONTE V.S. Sebastiano

Campione n° 1 prelevato da mt. 3.00 a mt. 3.50

Peso campione umido = 74.350 gr.

Peso campione secco = 61.960 gr. Umidità finale = 20.00 %

FASE DI CARICO

Pressione kg/cm²	ΔH mm.	H mm.	H-H ₀ mm.	e	e%	Δv cm³/kg	m _v cm³/kg
0.000	0.000	20.000	8.313	0.711	0.000	0.0000	0.0000
0.250	0.060	19.940	8.253	0.706	0.513	0.0205	0.0120
0.500	0.080	19.860	8.173	0.697	1.193	0.0274	0.0160
1.000	0.200	19.660	7.973	0.682	2.909	0.0342	0.0200
2.000	0.450	19.210	7.523	0.644	6.759	0.0385	0.0225
4.000	0.570	18.840	6.953	0.595	11.636	0.0244	0.0142
8.000	0.650	17.980	6.293	0.538	17.284	0.0141	0.0083
16.000	0.770	17.210	5.523	0.473	23.872	0.0082	0.0048

FASE DI SCARICO

Pressione kg/cm²	ΔH mm.	H mm.	H-H ₀ mm.	e	e%	Δv cm³/kg	m _v cm³/kg
---------------------	-------------------	----------	-------------------------	---	----	----------------------	--------------------------

INDICE DI COMPRESSIBILITA' $C_c = 0.1650$

Note :

Cert. n° 2/0037/ 1

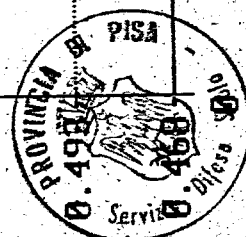
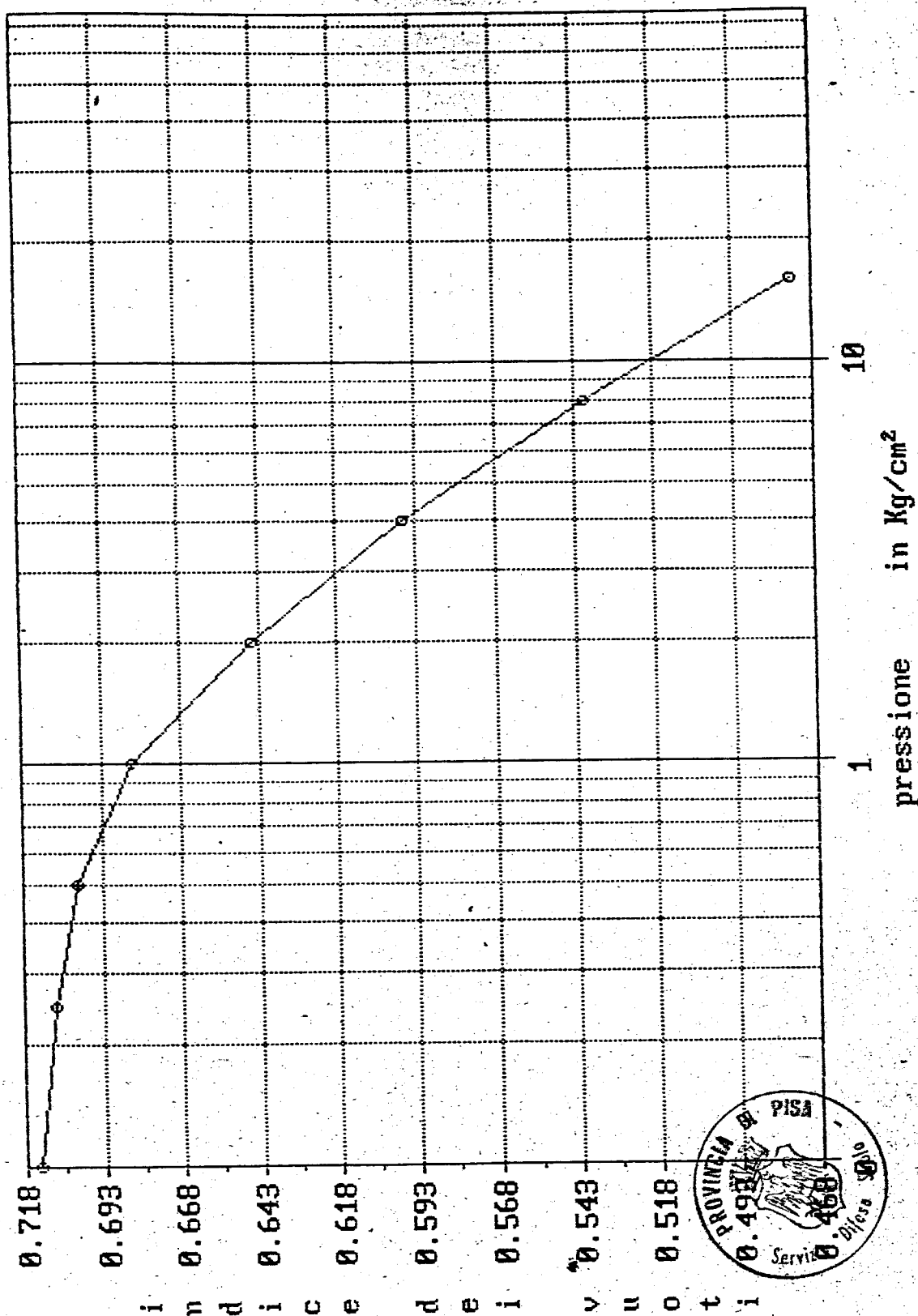
16/ 2/93



FIRMA
Dir. LABORATORIO

DR. GEOLOGO
SANTARONECHI ITALDO

PROVA EDOMETRICA

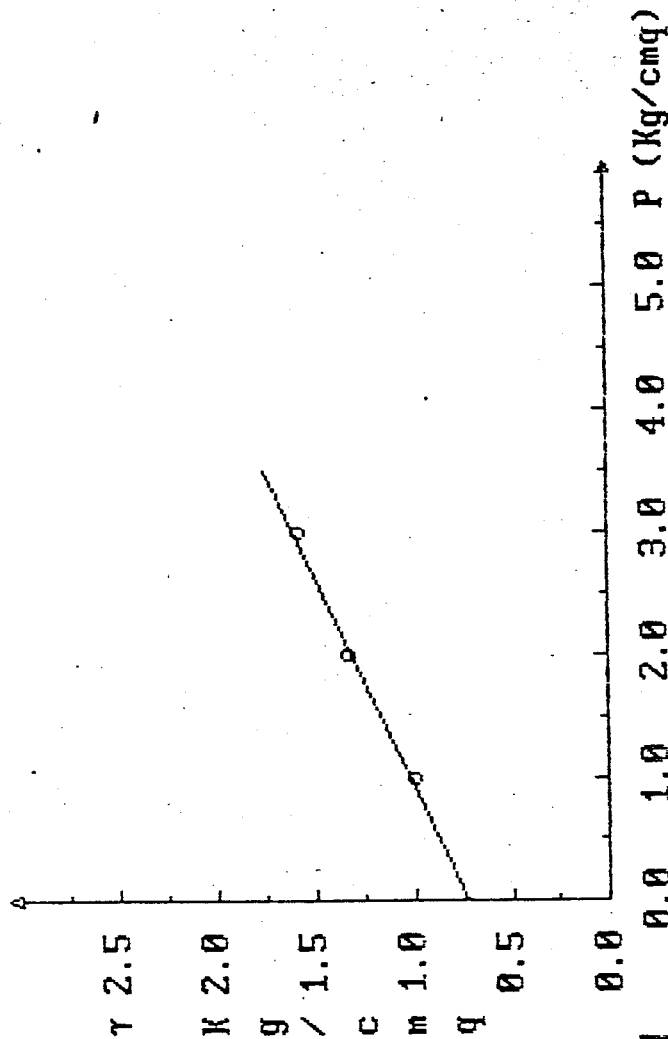


Sondaggio n° 6 Committente: Dal Canto G. Iempestini N. Cantiere: S.M. MINIE V.S. Sebastiano Campione n° 1 da mt. 3.00 a mt. 3.50 Umidità finale = 20.00 %	Firma ANALISTA P.I. GIUSTI LUCA	Firma Dir. LABORATORIO DR. GEOLOGO SANTARINI GERALDO
Cert. n° 2/0037/ 1	16/ 2/93	

TAGLIO RAPIDO NON DRENATO

Valori misurati

P	τ
Kg/cm ²	Kg/cm ²
1.000	0.990
2.000	1.320
3.000	1.570

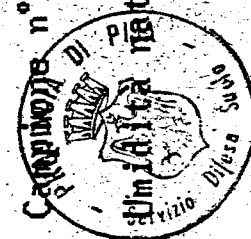


Sondaggio n° 6

Committente : Dal Canto G. Tempestini N. Cantiere : S.M. MONTE V.S. Sebastiano

Campione n° 2 da mt. 9.00 a mt. 9.50

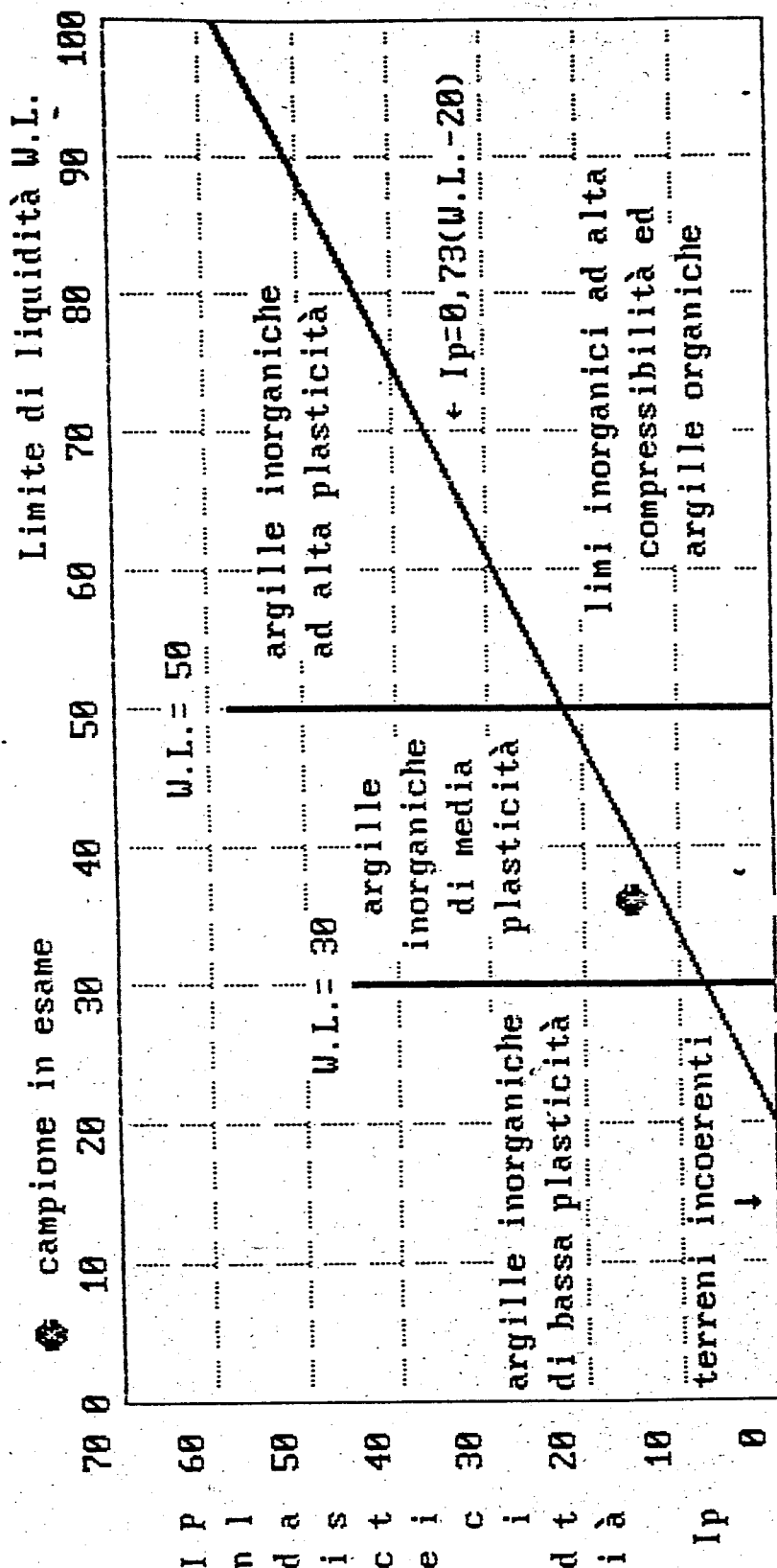
Peso di volume = 2.040 kg/dmc



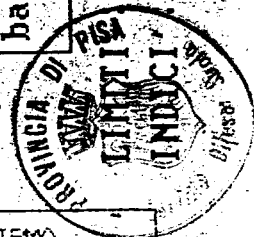
Note : Dimensioni provino : L = 60 mm. H = 20 mm. Velocità di prova = 1.270 mm/min Cert. n° 1/0037/ 2	Firma ANALISTA R.L. GUSTI LUCA	Firma Dir. LABORATORIO DIR. LOGO SANTO ERALDO
---	--	---

16/ 2/93

DIAGRAMMA DI PLASTICITA' di Casagrande



liquidità (W.L.) = 36.0 ; plasticità (W.P.) = 21.0 ; ritiro (W.I.) = 0.0
plasticità (Ip) = 15.0 ; consistenza (Cr) = 1.26



Sondaggio n° 6 Committente: Dal Carlo G. Tempestini N. Cantiere: S.M. MONTE V.S. Sebastiano Campione n° 2 da mt. 9.00 a mt. 9.50 Umidità nat. = 17.13 % $\tau = 2.040 \text{ kg/cm}^2$	FIRMA ANALISTA P.L. G. LUCA	FIRMA DIR. LABORATORIO DR. GEOLOGO SANTARNECCHI ERMALDO
Cert. n° 4/003// 2	16/ 2/93	

PROVA EDOMETRICA

Sondaggio n° 6

Committente : Dal Canto G. Tempestini N.

Cantiere : S.M. MONTE V.S. Sebastiano

Campione n° 2 prelevato da mt. 9.00 a mt. 9.50

Peso campione umido = 83.360 gr.

Peso campione secco = 73.220 gr.

Umidità finale = 13.65 %

FASE DI CARICO

Pressione kg/cm²	δH mm.	H mm.	H-H ₀ mm.	e	e%	σ_v cm²/Kg	m_v cm²/Kg
0.000	0.000	20.000	5.928	0.421	0.000	0.0000	0.0000
0.250	0.070	19.930	5.858	0.416	0.497	0.0199	0.0140
0.500	0.080	19.850	5.778	0.411	1.066	0.0227	0.0160
1.000	0.180	19.670	5.598	0.398	2.345	0.0256	0.0180
2.000	0.230	19.440	5.368	0.381	3.980	0.0163	0.0115
4.000	0.270	19.170	5.098	0.362	5.898	0.0096	0.0067
8.000	0.370	18.800	4.728	0.336	8.528	0.0066	0.0046
16.000	0.410	18.390	4.318	0.307	11.441	0.0036	0.0026

FASE DI SCARICO

Pressione kg/cm²	δH mm.	H mm.	H-H ₀ mm.	e	e%	σ_v cm²/Kg	m_v cm²/Kg
---------------------	-------------------	----------	-------------------------	---	----	----------------------	-----------------

INDICE DI COMPRESSIBILITA' $C_c = 0.0712$

Note :

FIRMA
ANALISTA

P.L. G. LUCA



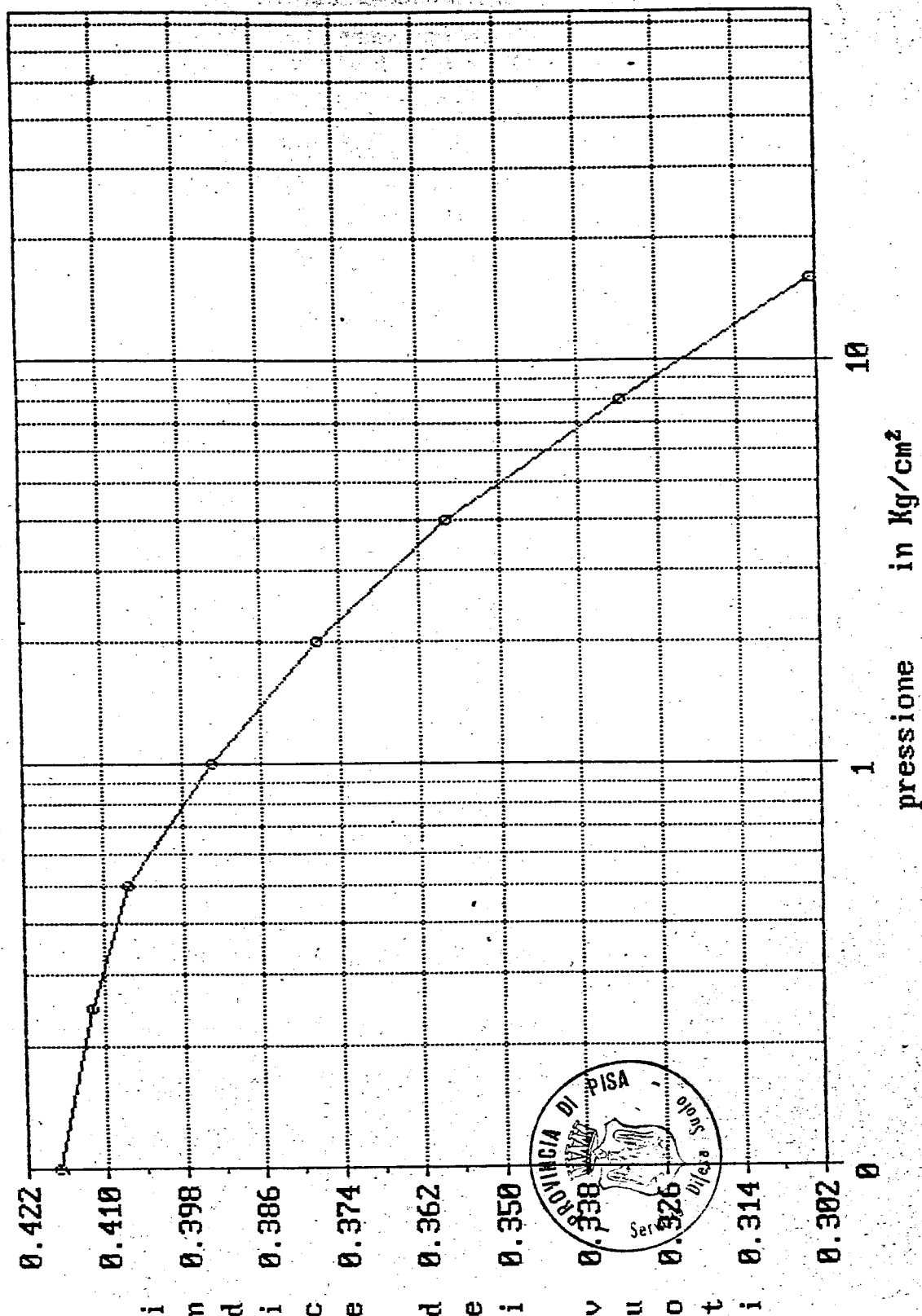
DR. GEOLOGO
SANTARINI ENRICO

Cert. n° 2/0037/ 2

16/ 2/93

G. S. TRIVELLAZIONI s.n.c.
Sede Sociale: Via C. Bini, n. 5
56028 S. MINIATO BASSO (PI)
Telef. (0571) 42.446 - 42.565
c.f. e.p. I.V.A. 0045137 090 6

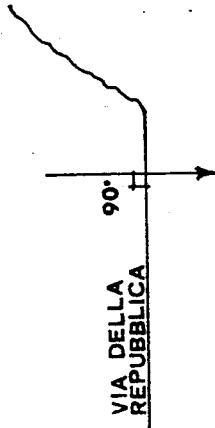
PROVA EDOMETRICA



Sondaggio n° 6 Committente: Dal Carlo G. Tempestini N. Cantiere: S.M. MONIE V.S. Sebastiano Campione n° 2 da mt. 9.00 a mt. 9.50 Umidità finale = 13.85 %	Firma ANALISTA P.L. GIULI LUCA	Firma Dir. LABORATORIO DR. GEOLOGO SANTARELLI ERALDO
Cert. n° 2/00371/2	16/ 2/93	



studio di geologia
dott. sandro gagliardi



SONDAGGIO N° 7 RIF.

Comittente COMUNE DI SANTA MARIA A MONTE (PI)

Data 25/03/94

Quota + 6.171 da P.R.

Cantiere MONTECALVOLI

Lavoro VORAGINE VIA DELLA REPUBBLICA

Sistema di lavoro

ROTAZIONE CAROTAGGIO CONTINUO

Quota assoluta [mm]	Profondità dal p.c.	Spessore strati	Campione	Quota campioni	CAROTAGGIO % recupero	Necessità di penetrazione e avanzamento	Scala riferimento	STRATIGRAFIA	Falsa acquedotto	DESCRIZIONE DEI TERRENI ATTRAVERSATI	Pocket Penetrometer kg/cm	S.P.T.		Vane Test
												Profondità	Numero colpi	Profondità
127	0.6 - 0.6	0.6			10.30 60 70 80					ASFALTO CON SOTTOFONDO STRADALE	0.150			0.150
	1.4 - 0.8	0.8		1.5		LENTO	1			SABBIA LIMOSA NOCCIOLA A GRANA FINE	0.150			0.150
			C1	2.0		VELOCE	2			ARGILLA LIMO SABBIOSA MOLLE CON RESTI ORGANICI	0.150			0.150
	3.0 - 1.5	1.5				A SECCO	3			SABBIA A GRANA FINE DI COLORE NOCCIOLA	0.150			0.150
	3.5 - 0.5	0.5					4			CAVITA'	0.150			0.150
	5.5 - 2.0	2.0					5			SABBIA LIMOSA CON CLASTI CENTIMETRICI	0.150			0.150
	6.0 - 0.5	0.5				CON H ₂ O	6			CONGLOMERATO COSTITUITO DA CIOTTOLI ARROTONDATI PREVALENTEMENTE CALCAREI	0.150			0.150
						LENTO	7				0.150	75	38	0.150
							8				0.150		42	0.150
							9				0.150			0.150
							10				0.150			0.150
	10.0 - 4.0	4.0					11				0.150			0.150
							12				0.150			0.150

**studio di geologia /
dott. sandro gagliardi**

SONDAGGIO N° 8

RIF:

Comittenti: -- COMUNE DI SANTA MARIA A MONTE (PI)

23/03/94

Qualia

+ 6.358 da p.r.

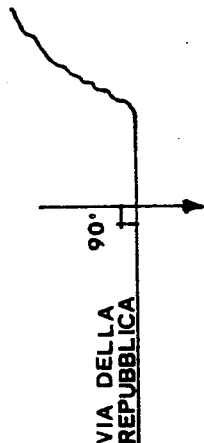
Contiene -- MONTECALVOLII --

VORAGINE VIA DELLA REPUBBLICA

Stalena, Ji

ROTAZIONE CAROTAGGIO CONTINUO

FORO INCAMICIATO ED INSERITA CANNA PIEZOMETRICA IN P.V.C.		127		Diametro foro (mm)		Quota assoluta		Profondità dal P.C.		Spessore strati		Campioni		Quota campioni		CAROTIAGGIO % recupero		Velocità di penetrazione e avanzamento		Scala riferimento		STRATIGRAFIA		Falda acquifera		DESCRIZIONE DEI TERRENI ATTRAVERSATI		Pocket Penetrometer kg/cm		S.P.T. Proconda		Numero colpi		Vene Test		Profondità		kg/cm ²																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													



**studio di geologia
dott. sandro gagliardi**

SONDAGGIO N° 9

Comittente -- COMUNE DI SANTA MARIA A MONTE (PI)

24/03/94 + 5.626 da p.r.:
Quota -----

Capitolo MONTECALVOLI

VORAGINE VIA DELLA REPUBBLICA

Sistema di Inno-ROTAZIONE CAROTAGGIO CONTINUO

Caniliere	FORO INCAICCIATO ED INSERITA CANNA PIEZOMETRICA IN P.V.C.	Diámetro foro (mm)	Quota assoluta	Profondità dal P.C.	Spessore strati	Campioni	Quota campioni	CAROTIAGGIO % recupero	Modalità di recupero H ₂ O CCN	A SECCO	LENTO	Scala riferimento	STRATIGRAFIA	Falda acquifera	DESCRIZIONE DEI TERRENI ATTRAVERSATI	Pocket Perimeter kg/cm	S.P.T. Profondità Numero colpi	Vane Test Profondità kg/cm
127				0.6-0.6				10.30-50.70-80				1			ASFALTO E SOTTOFONDO STRADALE	0.5 1.0 1.5	90 34 40 RIFIUTO	0.5 1.0 1.5
				3.0-2.4								2			SABBIA LIMOSA DI COLORE NOCCIOLA, COMPATTA CONTENENTE CLASTI ARROTONDATI	0.5 1.0 1.5		
				10.0-7.0								3			CONGLOMERATO COSTITUITO DA CIOTTOLI ARROTONDATI PREVALENTEMENTE CALCAREI	0.5 1.0 1.5		

Fri, May 13, 1994 10:19 AM

QUADRO RIASSUNTIVO

SONDAGGIO	CAMPIONE	ANGOLO DI	COESIONE	PESO DI	UMIDITA' NAT.	LIMITE DI	LIMITE DI	INDICE DI
N.	da mt. a mt.	ATTRITO (0°)	(Kg./cmq)	VOLUME	(%)	LIQUIDITA'	PLASTICITA'	COMPRESS.
7	1.50 - 2.00	24	0.33	2.0 Kg/dmc	23.95	38.0	27.0	0.0762

SONDAGGIO PROVA S.P.T. NUMERO COLPI

N. prof. (m.) per 15 cm.

8	10.0	19 24 20
9	9.0	34 40 rifiuto
7	7.5	38 42 rifiuto
7	10.0	rifiuto

PROVE PENETROMETRICHE STATICHE
GEOPROVE s.a.s.

Committente : Dr. Piero Profeti
Località : Cinque Case - S. Maria a Monte
Data : 17-03-92
Numero prove :

PENETROMETRO

Sonda Dolmen 160 KN di spinta
Punta meccanica tipo Begemann
Cella di carico di sommità Hottinger classe 0,2
Centralina elettronica di rilevamento dati

LEGENDA

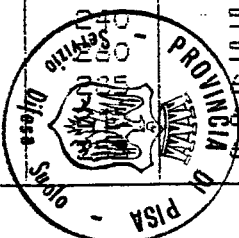
A = resistenza totale alla punta (Kg)
B = resistenza totale alla punta - manicotto (Kg)
T = resistenza totale (Kg)
Rp = resistenza alla punta (Kg/cmq)
Rf = resistenza laterale (Kg/cmq)
Rp/Rf = rapporto Begemann
 α = angolo d' attrito interno (°)
Dr = densità relativa (%)
cu = coesione non drenata (Kg/cmq)
mv = coefficiente di compressibilità volumetrica (cmq/Kg)



COMMITTENTE : Dr. Piero Profeti
LOCALITA' : Cinque Case - S.Maria a Monte

PROVA n° : 1
DATA : 17-03-92

LETTURE DI CAMPAGNA				VALORI DERIVATI						
prof.	A	B	T	Rp	Rf	Rp/Rf	@	Dr	cu	mv
0.20	80	--	110	8.0	--	--	-	--	--	--
0.40	115	--	150	11.5	--	--	-	--	--	--
0.60	146	255	550	14.6	0.73	20.09	0	0	0.58	0.017
0.80	187	379	630	18.7	1.28	14.61	0	0	0.94	0.015
1.00	163	396	460	16.3	1.55	10.49	0	0	1.09	0.015
1.20	123	300	550	12.3	1.18	10.42	0	0	0.82	0.020
1.40	167	269	370	16.7	0.68	24.56	25	35	0.00	0.015
1.60	66	116	230	6.6	0.33	19.80	0	0	0.26	0.028
1.80	80	134	250	8.0	0.36	22.22	0	0	0.32	0.031
2.00	159	224	380	15.9	0.43	36.69	28	34	0.00	0.016
2.20	230	350	550	23.0	0.80	28.75	26	42	0.00	0.014
2.40	246	457	735	24.6	1.41	17.49	0	0	0.98	0.014
2.60	253	500	830	25.3	1.65	15.36	0	0	1.27	0.016
2.80	260	520	850	26.0	1.73	15.00	0	0	1.30	0.015
3.00	267	520	880	26.7	1.69	15.83	0	0	1.34	0.015
3.20	258	530	940	25.8	1.81	14.23	0	0	1.29	0.016
3.40	294	560	960	29.4	1.77	16.58	0	0	1.18	0.011
3.60	310	500	980	31.0	1.27	24.47	25	48	0.00	0.011
3.80	290	600	1000	29.0	2.07	14.03	0	0	1.45	0.014
4.00	320	580	1000	32.0	1.73	18.46	0	0	1.23	0.010
4.20	310	620	1000	31.0	2.07	15.00	0	0	1.55	0.013
4.40	295	556	950	29.5	1.74	16.95	0	0	1.18	0.011
4.60	280	520	910	28.0	1.60	17.50	0	0	1.12	0.012
4.80	294	524	860	29.4	1.53	19.17	0	0	1.18	0.011
5.00	286	515	790	28.6	1.53	18.73	0	0	1.14	0.012
5.20	230	500	830	23.0	1.80	12.78	0	0	1.15	0.017
5.40	270	500	790	27.0	1.53	17.61	0	0	1.08	0.012
5.60	250	500	730	25.0	1.67	15.00	0	0	1.25	0.016
5.80	160	370	630	16.0	1.40	11.43	0	0	1.07	0.016
6.00	82	220	500	8.2	0.92	8.91	0	0	0.55	0.030
6.20	60	160	320	6.0	0.67	9.00	0	0	0.40	0.042
6.40	59	129	350	5.9	0.47	12.64	0	0	0.30	0.034
6.60	143	220	410	14.3	0.51	27.86	26	31	0.00	0.017
6.80	150	240	500	15.0	0.60	25.00	25	33	0.00	0.017
7.00	125	230	560	12.5	0.90	13.89	0	0	0.63	0.023
7.20	130	235	630	13.0	1.03	12.58	0	0	0.65	0.022
7.40	130	230	660	13.0	0.57	22.94	0	0	0.52	0.019
7.60	130	230	680	13.0	0.82	15.60	0	0	0.65	0.022



Quota : p.c.

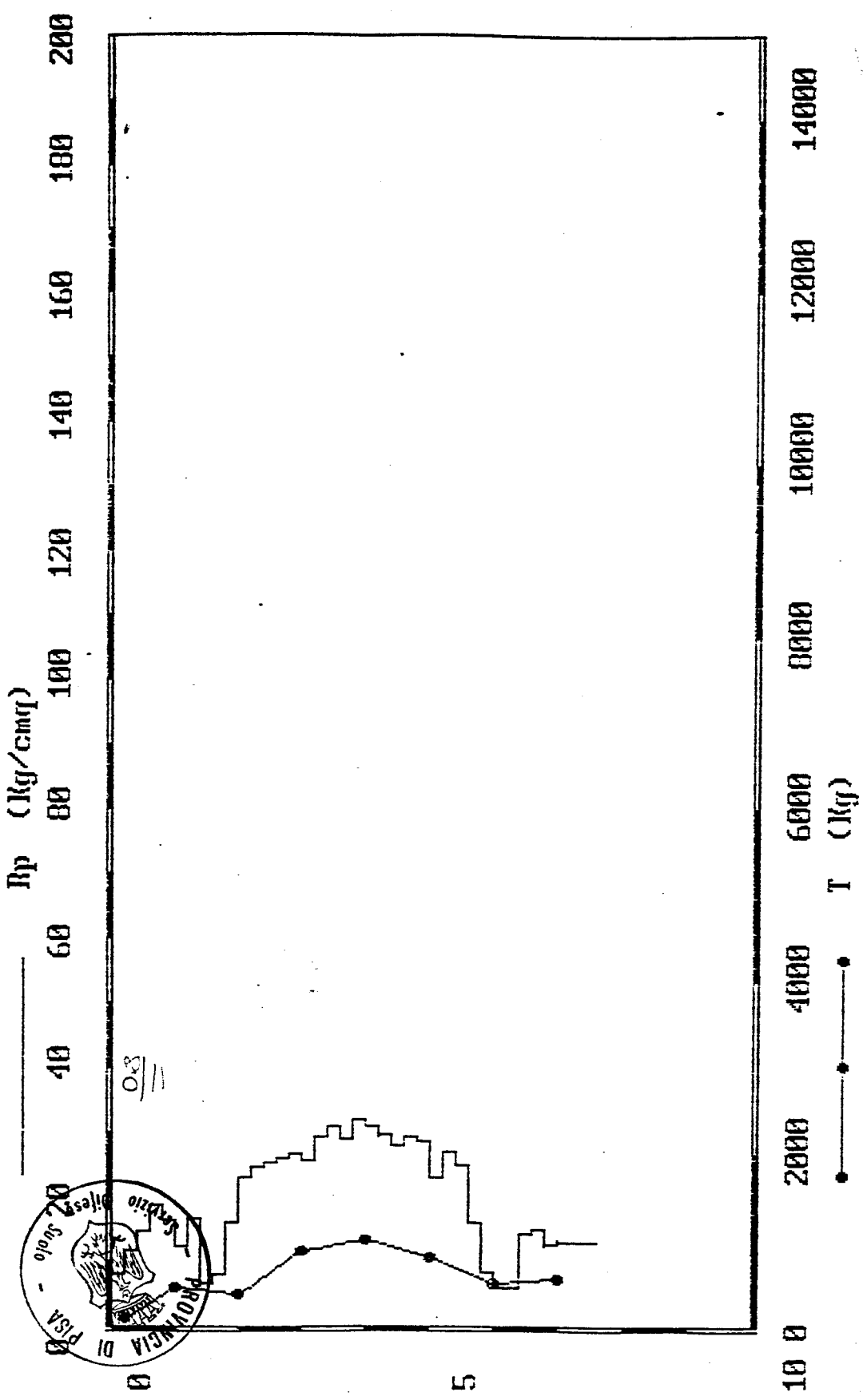
Livello di falda : -0.80

GEORGE S. A. S.

torba	argilla torbosa	argilla	limo argilloso	limo argilloso sabbioso	sabbia argillosa limosa	sabbia limosa	sabbia	sabbia ghiaiosa	ghiaia sabbiosa
-------	-----------------	---------	----------------	-------------------------	-------------------------	---------------	--------	-----------------	----------------------------



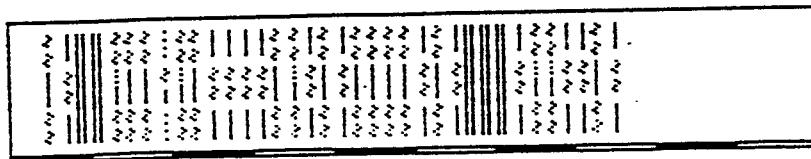
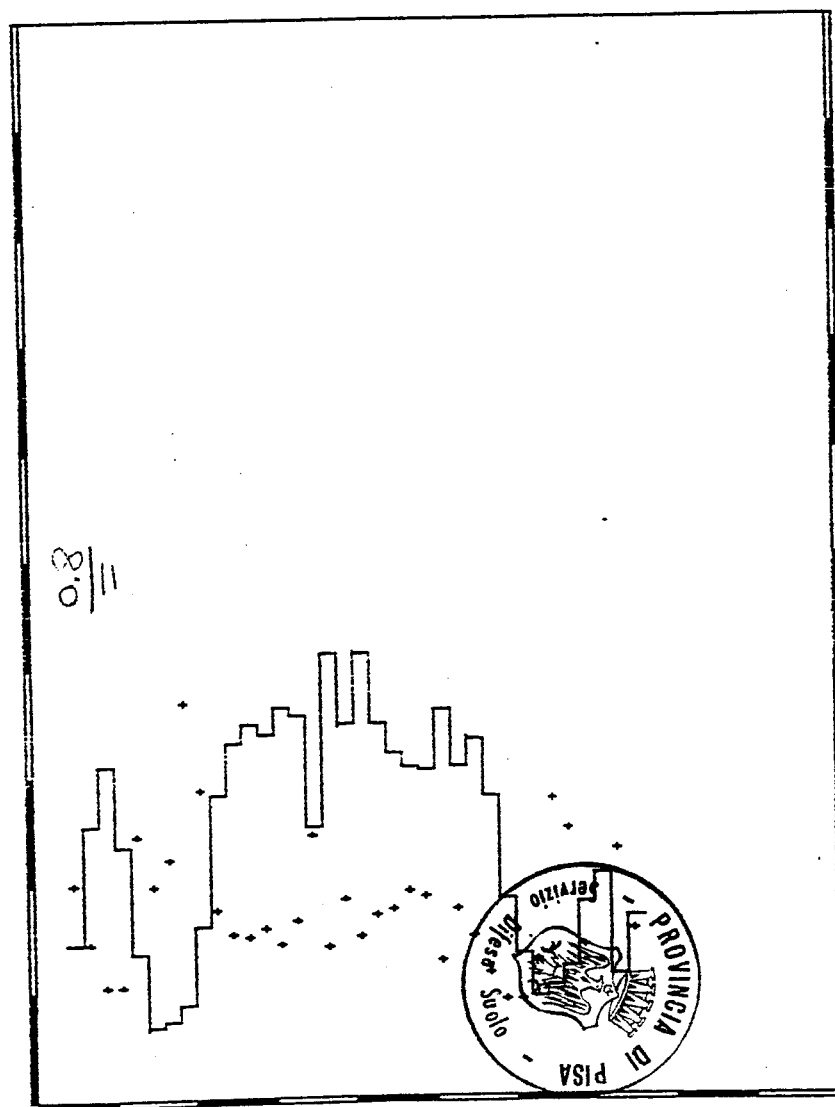
PROVA n° : 1 LOCALITA' : Cinque Case - S. Maria a Monte DATA : 17-03-92



PROVA n° : 1 LOCALITÀ : Cinque Case - S. Maria a Monte DATA : 17-03-92

RF (Kg/cmq)

0 1 2 3 4 5



0

5

10

100

00

60

40

20

10

Rp/Rf

+ + + + +

SOIL TEST

ARLIZZO - Via CALAMANDREI 265/A - Tel. (0575)-33644 - Fax. (0575)-23230

Committente: EDIL CASTELLANI

Località: S. DONATO - PI

Dir. Lavori: GEOECO

Data: 29-11-91

CPT = 2

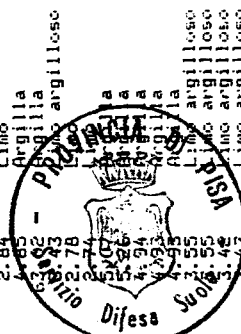
Resistenza alla punta I (°) Inclinazione
Rf (%) Rapporto di attrito

1 MN/mq = 10.2 Kg/cmq

Cone ID: 60.100.1000.15 Cone serial: 5892 File ID: CASTELLA:1

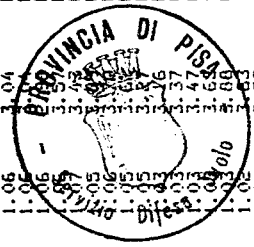
D Dc Fs I Rf Tipo di Terreno

0.05	0.51	0.013	0.01	2.55	Limo
0.10	0.22	0.021	0.00	6.82	Argilla
0.15	0.19	0.032	0.00	11.05	Argilla
0.20	0.22	0.032	0.00	14.55	Argilla
0.25	0.13	0.031	0.00	16.15	Argilla
0.30	0.10	0.026	0.01	21.00	Argilla
0.35	0.92	0.034	0.00	2.83	Limo
0.40	1.14	0.034	0.00	2.98	Limo
0.45	0.86	0.037	0.00	3.32	Limo
0.50	0.57	0.015	0.01	3.85	Limo argilloso
0.55	0.38	0.019	0.00	4.32	Argilla
0.60	0.44	0.016	0.00	4.21	Argilla
0.65	0.38	0.017	0.00	3.86	Limo argilloso
0.70	0.44	0.031	0.00	7.05	Argilla
0.75	0.44	0.035	0.00	7.95	Argilla
0.80	0.44	0.041	0.00	5.39	Argilla
0.85	0.76	0.054	0.01	8.41	Argilla
0.90	0.63	0.053	0.00	9.47	Argilla
0.95	0.57	0.053	0.01	8.83	Argilla
1.00	0.60	0.053	0.00	10.35	Argilla
1.05	0.57	0.057	0.01	10.56	Argilla
1.10	0.54	0.065	0.01	7.89	Argilla
1.15	0.57	0.066	0.00	12.84	Argilla
1.20	0.51	0.064	0.01	11.85	Argilla
1.25	0.54	0.064	0.01	2.84	Limo
1.30	2.25	0.094	0.01	1.85	Argilla
1.35	1.34	0.094	0.01	1.85	Argilla
1.40	1.43	0.094	0.01	1.85	Argilla
1.45	0.67	0.022	0.03	2.78	Limo argilloso
1.50	0.79	0.022	0.04	2.78	Argilla
1.55	0.73	0.034	0.04	2.78	Argilla
1.60	0.67	0.034	0.04	2.78	Argilla
1.65	0.76	0.039	0.04	2.78	Argilla
1.70	0.73	0.032	0.04	2.78	Argilla
1.75	0.73	0.032	0.04	2.78	Argilla
1.80	0.76	0.037	0.04	2.78	Argilla
1.85	0.76	0.037	0.04	2.78	Argilla
1.90	0.73	0.035	0.05	2.78	Argilla
1.95	0.73	0.035	0.05	2.78	Argilla
2.00	0.67	0.024	0.07	2.78	Argilla
2.05	0.57	0.027	0.09	2.78	Argilla
2.10	0.76	0.029	0.09	2.78	Argilla
2.15	0.73	0.030	0.08	2.78	Argilla
2.20	0.76	0.028	0.09	2.78	Argilla
2.25	0.79	0.027	0.10	2.78	Argilla
2.30	0.76	0.030	0.10	2.78	Argilla
2.35	0.86	0.030	0.12	2.78	Argilla
2.40	0.86	0.030	0.12	2.78	Argilla
2.45	0.83	0.029	0.12	2.78	Argilla
2.50	0.89	0.030	0.11	2.78	Argilla
2.55	0.95	0.030	0.11	2.78	Argilla
2.60	1.05	0.039	0.12	2.78	Argilla
2.65	1.08	0.043	0.12	2.78	Argilla
2.70	1.14	0.043	0.14	2.78	Argilla
2.75	1.02	0.044	0.14	2.78	Argilla
2.80	1.08	0.044	0.14	2.78	Argilla
2.85	1.08	0.044	0.14	2.78	Argilla
2.90	1.11	0.050	0.14	2.78	Argilla



95	1.17	0.033	0.14	4.53	Argilla
100	1.21	0.036	0.22	4.79	Argilla
105	1.24	0.037	0.23	4.81	Argilla
110	1.24	0.037	0.24	4.81	Argilla
115	1.24	0.037	0.23	4.89	Argilla
120	1.24	0.037	0.23	4.89	Argilla
125	1.21	0.037	0.23	4.89	Argilla
130	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
135	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
140	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
145	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
150	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
155	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
160	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
165	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
170	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
175	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
180	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
185	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
190	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
195	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
200	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
205	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
210	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
215	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
220	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
225	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
230	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
235	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
240	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
245	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
250	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
255	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
260	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
265	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
270	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
275	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
280	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
285	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
290	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
295	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla
300	1.08	0.037	0.23	4.89	Argilla

7.03	0.73	0.034	1.25	4.56	Argilla	Argilla	1.15	0.95	0.036	1.02	2.74	Limo argilloso
7.10	0.76	0.037	1.19	4.47	Argilla	Argilla	1.25	1.05	0.038	1.02	3.62	Argilla
7.20	0.79	0.039	1.11	4.87	Argilla	Argilla	1.35	1.21	0.051	1.02	4.21	Argilla
7.25	0.83	0.037	1.08	4.58	Argilla	Argilla	1.35	1.21	0.053	1.02	4.72	Argilla
7.30	0.86	0.038	1.08	4.30	Argilla	Argilla	1.40	1.40	0.054	0.95	4.82	Argilla
7.35	0.89	0.042	1.09	4.27	Argilla	Argilla	1.45	1.40	0.054	0.95	4.57	Argilla
7.40	0.83	0.040	1.09	4.82	Argilla	Argilla	1.50	1.37	0.063	0.95	4.60	Argilla
7.45	0.79	0.036	1.07	4.56	Argilla	Argilla	1.60	1.33	0.062	0.95	4.56	Argilla
7.50	0.70	0.028	1.08	4.00	Limo argilloso	Argilla	1.65	1.30	0.059	0.89	4.76	Argilla
7.55	0.67	0.024	1.09	3.58	Limo argilloso	Argilla	1.70	1.24	0.059	0.90	4.46	Argilla
7.60	0.63	0.024	1.07	3.43	Sabbia	Limo argilloso	1.75	1.30	0.052	0.90	4.30	Argilla
7.65	0.63	0.010	1.09	1.59	Sabbia	Sabbia	1.80	1.21	0.058	0.90	3.62	Limo argilloso
7.70	0.63	0.010	1.09	1.59	Sabbia	Sabbia	1.85	1.05	0.028	0.90	3.55	Limo
7.75	0.63	0.010	1.07	1.59	Sabbia	Sabbia	1.90	0.95	0.023	0.89	2.50	Limo
7.80	0.63	0.010	1.08	1.83	Sabbia	Sabbia	1.95	0.95	0.025	0.89	2.63	Limo
7.85	0.60	0.011	1.08	1.90	Limo sabbioso	Limo sabbioso	2.00	0.95	0.032	0.89	2.76	Limo argilloso
7.90	0.60	0.012	1.08	1.83	Limo sabbioso	Limo sabbioso	2.05	0.95	0.032	0.89	3.05	Limo argilloso
7.95	0.63	0.012	1.08	1.62	Sabbia	Sabbia	2.10	1.11	0.042	0.89	3.60	Limo argilloso
8.00	1.11	0.014	1.08	1.20	Sabbia	Sabbia	2.15	1.11	0.042	0.89	3.78	Limo argilloso
8.05	1.11	0.014	1.08	1.02	Sabbia	Sabbia	2.20	1.11	0.044	0.89	3.78	Limo argilloso
8.10	1.27	0.013	1.08	3.24	Limo argilloso	Limo argilloso	2.25	1.11	0.044	0.89	3.96	Limo argilloso
8.15	1.08	0.035	1.07	1.70	Sabbia	Sabbia	2.30	1.11	0.044	0.90	3.96	Limo argilloso
8.20	1.63	0.028	1.08	0.90	Sabbia	Sabbia	2.35	1.11	0.045	0.90	4.05	Argilla
8.25	4.32	0.039	1.07	1.11	Sabbia	Sabbia	2.40	1.11	0.045	0.90	4.14	Argilla
8.30	4.86	0.054	1.07	1.18	Sabbia	Sabbia	2.45	1.11	0.046	0.92	4.23	Argilla
8.35	4.38	0.058	1.07	1.00	Sabbia	Sabbia	2.50	1.11	0.048	0.91	4.56	Argilla
8.40	4.38	0.050	1.07	1.19	Sabbia	Sabbia	2.55	1.11	0.052	0.91	4.56	Argilla
8.45	4.59	0.058	1.06	1.53	Sabbia	Sabbia	2.60	1.14	0.052	0.91	4.30	Argilla
8.50	4.59	0.070	1.07	1.53	Sabbia	Sabbia	2.65	1.21	0.052	0.91	4.30	Argilla
8.55	2.89	0.064	1.06	2.51	Limo sabbioso	Limo sabbioso	2.70	1.34	0.056	0.91	4.63	Argilla
8.60	1.97	0.037	1.07	1.90	Limo sabbioso	Limo sabbioso	2.75	1.27	0.059	0.90	4.63	Argilla
8.65	1.21	0.037	1.07	3.06	Limo argilloso	Limo argilloso	2.80	1.27	0.058	0.90	4.57	Argilla
8.70	0.95	0.018	1.06	1.89	Limo sabbioso	Limo sabbioso	2.85	1.27	0.055	0.88	4.44	Argilla
8.75	0.95	0.017	1.06	1.79	Limo sabbioso	Limo sabbioso	2.90	1.24	0.055	0.87	4.13	Argilla
8.80	0.76	0.017	1.07	2.24	Limo	Limo	2.95	1.27	0.050	0.88	4.02	Argilla
8.85	0.76	0.020	1.07	2.63	Limo	Limo	3.00	1.27	0.051	0.88	3.93	Limo argilloso
8.90	0.76	0.022	1.07	2.89	Limo	Limo	3.05	1.37	0.051	0.88	3.64	Limo argilloso
8.95	0.73	0.022	1.06	3.15	Limo argilloso	Limo argilloso	3.10	1.40	0.055	0.87	3.43	Limo argilloso
9.00	0.73	0.022	1.07	3.01	Limo argilloso	Limo argilloso	3.15	1.37	0.057	0.86	3.43	Limo argilloso
9.05	0.70	0.017	1.07	2.47	Limo	Limo	3.20	1.37	0.047	0.86	3.43	Limo argilloso
9.10	0.70	0.014	1.06	2.43	Limo sabbioso	Limo sabbioso	3.25	1.37	0.049	0.86	3.43	Limo argilloso
9.15	0.70	0.012	1.06	2.00	Limo sabbioso	Limo sabbioso	3.30	1.37	0.047	0.86	3.43	Limo argilloso
9.20	0.67	0.012	1.07	1.79	Limo sabbioso	Limo sabbioso	3.35	1.37	0.047	0.86	3.43	Limo argilloso
9.25	0.67	0.012	1.07	1.79	Limo sabbioso	Limo sabbioso	3.40	1.37	0.047	0.86	3.43	Limo argilloso
9.30	0.57	0.012	1.06	1.71	Sabbia	Sabbia	3.45	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.35	0.70	0.012	1.06	1.71	Limo sabbioso	Limo sabbioso	3.50	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.40	0.70	0.013	1.06	1.86	Limo sabbioso	Limo sabbioso	3.55	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.45	0.73	0.013	1.06	1.78	Limo sabbioso	Limo sabbioso	3.60	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.50	0.73	0.015	1.07	2.05	Limo sabbioso	Limo sabbioso	3.65	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.55	0.76	0.018	1.06	2.27	Limo	Limo	3.70	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.60	0.83	0.021	1.07	2.53	Limo	Limo	3.75	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.65	0.83	0.024	1.06	2.89	Limo	Limo	3.80	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.70	0.86	0.026	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	3.85	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.75	0.86	0.026	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	3.90	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.80	0.86	0.026	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	3.95	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.85	0.86	0.026	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.00	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
9.90	0.86	0.026	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.05	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.00	0.98	0.029	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.10	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.05	0.98	0.032	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.15	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.10	1.08	0.037	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.20	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.15	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.25	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.20	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.30	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.25	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.35	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.30	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.40	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.35	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.45	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.40	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.50	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.45	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.55	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.50	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.60	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.55	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.65	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.60	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.70	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.65	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.75	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.70	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.80	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.75	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.85	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.80	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.90	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.85	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	4.95	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.90	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	5.00	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
10.95	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	5.05	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
11.00	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	5.10	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
11.05	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	5.15	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso
11.10	1.08	0.040	1.06	3.02	Limo argilloso	Limo argilloso	5.20	1.37	0.046	0.86	3.43	Limo argilloso

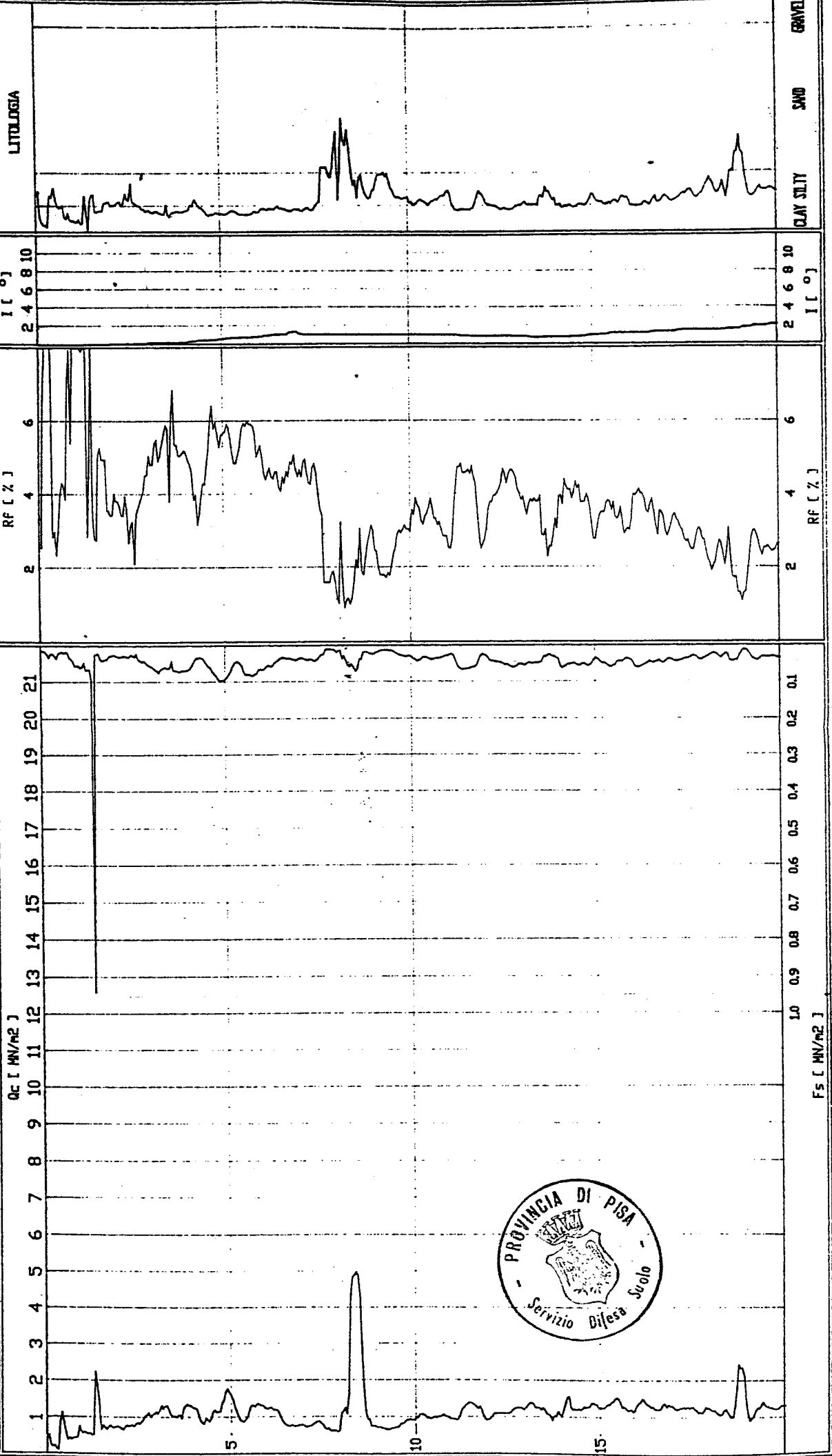


SOIL TEST
AREZZO - Via CILAMANDREI 265/A
Tel. (0575) - 336444
Fax. (0575) - 23230

Committente: EDIL CASTELLANI
Localita' : S. DONATO - PI
Dir. Lavori: GEOECO

Date : 29-11-91
Prof : 20 (m)

CPT
2



DEBANTIERI

Loc. Fornelle - 56033 CAPANNOLI (PISA)
 Tel. 050 / 587650 P. I.V.A. 0649500559

Consulente: RISTORI ENRICO & C.
 Località: ARNOLDI
 Cantiera: VIA DEL PESCO

Data: 09.04.90

letture di campagna

valori derivati

PROFONDITA' (metri)	Rpt (kg)	Rst (kg)	Rt (kg)	Rat-Rpt (kg)	Ral (kg/taq)	Rp/Ral (kg/taq)	Rt-Rpt (kg)	FI (gradi)	Dr (%)	Cu (kg/csq)	av (caq/t)
.2	80	100	200	20	.13	60	120	25	8		22.29
.4	90	110	200	20	.13	58	110	27	9		21.16
.6	180	230	350	50	.13	54	170	27	15		17.6
.8	250	370	600	120	.8	31	350				16.83
1	240	450	900	210	1.4	17	660			.96	16.94
1.2	250	540	1200	290	1.93	13	1050			1	16.83
1.4	430	670	1550	240	1.6	27	1120			1.72	13.92
1.6	390	560	2100	270	1.8	22	1710			1.56	14.69
1.8	340	830	2300	490	3.26	10	1960			1.36	15.59
2	310	880	2500	570	3.8	8	2190			1.24	16.06
2.2	320	820	2800	500	3.33	10	2480			1.28	15.91
2.4	250	640	3050	390	2.6	16	2800			1	16.83
2.6	230	530	3100	300	2	11	2670			.92	17.04
2.8	220	470	3100	250	1.66	13	2880			.88	17.15
3	200	420	3050	220	1.46	14	2850			.8	17.36
3.2	220	440	3300	220	1.46	15	3080			.88	17.15
3.4	260	520	3450	240	1.6	17	3170			1.12	15.48
3.6	310	570	3650	260	1.73	18	3340			1.24	16.06
3.8	260	500	3750	240	1.6	16	3470			1.04	16.72
4	150	400	3750	250	1.66	9	3680			.6	18.14
4.2	100	220	3750	120	.8	12	3650			.4	20.3
4.4	140	210	3750	70	.46	30	3610			.56	18.4
4.6	140	210	3790	70	.46	30	3530			.56	18.4
4.8	170	230	3650	60	.4	42	3480			.38	17.75
5	160	230	3550	70	.46	34	3390			.44	17.93
5.2	240	330	3550	90	.6	40	3210			.96	16.94
5.4	240	360	3550	120	.8	30	3310			.96	16.94
5.6	180	320	3650	140	.93	19	3470			.72	17.6
5.8	140	270	3700	130	.86	16	3530			.56	18.4
6	160	250	3650	90	.6	37	3490			.64	17.93
6.2	210	330	3790	120	.8	30	3430			.64	17.25
6.4	230	340	3800	110	.73	33	3570			.92	17.84
6.6	300	450	3650	150	1.5	47	3550			1.2	16.21
6.8	310	460	3750	150	1.5	44	3440			1.24	16.06
7	230	430	3700	200	1.46	38	3670			.92	17.84
7.2	410	550	4250	140	1.4	44	3840			1.64	14.3
7.4	500	720	4300	220	1.46	34	3890			2.5	12.57
7.6	410	630	4400	220	1.46	38	3990			1.64	14.3
7.8	470	710	4450	240	1.5	27	3930			2.35	13.14
8	250	450	4500	210	1.4	18	4350			1	16.82



Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (FISA)
Tel. 0567 / 809600 P. I.V.A. 0049600 050 0

Consistente: NISORI ENRICO & C.
Localita': MONTECAL VOLI
Cantiere: VIA DEL PESCO

Data: 05.04.90

letture di campagna

valori derivati

PROFONDITA' [metri]	Rpt [kg]	Rat [kg]	* Rt [kg]	Rat-Rpt [kg]	Rat [kg/caq]	Rpt-Rat [kg]	Dr [%]	Cu [kg/caq]	av [caq/t]
8.2	410	600	5100	190	1.26	32		1.64	14.3
8.4	320	510	5400	150	1	36		1.44	15.24
8.6	400	510	5300	110	.73	55	32		14.5
8.8	220	450	5100	230	1.53	14		.88	17.15
9	180	350	5400	170	1.13	16		.72	17.6
9.2	180	270	5800	90	.6	30		.72	17.6
9.4	150	200	5800	50	.33	45		.6	18.14
9.6	70	130	5400	60	.4	17		.28	23.81
9.8	200	270	5850	70	.46	43		.8	17.36
10	120	220	6100	100	.66	18		.48	19.13
10.2	190	210	6000	20	.13	143	17	.52	18.72
10.4	130	220	6000	90	.6	22		.44	19.64
10.6	110	180	5900	70	.46	24		.48	19.13
10.8	120	180	6000	60	.4	30		.44	19.64
11	110	170	6000	60	.4	27		.44	19.64
11.2	110	160	6000	50	.33	33		.4	20.3
11.4	160	150	6100	50	.33	30		.4	20.3
11.6	100	150	6200	50	.33	30		.56	18.4
11.8	140	190	6100	50	.33	42		.52	18.72
12	130	220	6050	90	.6	22		1.08	16.6
12.2	270	400	6200	130	.86	31	23		16.72
12.4	260	340	6300	80	.53	49	28		15.59
12.6	340	390	6200	90	.33	102		.8	17.36
12.8	200	300	6100	70	.66	30		.52	16.72
13	130	240	5950	70	.46	18		.52	16.72
13.2	130	200	6000	90	.6	90	41		11.85
13.4	540	630	6000	90	.46	118			11.67
13.6	550	620	6100	70	.46	50	37		13.14
13.8	470	610	6100	140	.93	75	29		15.42
14	350	420	6250	70	.46	70	24		16.46
14.2	260	340	6300	140	.73	42		1.24	13.04
14.4	310	420	6400	110	.46	94	35		13.72
14.6	440	510	6500	70	.46	118	41		11.67
14.8	550	620	6500	70	.46	85	38		12.57
15	560	590	6000	50	.6				

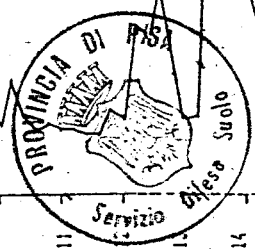
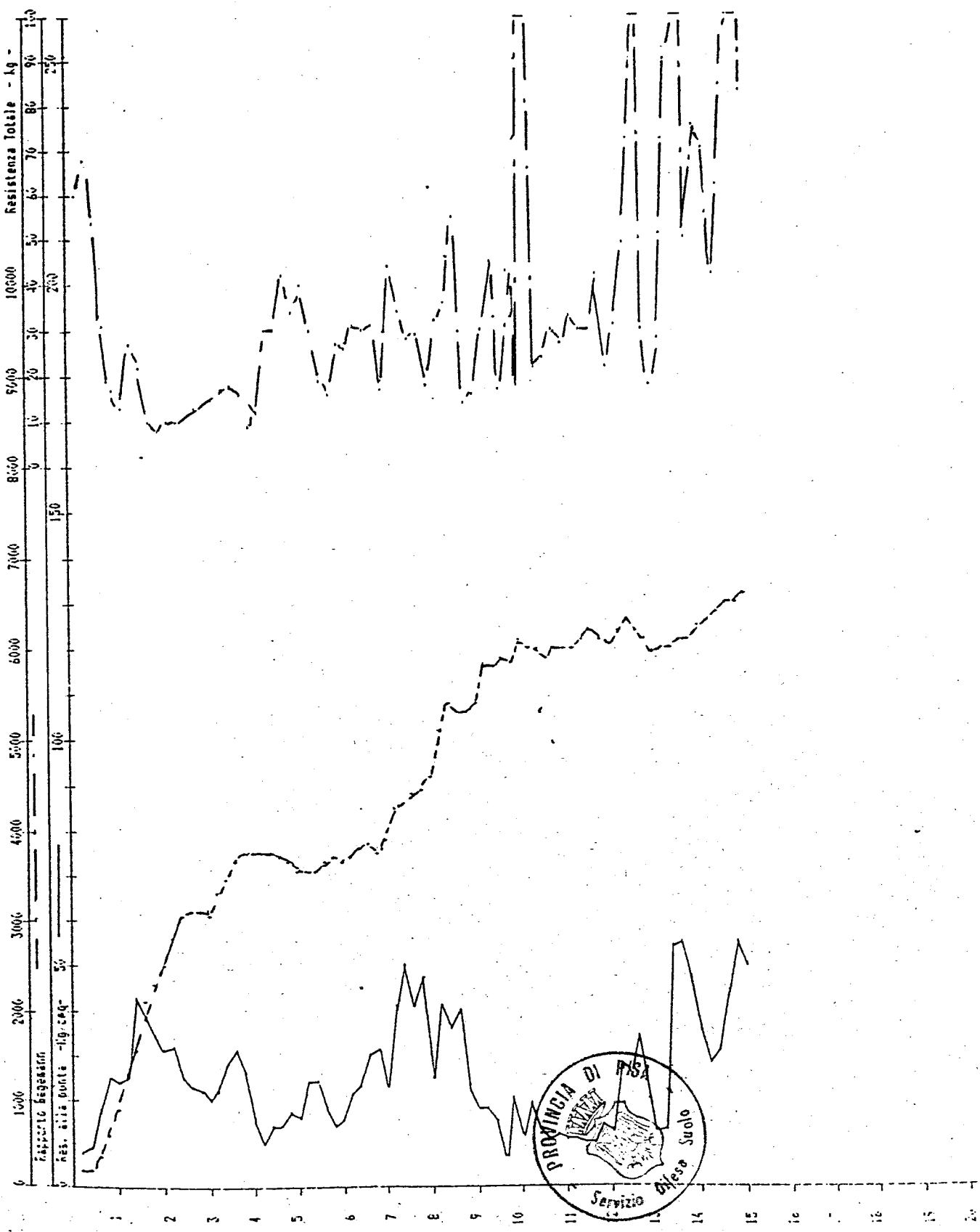


C.C. 204/4
SINCRONIZZAZIONE



PROVINCIA DI PISA
CANTIERE DI VIA DEL PERCO

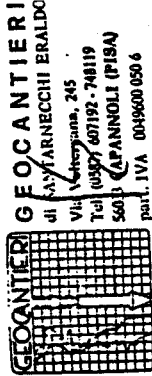
Data : 05.04.90



GEOCANTIERI

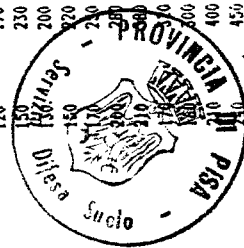
Loc. Fornace - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero: **4**
Consistente: SIG. CASTELLANI PAOLINO
Localita': MONTECALVOLI BASSO (PI)
Cantiere: VIA FRANCESCA
Data: 10-10-91



letture di campagna

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	RL (Kg)
.2	50	60	100
.4	60	70	250
.6	110	200	500
.8	450	560	700
1	400	720	1200
1.2	300	850	1600
1.4	230	680	1900
1.6	270	670	2100
1.8	260	620	2300
2	240	500	2500
2.2	230	530	2800
2.4	240	500	3200
2.6	270	540	3350
2.8	250	500	3400
3	150	290	3500
3.2	250	430	3650
3.4	260	490	3700
3.6	250	530	4000
3.8	230	520	4100
4	230	500	4350
4.2	320	560	4560
4.4	290	580	4650
4.6	250	490	4850
4.8	150	380	4750
5	100	260	4650
5.2	90	180	4600
5.4	260	320	4500
5.6	150	200	4450
5.8	110	190	4300
6	120	170	4200
6.2	150	230	4200
6.4	150	200	4200
6.6	150	220	4350
6.8	150	240	4350
7	150	250	4200
7.2	150	240	4200
7.4	150	240	4300
7.6	150	200	4400
7.8	150	400	4400
8	150	450	4600



valori derivati

Rat-Rpt (Kg)	Rat (Kg/caq)	Rp/Rat	FI (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/caq)	av (caq/t)
10	.06	75	27	5		29
10	.06	90	30	6		25.93
90	.6	18			.44	19.44
110	.73	61				13.53
320	2.13	19	30	35	1.6	14.5
550	3.66	8			1.2	16.21
450	3	8			.92	17.04
400	2.66	10			1.08	16.6
360	2.4	11			1.04	16.72
260	1.73	14			.96	16.94
300	2	11			.92	17.04
260	1.73	14			.96	16.94
270	1.8	15			1.08	16.6
250	1.66	15			1	16.83
140	.93	16			.6	18.14
180	1.2	21			1	16.83
230	1.53	17			1.04	16.72
280	1.86	13			1	16.83
290	1.93	12			.92	17.04
270	1.8	13			.92	17.04
240	1.6	20			1.28	15.91
270	1.8	16			1.16	16.35
240	1.6	16			1	16.83
230	1.53	10			.6	18.14
160	1.06	9			.4	20.3
90	.6	15			.36	21.16
60	.4	65	29	23	.6	16.72
50	.33	45			.44	18.14
80	.53	21			.48	19.13
50	.33	36			.6	18.14
80	.53	28			.52	18.72
70	.46	28			.6	18.14
70	.46	32			.68	17.75
80	.53	32			.8	17.34
80	.53	38			.84	17.25
170	1.13	19			.68	17.75
150	1	17			.64	17.93
140	.93	17			.84	17.25
190	1.26	17			.96	16.94
210	1.4	17				

GEOCANTIERI

Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 409600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero : **4**
Comittente : SIG. CASTELLANI PAOLINO
Localita' : MONTECALVOLTI BASSO (PT)
Cantiere : VIA FRANCESCA
Data : 10-10-91

letture di campagna

PROFONDITA' [metri]	Rpt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]
8.2	300	590	4700
8.4	250	540	4800
8.6	260	500	4900
8.8	350	570	4900
9	410	590	5100
9.2	350	610	5300
9.4	410	640	5500
9.6	390	590	5600
9.8	440	640	5750
10	400	580	5900



valori derivati

Rat-Rpt [Kg]	Rat [Kg/cm ²]	Rp/Rat	Rt-Rpt [Kg]	Fl [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/cm ²] ~	av [cm/t]
290	1.93	16	4100			1.2	16.21
290	1.93	13	4550			1	16.83
240	1.6	16	4640			1.04	16.72
220	1.46	24	4550			1.4	15.42
180	1.2	34	4690			1.64	14.3
260	1.73	20	4950			1.4	15.42
230	1.53	27	5090			1.64	14.3
200	1.33	29	5210			1.56	14.69
200	1.33	33	5310			1.76	13.72
180	1.2	33	5500			1.6	14.3

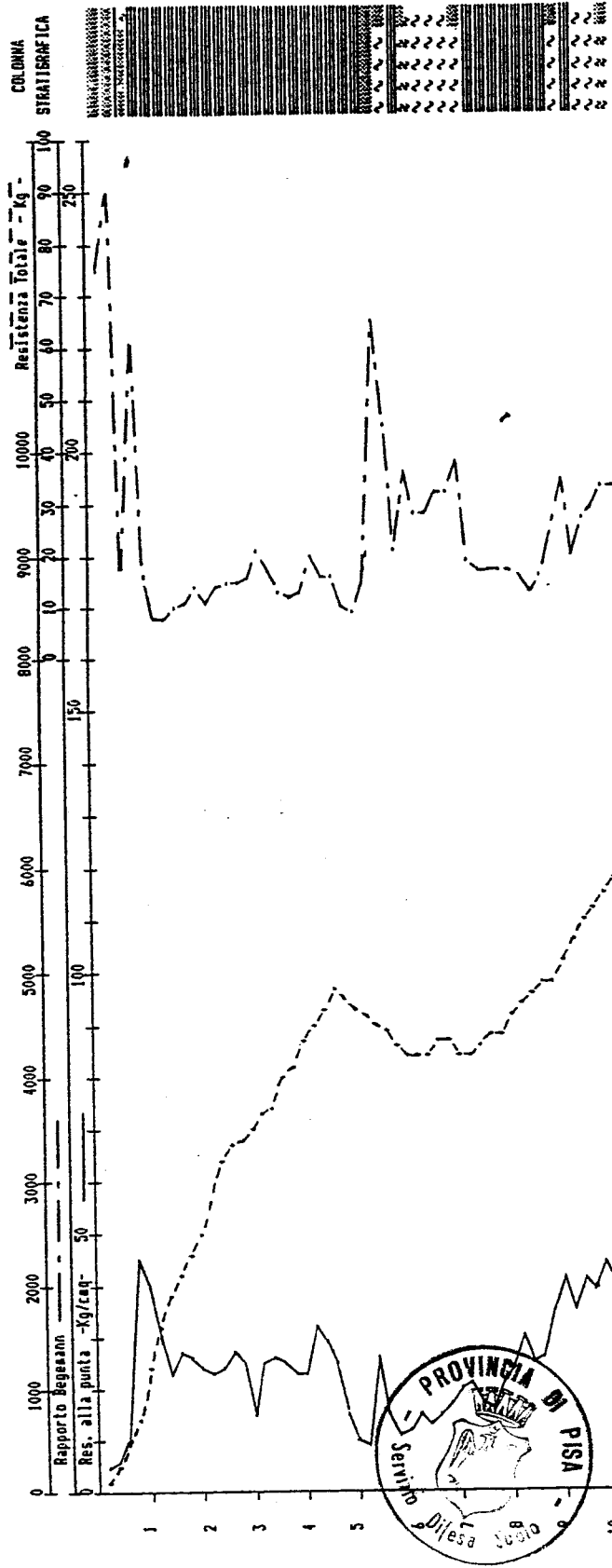
GEOCANTIERI
di SANT'ARNESCHII ERALDO
Via V.le Europa, 245
Tel. 0587 / 407192 - 748119
56033 CAPANNOLI (PISA)
part. IVA 0049600 050 6

IPSCOT : Rpt = res. totale di punta ; Rat = res. 10' totale dell'aggricottor + res. totale di punta ; Rt = res. totale ; Fl = res. laterale ; Dr = res. di punta

GEOCANTIERI

Loc. Fornacione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero: **4**
Consistente: SIG. CASTELLANI PAOLINO
Localita': MONTECALVOLLI BASSO (PT)
Cantiere: VIA FRANCESCA
Data: 10-10-91

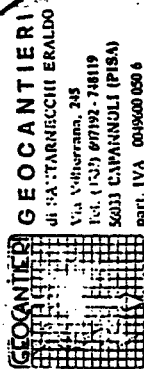


GEOCANTIERI
di SANTARNECCHIO EKAIDIO
Via Volturna, 245
Tel. 0587 / 607192 - 748119
56033 CAPANNOLI (PISA)
Part. IVA 0049600 050 6

GEOCANTIERI

Loc. Fornacione - 56033 CAPANNOLI (PIBA)
Tel. 0587 / 409600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero 1
Coastitente : SIG. RA PAMPALONI BULLIA
Localita' : MONTECALVOLLI BASSO
Cantiera : VIA LUNEDRANTE
Data : 7-2-92



Via V. Guerrana, 245
Tel. (057) 67192 - 748119
56033 CAPANNOLI (PIBA)
part. IVA 0049600 050 6

letture di campagna

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)
.2	50	90	150
.4	60	100	350
.6	70	110	400
.8	80	120	500
1	90	140	500
1.2	100	180	700
1.4	120	190	750
1.6	110	180	800
1.8	80	180	900
2	120	200	950
2.2	120	230	1100
2.4	120	220	1150
2.6	120	240	1200
2.8	100	220	1250
3	80	190	1350
3.2	150	250	1500
3.4	170	220	1500
3.6	80	180	1600
3.8	130	160	1600
4	100	200	1700
4.2	100	170	1800
4.4	100	160	1800
4.6	80	150	1800
4.8	100	160	1800
5	80	130	1750
5.4	100	160	2000
5.8	130	190	2000
6.2	100	170	2000
6.6	110	170	2000
7	80	120	2050
7.4	110	200	2250
7.8	80	130	2250
8	90	120	2350
8.4	60	100	2300
8.8	70	110	2400
9.2	70	110	2450
9.6	70	110	2500
10	80	110	2500
10.4	70	110	2550

valori derivati

Rat-Rpt (Kg)	Rat (Kg/cmq)	Rp/Rat	Rt-Rpt (Kg)	FI (gradi)	Dr (%)	Du (Kg/cmq)	SV (caq/L)
40	.26	19	100			.2	29
40	.26	23	290			.24	25.93
40	.26	26	330			.28	23.81
70	.46	11	450			.2	29
50	.33	27	410			.36	21.16
80	.53	19	600			.4	20.3
70	.46	26	630			.48	19.13
70	.46	24	690			.44	19.64
100	.66	12	820			.32	22.29
80	.53	23	830			.48	19.13
110	.73	16	980			.48	19.13
100	.66	18	1030			.48	19.13
120	.8	15	1080			.4	20.3
120	.8	12	1150			.32	22.29
110	.73	11	1270			.6	18.14
100	.66	23	1350			.32	22.29
50	.33	51	1330	25	15	.4	20.3
100	.66	12	1520			.4	20.3
30	.2	65	1470			.4	20.3
100	.66	15	1600			.32	22.29
70	.46	21	1700			.4	20.3
60	.4	25	1700			.32	22.29
60	.4	17	1720			.4	20.3
60	.4	25	1700			.32	22.29
50	.33	24	1670			.4	20.3
60	.4	25	1900			.32	22.29
60	.4	32	1870			.4	20.3
70	.46	21	1900			.4	20.3
60	.4	27	1890			.44	19.64
40	.26	30	1970			.32	22.29
90	.6	18	2140			.44	19.64
50	.33	24	2170			.32	22.29
30	.2	45	2260			.36	21.16
30	.2	35	2230			.28	23.81
50	.33	18	2240			.24	25.93
40	.26	26	2330			.28	23.81
40	.26	26	2380			.28	23.81
40	.26	26	2430			.28	23.81
30	.2	40	2470			.32	22.29
40	.26	26	2480			.28	23.81



GEOCANTIERI

Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero 1
Consulente: SIS.SA PAPALONI BULLIA
Localita': MONTECALVOLTI BASSO
Cantiere: VIA LUNGOMONTE
Data: 7-2-92

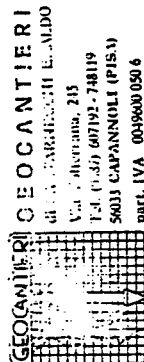
letture di campagna

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)
6.2	80	120	2750
8.4	80	120	2700
8.6	200	250	3000
8.8	120	160	2850
9	70	170	2900
9.2	90	150	3000
9.4	100	160	2950
9.6	100	170	2900
9.8	110	180	2950
10	100	190	2900
10.2	110	200	2900
10.4	120	200	2900
10.6	160	220	2850
10.8	500	600	2900
11	650	720	3300
11.2	470	620	3650
11.4	560	770	3800
11.6	560	860	4000
11.8	300	520	4000
12			4100



valori derivati

Rat-Rpt (Kg)	Ral (Kg/caq)	Rp/Ral	Rt-Rpt (Kg)	FI (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/caq)	av (caq/t)
40	.26	30	2670			.32	22.29
40	.26	30	2620			.32	22.29
50	.33	60	2800	27	18	.48	17.36
40	.26	45	2730			.28	19.13
100	.66	10	2830			.36	23.81
60	.4	23	2910			.4	21.16
60	.4	25	2850			.4	20.3
70	.46	21	2800			.44	20.3
70	.46	24	2840			.44	19.44
90	.6	17	2800			.44	20.3
90	.6	18	2790			.44	19.44
80	.53	23	2780			.48	19.13
90	.6	20	2730			.48	19.13
60	.4	40	2740			.64	17.93
100	.66	75	2800	30	38		12.57
70	.46	139	3000	36	46		10.1
150	1	47	3330	30	37		13.14
210	1.4	40	3440			2.8	11.5
200	1.33	49	3340				9.96
220	1.46	20	3800	32	47	1.2	16.21



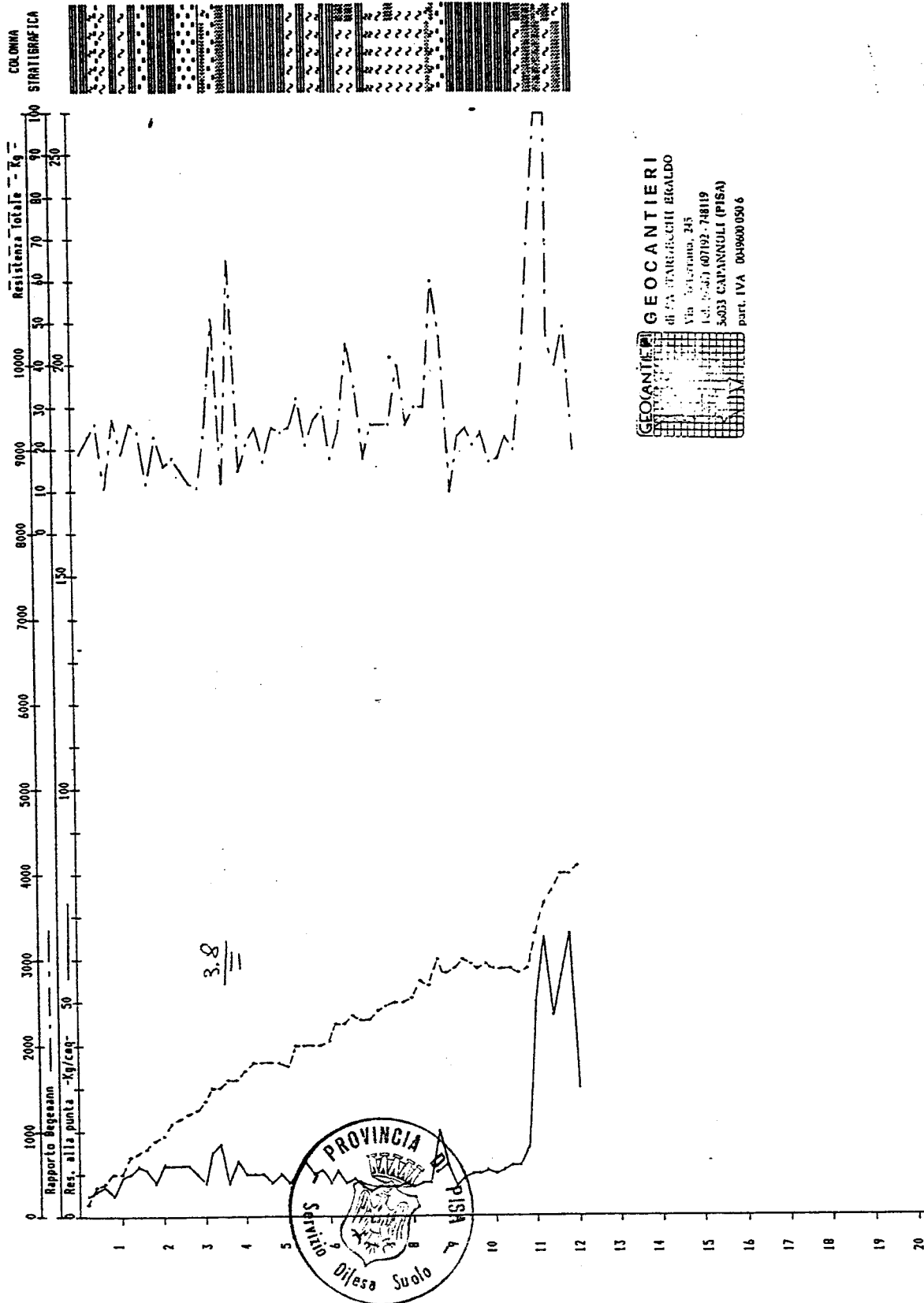
GEOCANTIERI
di S. PAPALONI BULLIA
Via L. Montanari, 215
I-56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 609600
part. IVA 0049600 050 6

LEGENDA : Rpt = res. totale di punta Rat = res. lat. totale del sanicolto + res. totale di punta Rp/Ral = rapporto Begeann Rl = res. laterale Rt = res. totale
FI = angolo di attrito Dr = densita' relativa Cu = coesione utile av = coeff. di compressibilita' volumetrica

GEOCANTIERI

Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero 1
Committente: SIG. RA PAMPALONI DUILIA
Località: MONTECALVOLLI BASSO
Cantieri: VIA LUNGOMONTE
Data: 7-2-92



GEOCANTIERI
di RA PAMPALONI DUILIA
Via Fornazione, 245
I.C. 56033 00792-748119
56033 CAPANNOLI (PISA)
part. IVA 0049600 050 6

Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 607600 P. I.V.A. 0049600 050 6

letture di campagna

PROFONDITA' [aetri]	Rpt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]
.2	140	210	300
.4	160	290	400
.6	240	370	550
.8	260	430	800
1	350	530	1000
1.2	220	370	1100
1.4	220	560	1400
1.6	160	350	1200
1.8	230	460	1400
2	220	470	2000
2.2	980	1140	1650
2.4	220	670	1700
2.6	300	440	1700
2.8	200	320	1800
3	270	520	1900
3.2	310	420	1950
3.4	190	420	2100
3.6	150	300	2100
3.8	140	270	2100
4	170	260	2250
4.2	140	260	2400
4.4	140	270	2500
4.6	150	220	2400
4.8	130	210	2500
5	180	270	2600
5.2	140	230	2600
5.4	160	220	2750
5.6	160	320	2800
5.8	220	310	2900
6	280	430	2950
6.2	170	370	3050
6.4	420	540	3200
6.6	220	410	3200
6.8	190	270	3200
7	240	420	3400
7.2	300	420	3450
7.4	280	460	3750
7.6	330	390	3650
7.8	260	420	3650
8	350	450	3700



N.6

valori derivati

Rat-Rpt [Kg]	Ral [Kg/caq]	Rp/Ral	Rt-Rpt [Kg]	FI [gradi]	Dr [%]	Du [Kg/caq]	av [caq/t]
70	.46	30	160			.56	18.4
130	.86	18	240			.64	17.93
130	.86	28	310			.96	16.94
170	1.13	23	540			1.04	16.72
180	1.2	29	650			1.4	15.42
150	1	22	880			.88	17.15
340	2.26	10	930			.88	17.15
190	1.26	13	1040			.64	17.93
230	1.53	15	1170			.92	17.04
250	1.66	13	1780			.88	17.15
160	1.06	92	670	38	60		6.79
450	3	7	1480			.88	17.15
140	.93	32	1400			1.2	16.21
120	.8	25	1600			.8	17.36
250	1.66	16	1680			1.08	16.6
110	.73	42	1640			1.24	16.06
230	1.53	12	1910			.76	17.47
150	1	15	1950			.6	18.14
130	.86	16	1960			.56	18.4
90	.6	28	2080			.68	17.75
120	.8	17	2260			.56	18.4
130	.86	16	2360			.6	18.14
70	.46	32	2250			.52	18.72
80	.53	24	2370			.72	17.6
90	.6	30	2420			.56	18.4
90	.6	23	2460			.64	17.93
60	.4	40	2530			.64	17.93
160	1.06	15	2640			.88	17.15
90	.6	37	2680			1.12	16.48
150	1	28	2670			.88	17.75
200	1.33	13	2860	30	34		14.11
120	.8	53	2780			.88	17.15
190	1.26	17	2950			.76	17.47
80	.53	36	3010			.96	16.94
180	1.2	20	3160			1.2	16.21
120	.8	38	3150			1.12	16.48
180	1.2	23	3470	34	28		15.75
60	.4	83	3320			1.04	16.72
160	1.06	24	3390	30	29		15.42
100	.66	53	3550				

Localit  : MONTICALLI BASSO
Cantiera : VIA LUNGORIVIERA
Data : 7-3-90

Loc. Formazione - 56033 CAFANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 409600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Localit  : MONTECALVOL I BASSO
Cantiere : VIA LUNGOMONTE
Data : 7-3-90

letture di campagna

valori derivati

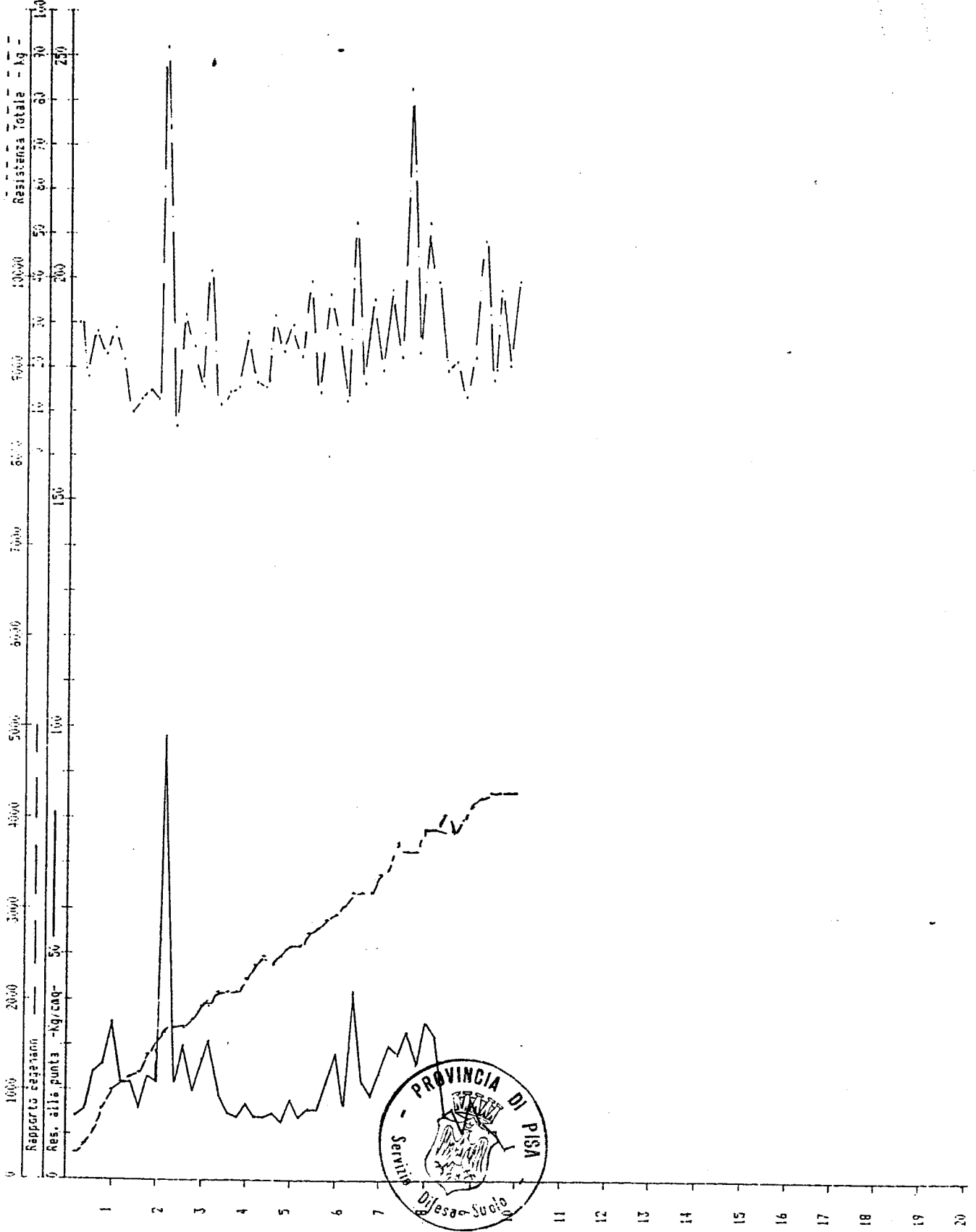
PROFONDITA' [metri]	Rpt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]	Rat-Rpt [Kg]	Ral [Kg/caq]	Rp/Ral	Rt-Rpt [Kg]	FI [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/caq]	av [caq/t]
8.2	320	440	3900	120	.8	40	3580			1.28	15.91
8.4	150	260	4050	110	.73	20	3900			.6	18.14
8.6	160	270	3850	110	.73	22	3670			.64	17.93
8.8	110	230	4000	120	.8	14	3890			.44	19.64
9.0	180	300	4150	120	.8	23	3970			.72	17.6
9.2	130	170	4250	40	.26	49	4120	25	12	.44	18.72
9.4	110	200	4300	90	.6	18	4190			.4	19.64
9.6	100	140	4300	40	.26	38	4200			.28	20.3
9.8	70	120	4300	50	.33	21	4230			.28	23.81
10	80	110	4300	30	.2	40	4220			.32	22.29



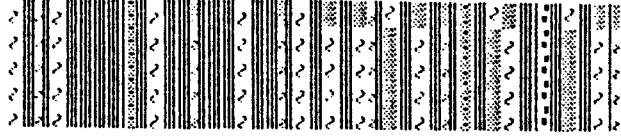
LEGENDA : Rpt = res. totale di punta Rat = res. lat. totale del manicotto + res. totale di punta Rt = res. totale Rp = res. di punta
Rp/Ral = rapporto Begemann Fl = angolo di attrito Dr = densita' relativa Cu = coesione utile av = coeff. di compressibilita' volumetrica

56033 CAPRINOLI (PISA)
 Tel. 0587 / 607500 P. I.T.A. 0049600 (500)

Località : AGNETTA
 Cantieri : VIA LUNGORIENTE
 Data : 7-3-90



COLONNA
 STRUTTURALE



Appendice n.

C. P. T.
CONE PENETRATION TEST

Penetrometro Statico da 20 tonnellate
munito di punta Begemann

Cantiere : Trav. Via I Maggio

Numero prove :

Committente : Montanelli F. Giuliotti G.
Localita' : Montecalvoli
Comune : Santa Maria a Monte
Data : 29-3-94

Legenda

=====	argilla
=====	argilla limosa
=====	limo argilloso
=====	limo
=====	limo sabbioso
=====	sabbia limosa
=====	sabbia
=====	sabbia e ghiaia
=====	ghiaia

12.8
=====

livello acqua

 PROVINCIA DI PISA

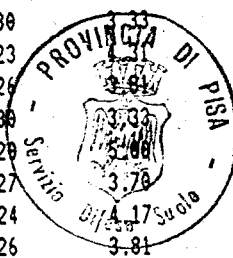
Rpt : resistenza di punta totale (Kg)
Rat : resistenza di punta +
 resistenza laterale totale (Kg)
Rtot : resistenza totale (t)
Rp : resistenza di punta (Kg/cmq)
Ral : resistenza laterale locale (Kg/cmq)
Rp/Ral : rapporto Begemann
FR : rapporto di frizione
 α : angolo d'attrito (°)
Dr : densita' relativa (%)
Cu : coesione utile (Kg/cmq)
 μ_v : coefficiente di compressibilita'
 volumetrica (cmq/t)

Prova n.: 7

CANTIERE : Trav. Via I Maggio
COMMITTENTE : Montanelli F. Giuliotti G.
LOCALITA' : Montecalvoli
COMUNE : Santa Maria a Monte
DATA : 29-3-94

Quota assoluta :
Quota relativa :

Prof	Rpt	Rat	Rtot	Rp	Ral	Rp/Ral	Fr	ø	DT	Cu	mv
0.2	170	280	400	17	0.73	23	4.31	.	.	0.85	11.8
0.4	200	340	600	20	0.93	21	4.67	.	.	1.00	10.0
0.6	110	180	700	11	0.47	24	4.24	.	.	0.55	18.2
0.8	110	240	900	11	0.87	13	7.88	.	.	0.55	22.7
1.0	80	150	1100	8	0.47	17	5.83	.	.	0.40	25.0
1.2	80	160	1200	8	0.53	15	6.67	.	.	0.40	25.0
1.4	100	190	1400	10	0.60	17	6.00	.	.	0.50	20.0
1.6	140	260	1500	14	0.80	17	5.71	.	.	0.70	14.3
1.8	190	370	1650	19	1.20	16	6.32	.	.	0.95	10.5
2.0	190	400	1700	19	1.40	14	7.37	.	.	0.95	10.5
2.2	190	360	1800	19	1.13	17	5.96	.	.	0.95	10.5
2.4	190	390	1850	19	1.33	14	7.02	.	.	0.95	10.5
2.6	210	400	2000	21	1.27	17	6.03	.	.	1.05	9.5
2.8	200	370	2000	20	1.13	18	5.67	.	.	1.00	10.0
3.0	170	300	2100	17	0.87	20	5.10	.	.	0.85	11.8
3.2	170	340	2200	17	1.13	15	6.67	.	.	0.85	11.8
3.4	160	300	2300	16	0.93	17	5.83	.	.	0.80	12.5
3.6	200	380	2300	20	1.20	17	6.00	.	.	1.00	10.0
3.8	150	290	2250	15	0.93	16	6.22	.	.	0.75	13.3
4.0	140	270	2200	14	0.87	16	6.19	.	.	0.70	14.3
4.2	110	180	2200	11	0.47	24	4.24	.	.	0.55	18.2
4.4	90	140	2100	9	0.33	27	3.70	.	.	0.45	27.8
4.6	70	110	2050	7	0.27	26	3.81	.	.	0.35	35.7
4.8	40	70	1900	4	0.20	20	5.00	.	.	0.20	50.0
5.0	130	210	1950	13	0.53	24	4.10	.	.	0.65	15.4
5.2	180	280	2000	18	0.67	27	3.70	.	.	0.90	13.9
5.4	220	370	2000	22	1.00	22	4.55	.	.	1.10	9.1
5.6	180	240	1900	18	0.40	45	2.22	23	10	.	27.8
5.8	160	270	2050	16	0.73	22	4.58	.	.	0.80	12.5
6.0	130	200	2100	13	0.47	28	3.59	.	.	0.65	19.2
6.2	190	270	2200	19	0.53	36	2.81	24	10	.	17.5
6.4	250	340	2300	25	0.60	42	2.40	24	17	.	13.3
6.6	100	160	2400	10	0.40	25	4.00	.	.	0.50	25.0
6.8	80	150	2400	8	0.47	17	5.83	.	.	0.40	25.0
7.0	30	50	2350	3	0.13	22	4.44	.	.	0.15	66.7
7.2	40	70	2300	4	0.20	20	5.00	.	.	0.20	50.0
7.4	40	50	2200	4	0.07	60	1.67	19	10	.	125.0
7.6	30	50	2250	3	0.13	22	4.44	.	.	0.15	66.7
7.8	100	160	2300	10	0.40	25	4.00	.	.	0.50	25.0
8.0	160	240	2500	16	0.53	30	.	.	.	0.80	15.6
8.2	170	280	2450	17	0.73	23	.	.	.	0.85	11.8
8.4	140	220	2500	14	0.53	26	.	.	.	0.70	17.9
8.6	60	90	2500	6	0.20	30	.	.	.	0.30	41.7
8.8	40	70	2450	4	0.20	20	.	.	.	0.20	50.0
9.0	90	140	2300	9	0.33	27	.	.	.	0.45	27.8
9.2	80	130	2300	8	0.33	24	.	.	.	0.40	25.0
9.4	70	110	2200	7	0.27	26	.	.	.	0.35	35.7
9.6	80	140	2300	8	0.40	20	.	.	.	0.40	25.0
9.8	80	110	2300	8	0.20	40	.	20	10	.	41.7
10.0	90	130	2400	9	0.27	34	.	20	10	.	37.0



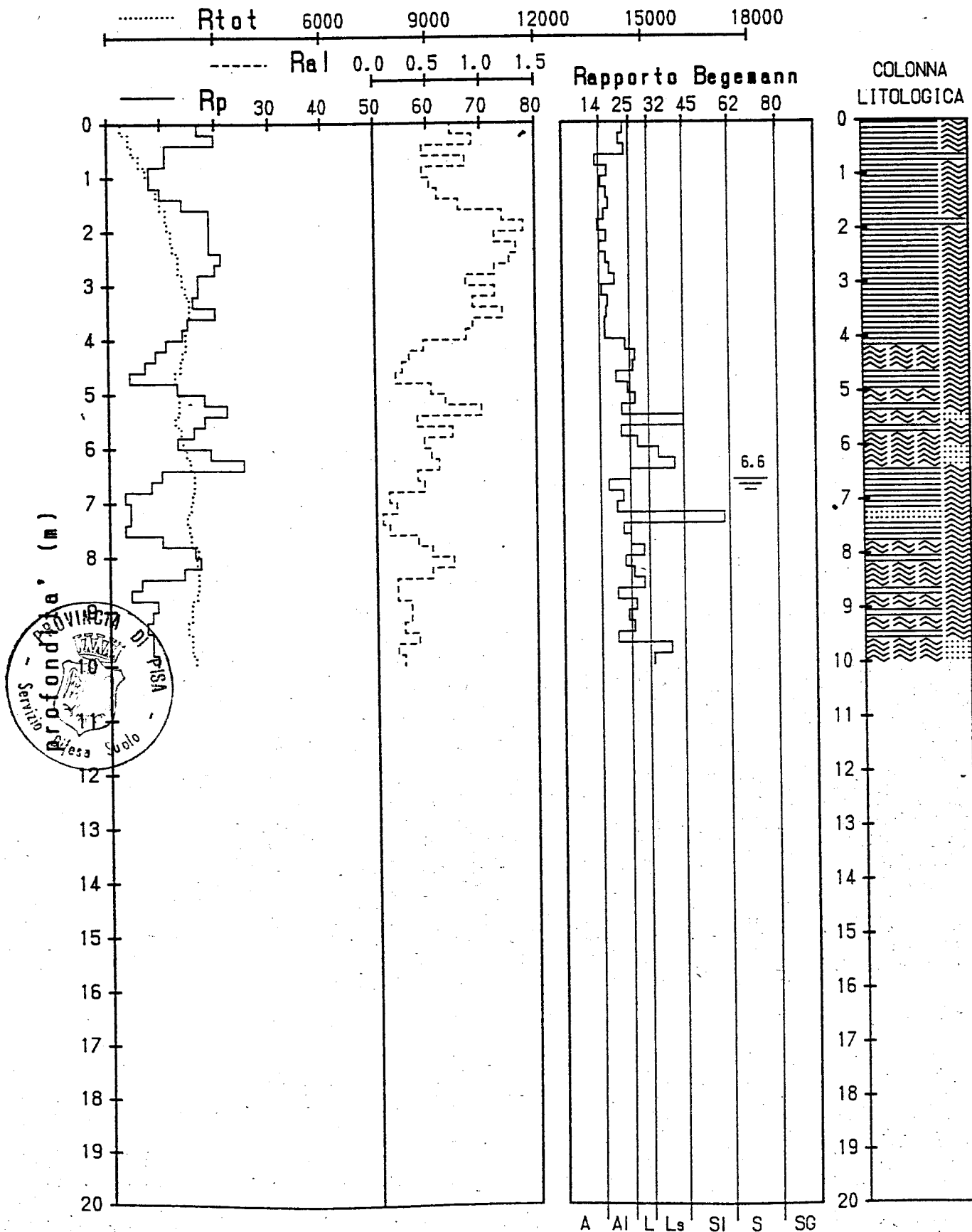
G. S. TRIVELLAZIONI s.n.c.

Via Bini, 5 - 56028 San Miniato Basso (PI) - Tel. e FAX 0571-485264

Cantiere : Trav. Via I Maggio
Committente : Montanelli F. Giuliotti G.
Localita' : Montecalvoli
Comune : Santa Maria a Monte
Data : 29-3-94

Prova n. : 7

Quota assoluta : s.l.s.
Quota relativa : ■



Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 650 6

Prova penetrometrica numero : **8**
Consulente : SIG. DAL CANTO CARLO
Localita' : MONTECALVOLTI BASSO
Cantiere : TRAV. V. DELLA REPUBBLICA
Data : 27-7-92

letture di campagna

valori derivati

PROFONDITA' [metri]	Rpt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]	Rat-Rpt [Kg]	Ral [Kg/eq]	Rp/Ral	Rt-Rpt [Kg]	FI [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/eq]	av [eq/t]
.2	210	330	400	120	.8	26	190			.84	17.25
.4	310	500	600	190	1.26	24	290			1.24	16.06
.6	140	240	700	100	.66	21	560			.56	18.4
.8	130	250	900	120	.8	16	770			.52	18.72
1	160	320	900	160	1.06	15	740			.84	17.93
1.2	140	270	1000	130	.86	16	860			.56	18.4
1.4	120	200	1150	80	.53	23	1030			.48	19.13
1.6	100	200	1200	100	.66	15	1100			.4	20.3
1.8	100	220	1300	120	.8	12	1200			.4	20.3
2	80	150	1300	70	.46	17	1220			.32	22.29
2.2	90	160	1250	70	.46	19	1160			.36	21.16
2.4	120	200	1300	80	.53	23	1180			.48	19.13
2.6	140	270	1500	130	.86	16	1360			.56	18.4
2.8	150	300	1600	150	1	15	1450			.6	18.14
3	140	300	1750	160	1.06	13	1610			.56	18.4
3.2	160	300	1900	140	.93	17	1740			.64	17.93
3.4	140	280	2100	140	.93	15	1960			.56	18.4
3.6	150	290	2200	140	.93	16	2050			.6	18.14
3.8	190	330	2400	140	.93	20	2210			.76	17.47
4	210	370	2600	160	1.06	20	2390			.84	17.25
4.2	180	340	2500	160	1.06	17	2420			.72	17.6
4.4	150	300	2800	150	1	15	2650			.6	18.14
4.6	180	400	2900	220	1.46	12	2720			.72	17.6
4.8	160	310	2900	150	1	16	2740			.64	17.93
5	130	270	3050	140	.93	14	2920			.52	18.72
5.2	140	250	3100	110	.73	19	2960			.56	18.4
5.4	170	320	3200	150	1	17	3030			.68	17.75
5.6	160	290	3200	130	.86	18	3040			.64	17.93
5.8	140	200	3300	60	.4	35	3160			.56	18.4
6	100	170	3200	70	.46	21	3100			.4	20.3
6.2	80	130	3200	50	.33	24	3120			.32	22.29
6.4	110	190	3100	80	.53	21	3050			.44	19.64
6.6	150	280	3200	130	.86	17	3050			.6	18.14
6.8	180	350	3300	170	1.13	16	3120			.72	17.6
7	150	300	3500	150	1	11	3350			.6	18.14
7.2	160	260	3600	100	.66	22	3440			.64	17.93
7.4	150	230	3700	80	.53	22	3550			.6	18.14
7.6	190	300	4000	110	.73	26	3810			.76	17.47
7.8	210	340	4100	130	.86	24	3890			.84	17.25
8	220	370	4200	150	1	22	3980			.88	17.15



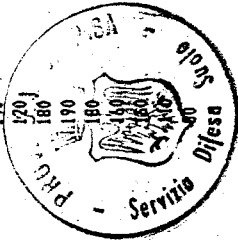
GEOCANTIERI

Lac. Fornacione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero : **8**
Consistente : SIG. DAL CANTO CARLO
Localita' : MONTECALVOLTI BASSO
Cantiere : TRAV. V. DELLA REPUBBLICA
Data : 27-7-92

letture di campagna

PROFONDITA' [metri]	Rpt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]	Rat-Rpt [Kg]	Ral [Kg/caq]	Rp/Ral	Rt-Rpt [Kg]	FI [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/caq]	av [caq/L]
8.2	180	290	4300	110	.73	25	4120			.72	17.6
8.4	170	310	4300	140	.93	18	4130			.68	17.75
8.6	220	340	4450	220	.8	27	4230			.88	17.15
8.8	200	380	4600	180	1.2	17	4100			.8	17.36
9	250	440	4700	190	1.26	20	4450			1	16.83
9.2	220	400	4700	180	1.2	18	4480			.88	17.15
9.4	190	350	4700	160	1.06	18	4510			.76	17.47
9.6	170	330	4800	160	1.06	16	4630			.68	17.75
9.8	180	290	4800	110	.73	25	4620			.72	17.6
10	160	240	4900	100	.55	30	4740			.64	17.93

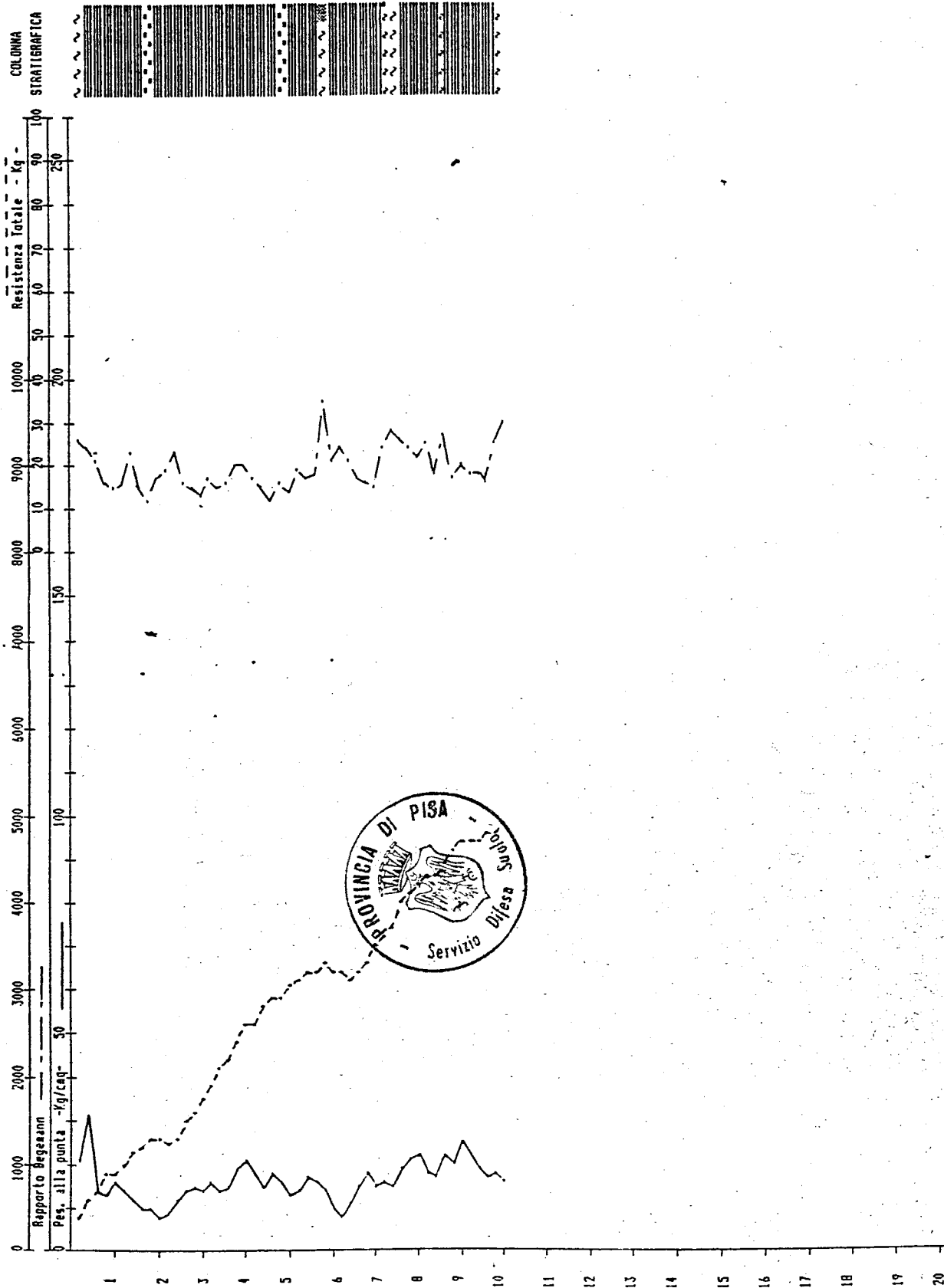


valori derivati

LEGENDA : Rpt = res. totale di punta Rat = res. lat. totale dell'amicotito + res. totale di punta Rt = res. totale Rp = res. di punta
Rn/Ral = resistenza Ramezani FI = angolo di attrito Dr = densita' relativa Fu = resistenza utile av = coeff. di compressibilita' uniaxiale

Loc. Fornione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero 1
Consulente: SIG. DAL CANTO CARLO
Localita': MONTECALVOLLI BASSO
Cantiere: TRAV. V. DELLA REPUBBLICA
Data: 27-7-92



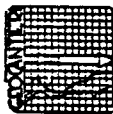
COLUMNA
STRATIGRAFICA

GEOCANTIERI

Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 00198/00 050 6

Prova penetrometrica numero 1
Consistente: SIG. RISTORI
Localita': MONTECAL VOLI
Cantiere: VIA LUNGOMONTE
Data: 3-04-89

9



GEOCANTIERI
Loc. Fornazione (P) CAPANNOLI
Tel. 0587/609600
Partita IVA 00198/00 050 6

letture di campagna

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)
.2	80	110	200
.4	80	110	250
.6	130	210	350
.8	170	340	600
1	220	460	950
1.2	340	620	1200
1.4	300	620	1500
1.6	250	600	1800
1.8	210	540	2150
2	250	550	2350
2.2	310	530	2750
2.4	330	560	3000
2.6	270	470	3100
2.8	170	370	3100
3	110	270	3050
3.2	130	180	3100
3.4	260	310	3150
3.6	270	410	3200
3.8	310	510	3150
4	290	570	3200
4.2	340	680	3550
4.4	320	670	3900
4.6	380	690	4200
4.8	350	700	4600
5	380	730	4800
5.2	330	640	5050
5.4	300	620	5300
5.6	300	570	5600
5.8	330	590	5800
6	310	600	5900
6.2	320	570	5900
6.4	350	620	6000
6.6	320	600	6250
6.8	290	580	6300
7	240	510	6250
7.2	210	450	6250
7.4	190	350	6200
7.6	100	240	6100
7.8	100	240	6100
8	100	130	6100



valori derivati

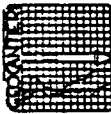
Rat-Rpt (Kg)	Rat (Kg/csq)	Rp/Rat	Rt-Rpt (Kg)	FI (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/csq)	av (caq/t)
30	.2	40	120			.32	22.29
30	.2	40	170			.32	22.29
80	.53	24	220			.52	18.72
170	1.13	15	430			.68	17.75
240	1.6	14	730			.88	17.15
280	1.86	18	860			1.36	15.59
320	2.13	14	1200			1.2	16.21
350	2.33	11	1550			1	16.83
330	2.2	10	1940			.84	17.25
300	2	12	2100			1	16.83
220	1.46	21	2440			1.24	16.06
230	1.53	22	2670			1.32	15.75
200	4.33	20	2830			1.08	16.6
200	1.33	13	2930			.68	17.75
160	1.06	10	2940			.44	19.64
50	.33	39	2970			.52	18.72
50	.33	78	2870		23	.86	17.15
190	1.26	17	2980			1.24	16.06
200	1.33	23	2840			1.16	16.35
280	1.86	16	2910			1.36	15.59
320	2.13	16	3210			1.28	15.91
350	2.33	14	3580			1.52	14.87
310	2.06	18	3820			1.4	15.42
350	2.33	15	4250			1.52	14.87
350	2.33	16	4420			1.32	15.75
310	2.06	16	4720			1.2	16.21
320	2.13	14	5000			1.2	16.21
270	1.8	17	5200			1.32	15.75
280	1.86	19	5270			1.24	16.06
290	1.93	16	5490			1.28	15.91
250	1.66	21	5630			1.4	15.42
250	1.66	21	5650			1.28	15.91
300	2	16	5930			1.16	16.35
290	1.93	15	5960			.96	16.94
270	1.8	13	6010			.84	17.25
240	1.6	13	6040			.76	17.47
160	1.06	18	6010			.4	20.3
140	.93	11	6000				20.3
30	.2	50	6000	25	9		

GEOCANTIERI

Loc. Fornace - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero 1
Consistente in SIG. RISTORI
Localita' : MONTECALVOLLI
Cantiere : VIA LUNGOMONTE
Data : 3-04-89

GEOCANTIERI
Loc. Fornace - CAPANNOLI
Tel. 0587/609600
Partita IVA 0049600 050 6



9

letture di campagna

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)
8.2	120	180	6000
8.4	150	220	5900
8.6	160	250	5900
8.8	200	300	5800
9	220	330	5800
9.2	270	420	5950
9.4	270	450	5950
9.6	260	470	6100
9.8	250	470	6250
10	280	480	6400
10.2	250	470	6500
10.4	330	560	6600
10.6	320	440	6700
10.8	450	570	6900
11	330	420	7000
11.2	400	510	7200
11.4	570	720	7350
11.6	410	540	7400
11.8	380	470	7500
12		430	7500

valori derivati

Rat-Rpt (Kg)	Ral (Kg/ceq)	Rp/Ral	Rt-Rpt (Kg)	F1 (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/ceq)	av (caq/t)
60	.4	30	5880			.48	19.13
70	.46	32	5750			.6	18.14
90	.6	27	5740			.64	17.93
100	.66	30	5600			.8	17.36
110	.73	30	5580			.88	17.15
150	1	27	5880			1.08	16.6
180	1.2	23	5880			1.08	16.6
210	1.4	19	5840			1.04	16.72
220	1.46	17	6000			1	16.83
200	1.33	21	6120			1.12	16.48
220	1.46	17	6250			1	16.83
230	1.53	22	6270			1.32	15.75
120	.8	40	6380	30	35	1.28	15.91
120	.8	56	6450	29	28		13.53
90	.6	55	6670	30	32		15.75
110	.73	55	6800	30	32	2.6	14.5
200	1.33	39	6830	30	33		12.2
130	.86	47	6990	30	31		14.3
90	.6	63	7120	30	31		14.87
80	.53	66	7150	30	29		15.42



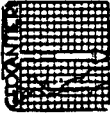
LEGENDA : Rpt = res. totale di punta
Rat = res. lat. totale del suncotto + res. totale di punta
Rt = res. totale
F1 = angolo di attrito
Dr = coefficiente di resistenza
Cu = coefficiente di resistenza
av = res. di punta

GEOCANTIERI

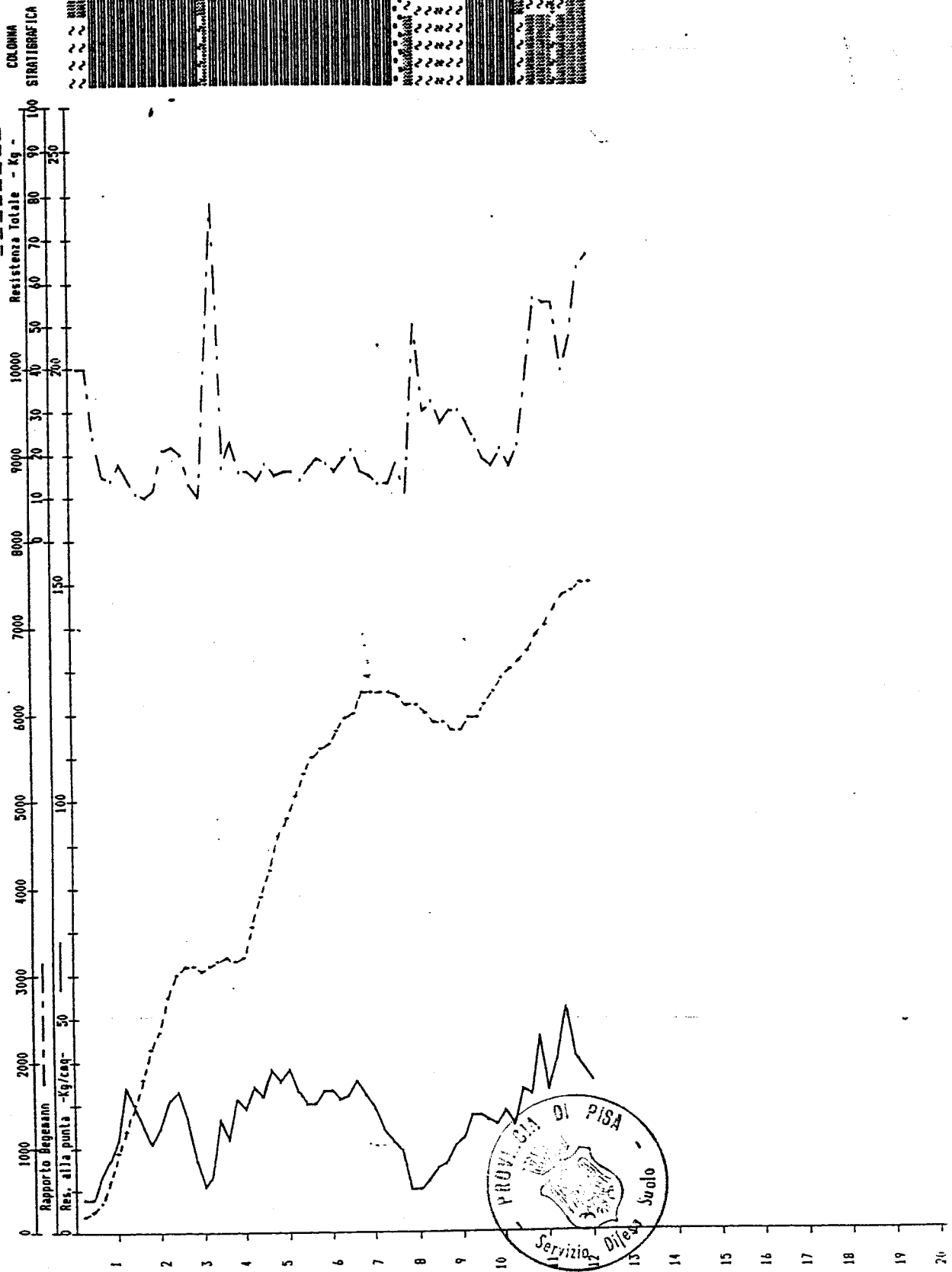
Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLE (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

9

Prova penetrastrica numero 1
Consistente : SIG. RISTORI
Localita' : MONTECALVOLLI
Cantiere : VIA LUNGORIVIERA
Data : 3-04-89



GEOCANTIERI
Loc. Fornazione - CAPANNOLE
Tel. 0587 / 609600
Partita IVA 0049600 050 6



GEOSTUDIO

Consulenze geologiche ed elaborazione dati

P R O G E O

Servizi per la geologia e l'ingegneria

Corso Bertoncini 64 Castelfranco di Sotto (Pisa) tel.0571/47513

SOC. EMMEGI S.N.C.
FRANCESCA
PONTICELLI-S.MARIA/MONTE

Certificato N : 498-AA

Data : 16-10-89

PROVA PENETROMETRICA STATICA

COMMITTENTE :SOC. EMMEGI S.N.C

CANTIERE :COSTRUZIONE FABBRICATO

PENETROMETRO :CPT

COMUNE :S. MARIA/MONTE

LOCALITA' :MONTECALVOLI

PICCHETTO : AXI

PROVA N.RO : 10 DEL :16-10-89

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML :10.40

Q.TA FALDA : 0.00

Q.TA PIANO CAMPAGNA : 0.00



COMMENTI :

OPERATORE :VITA - QUERCI

LABORATORIO : PROGEO

PENETROMETRICA STATICA

CERTIFICATO N.RO : 498-AA

CANTIERE

:COSTRUZIONE FABBRICATO

I	PROF.	QC	RL.	FS.	X	I	PROF.	QC	RL.	FS.	X	I	PROF.	QC	RL.	FS.	X	I
I	0.00	18	34	1.07	16.82	I	10.00	11	18	0.47	23.40	I						I
I	0.20	18	34	1.07	16.82	I	10.20	14	20	0.40	35.00	I						I
I	0.40	25	49	1.60	19.63	I	10.40	18	24	0.40	45.00	I						I
I	0.60	12	34	1.47	8.16	I						I						I
I	0.80	20	44	1.60	12.50	I						I						I
I	1.00	48	68	1.33	36.09	I						I						I
I	1.20	48	64	1.07	44.86	I						I						I
I	1.40	35	58	1.53	22.88	I						I						I
I	1.60	32	59	1.80	17.78	I						I						I
I	1.80	36	56	1.33	27.07	I						I						I
I	2.00	34	63	1.93	17.62	I						I						I
I	2.20	37	73	2.40	15.42	I						I						I
I	2.40	40	62	1.47	27.21	I						I						I
I	2.60	44	66	1.47	29.93	I						I						I
I	2.80	45	72	1.80	25.00	I						I						I
I	3.00	39	60	1.40	27.86	I						I						I
I	3.20	26	49	1.53	16.99	I						I						I
I	3.40	26	52	1.73	15.03	I						I						I
I	3.60	18	38	1.33	13.53	I						I						I
I	3.80	13	24	0.73	17.81	I						I						I
I	4.00	15	23	0.53	28.30	I						I						I
I	4.20	15	23	0.53	28.30	I						I						I
I	4.40	13	18	0.33	39.39	I						I						I
I	4.60	14	23	0.60	23.33	I						I						I
I	4.80	10	19	0.60	16.67	I						I						I
I	5.00	9	16	0.47	19.15	I						I						I
I	5.20	9	12	0.20	45.00	I						I						I
I	5.40	8	12	0.27	29.63	I						I						I
I	5.60	10	16	0.40	25.00	I						I						I
I	5.80	10	16	0.40	25.00	I						I						I
I	6.00	11	14	0.20	55.00	I						I						I
I	6.20	8	15	0.47	17.02	I						I						I
I	6.40	6	10	0.27	22.22	I						I						I
I	6.60	7	11	0.27	25.93	I						I						I
I	6.80	11	15	0.27	45.93	I						I						I
I	7.00	9	13	0.27	55.93	I						I						I
I	7.20	7	11	0.27	25.93	I						I						I
I	7.40	7	11	0.27	25.93	I						I						I
I	7.60	8	11	0.20	40.00	I						I						I
I	7.80	9	14	0.33	27.27	I						I						I
I	8.00	11	16	0.33	33.33	I						I						I
I	8.20	12	20	0.53	22.64	I						I						I
I	8.40	11	19	0.53	20.75	I						I						I
I	8.60	13	20	0.47	27.66	I						I						I
I	8.80	12	20	0.53	22.64	I						I						I
I	9.00	10	17	0.47	21.28	I						I						I
I	9.20	13	19	0.40	32.50	I						I						I
I	9.40	12	18	0.40	30.00	I						I						I
I	9.60	12	19	0.47	25.53	I						I						I
I	9.80	15	22	0.47	31.91	I						I						I



LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSIONE
QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA
RL = RESISTENZA LATERALE TOTALE

CM.
dN/cm²
dN/cm²

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO
X = RAPPORTO QC/FS

LITOLOGIA : T=TORBE
S=SABBIE

A=ARGILLA
SG=SABBIE E GHIAIA

LA=LIMI ARGILLOSI
AG=TERRENO AGRICOLO

LS=LIMI SABBIOSI

SL=SABBIE LIMOSE

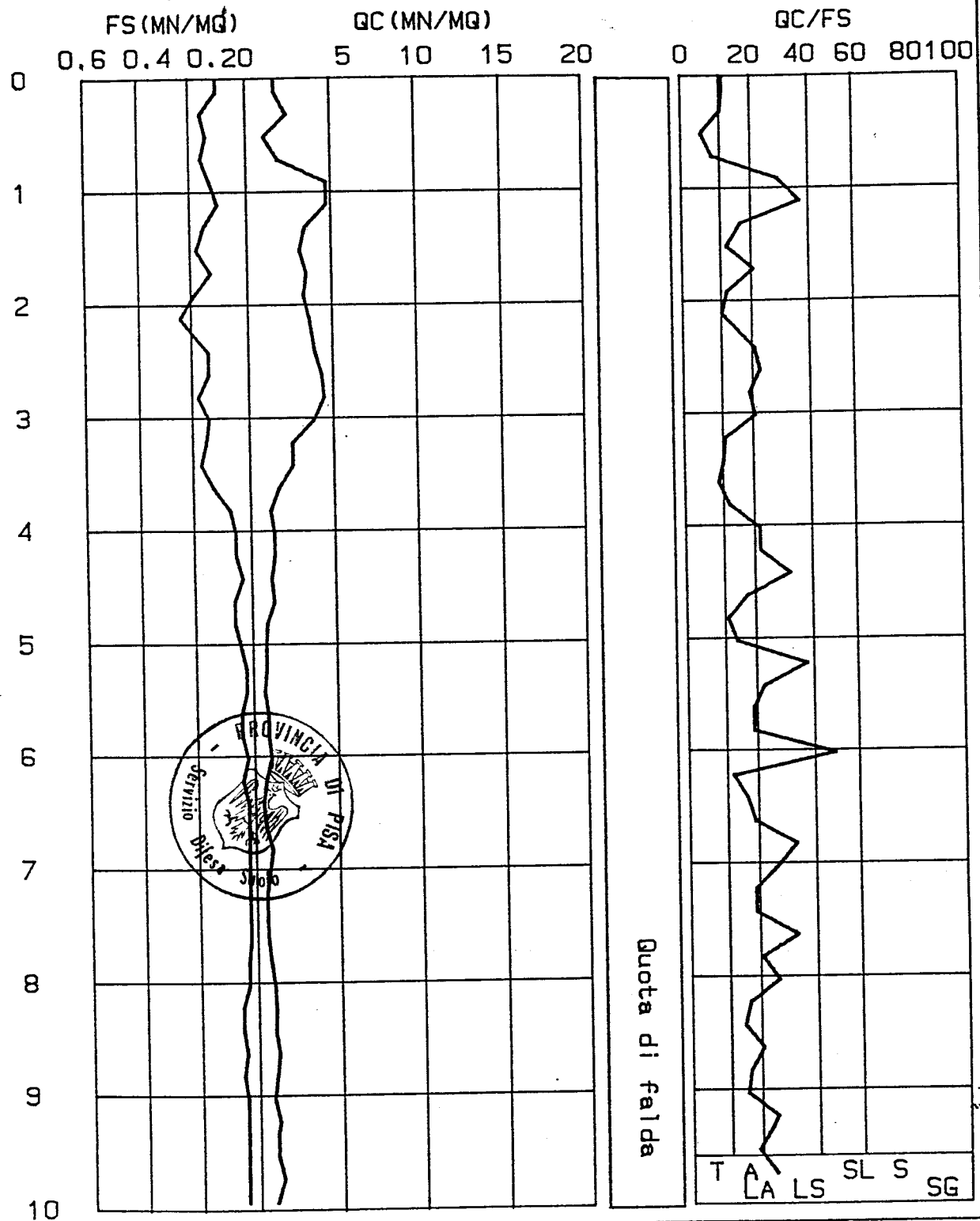
[illegible]

CPT (CONE PENETROMETER TEST)

Picchetto n. A/1

Certif.n. 498-AA
del 16/10/1989

Cantiere
COSTRUZIONE FABBRICATO
Committente SOC. EMMEGI S.N.C



Localita': **MONTICALEVOLI BASSO**
 Cantieri: **VIA LUNGORIENTE**
 Data: **7-2-92**

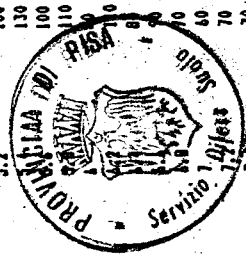
Loc. Forazione - **56033 CAPANNOLI (PISA)**
 Tel. 0587 / 601600 P. I.V.A. 00194000506

11

valori derivati

letture di campagna

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)	Rat-Rpt (Kg)	Rat (Kg/csq)	Rpt/Rat	Rt-Rpt (Kg)	Fl (grad)	Dr (°)	Cu (Kg/csq)	av (cm/t)
.2	50	90	150	40	.24	19	100			.2	29
.4	60	100	350	40	.26	23	290			.24	25.93
.6	70	110	400	40	.24	26	330			.28	23.81
.8	80	120	500	70	.46	11	450			.2	21
1	90	140	500	50	.33	27	410			.36	21.16
1.2	100	180	700	80	.53	19	600			.4	20.3
1.4	120	190	750	70	.46	26	630			.48	19.13
1.6	110	180	800	70	.46	24	690			.44	19.44
1.8	80	180	900	100	.66	12	820			.32	22.29
2	120	200	950	80	.53	23	830			.48	19.13
2.2	120	230	1100	110	.73	16	980			.48	19.13
2.4	120	270	1150	100	.66	18	1030			.48	19.13
2.6	120	240	1200	120	.8	15	1080			.48	19.13
2.8	100	220	1250	120	.8	12	1150			.4	20.3
3	80	190	1350	110	.73	11	1270			.32	22.29
3.2	150	250	1500	100	.66	23	1350	25	15	.4	18.14
3.4	170	220	1500	50	.33	51	1330			.32	17.75
3.6	80	180	1600	100	.66	12	1520			.32	22.29
3.8	130	160	1800	30	.2	65	1470			.4	20.3
4	100	200	1700	100	.66	15	1600			.4	20.3
4.2	100	170	1800	70	.46	21	1700			.4	20.3
4.4	100	140	1800	60	.4	25	1700			.4	20.3
4.6	80	150	1800	70	.46	17	1720			.32	22.29
4.8	100	160	1800	60	.4	25	1700			.32	22.29
5	80	130	1750	50	.33	24	1670			.4	20.3
5.2	100	160	2000	60	.4	32	1900			.52	18.72
5.4	130	190	2000	60	.4	21	1870			.4	20.3
5.6	100	170	2000	70	.46	21	1900			.44	19.44
5.8	110	170	2000	60	.4	27	1890			.32	22.29
6	100	170	2000	40	.26	30	1970			.44	19.44
6.2	120	2050	2050	90	.4	18	2140			.32	22.29
6.4	200	2250	2250	50	.33	24	2170			.36	21.16
6.6	130	2250	2250	30	.2	45	2240			.28	21.81
6.8	120	2350	2350	30	.2	35	2230			.24	25.93
7	100	2300	2300	50	.33	18	2240			.28	21.81
7.2	110	2300	2300	40	.26	24	2330			.28	21.81
7.4	70	110	2400	40	.26	26	2380			.28	21.81
7.6	70	110	2450	40	.26	26	2430			.28	21.81
7.8	70	110	2500	30	.2	40	2420			.32	22.29
8	70	110	2550	40	.26	26	2480			.28	21.81



GEOCANTIERI

Loc. Fornaciola - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 409600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrazionistica numero : 11

Localita' : MONTECALVOLLI BASSO
Cantiere : VIA LUNGOMONTE
Data : 7-2-92

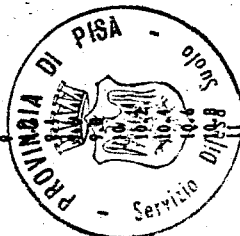
lettura di campagna				valori derivati							
PROFONDITA' (m/cr)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)	Rat-Rpt (Kg)	Rat (Kg/csq)	Rp/Rat	Rt-Rpt (Kg)	FI (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/csq)	av (caq/L)
8.2	80	120	2750	40	.26	30	2670			.32	22.29
8.4	80	120	2700	40	.26	30	2620			.32	22.29
8.6	200	250	3000	50	.33	60	2800	27	18	.48	17.36
8.8	120	160	2850	40	.26	45	2730			.28	19.13
	70	170	2900	100	.66	10	2830			.36	23.81
	90	150	3000	60	.4	23	2910			.4	21.16
	100	160	2950	60	.46	25	2850			.4	20.3
	100	170	2900	70	.46	21	2800			.44	19.64
	110	180	2950	70	.46	24	2840			.4	20.3
	100	190	2900	90	.6	17	2800			.44	19.64
	110	200	2900	90	.6	18	2790			.48	19.13
	120	200	2900	80	.53	23	2780			.48	19.13
	120	210	2850	90	.6	20	2730			.64	17.93
	160	220	2900	60	.4	40	2740	30	38		12.57
	300	600	3300	100	.66	75	2800				10.1
	450	720	3650	70	.46	139	3000	36	46		13.14
11.2	450	720	3650	150	1	47	3330	30	37	2.8	11.5
11.4	470	670	3800	210	1.4	40	3440				9.96
11.6	560	770	4000	200	1.33	49	3340	32	47	1.2	16.21
11.8	660	860	4000	220	1.46	20	3800				
12	300	520	4100								

PROVINCIA DI PISA

Solo

Servizio Difesa

1964



GEOCANTIERI
di E. FANGHINI E ALDO
Via Gallorana, 215
Tel. 0587 60192-71819
56033 CAPANNOLI (PISA)
part. IVA 0049600 050 6

LEGENDA : Rpt = res. totale di punta Rat = res. lat. totale del sanicotto + res. totale di punta Rt = res. totale Rp/Rat = rapporto Begeason Fi = angolo di attrito Dr = densita' relativa Cu = coesione utile av = coeff. di compressibilita' volumetrica

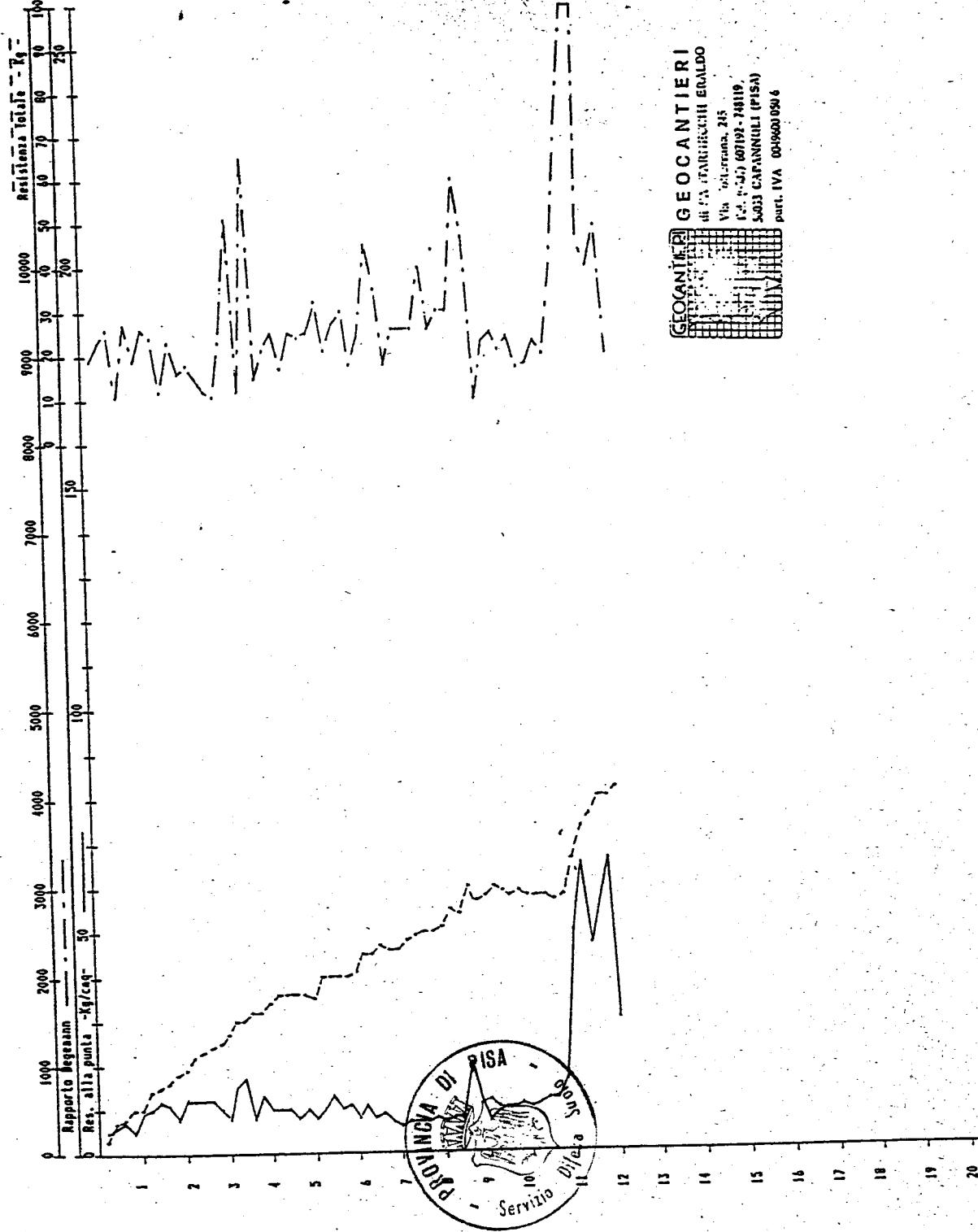
GEOCANTIERI

Loc. Fornaciara - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 409400 P. I.V.A. 0019600 050 6

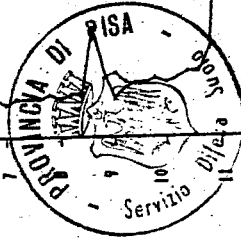
Prato geotecnica nuova

Località: MONTICCIOLI BASSO
Cantieri: VIA LUNGORIONE
Data: 7-2-92

COLONIA
STRATIGRAFICA



GEOCANTIERI
di P.A. FANTUZZI ERMALDO
Via Tolarena, 245
I.C. 56033 CAPANNOLI (PISA)
part. IVA 0019600 050 6



12

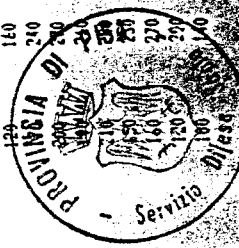
Coatimento: S.I. ARE 1500.0 AN 30.40
Località: FONTICELLI (S.M. MONTE)
Cantiere: VIA S. DONATO
Data: 28-1-93

G. S. TRAVELLAZIONI s.n.c.
Sede Sociale: Via C. Bini, n. 3
50028 S. MIMIAIO BAUSO (PI)
Telef. (0571) 42.448 - 42.184
c.f. n. p. I.V.A. 0043137 050 6

valori derivati

lettura di campagna

PROFONDITA' [metri]	Rpt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]	Rat-Rpt [Kg]	Rat [Kg/cmq]	Rp/Rat [Kg]	Rt-Rpt [Kg]	Fl [gradi]	Dr [°]	Cu [Kg/cmq]	sv [cm/t]
.2	220	300	400	80	.53	41	180			.98	17.15
.4	470	540	700	70	.36	101	230	15	37		13.14
.6	150	250	300	90	.6	27	340			.64	17.93
.8	110	200	600	90	.6	18	490			.44	19.64
1	100	150	500	50	.33	30	400			.4	20.3
1.2	70	110	500	40	.26	26	430			.28	23.81
1.4	90	130	600	40	.26	34	510			.36	21.16
1.6	100	200	700	100	.66	15	600			.4	20.3
1.8	90	140	650	50	.4	20	570			.32	22.29
2	90	120	700	30	.2	45	610	35		.36	21.16
2.2	40	90	300	20	.2	30	740		9	.24	25.93
2.4	130	130	900	30	.2	50	900			.32	22.29
2.6	90	120	350	40	.25	30	770			.24	25.93
2.8	60	90	300	30	.2	20	920			.32	22.29
3	30	140	900	50	.4	27	910			.36	21.16
3.2	110	170	1950	50	.33	23	940			.44	19.64
3.4	120	200	1000	60	.53	23	880			.48	19.13
3.6	100	160	1100	50	.4	25	1090			.4	20.3
3.8	30	130	1950	40	.33	24	970			.32	22.29
4	110	190	1100	70	.46	24	990			.44	19.64
4.2	120	210	1100	80	.53	23	1020			.52	18.72
4.4	120	230	1100	90	.53	24	990			.48	19.13
4.6	140	210	1500	70	.46	30	1080			.56	18.4
4.8	110	190	1300	90	.53	21	1090			.44	19.64
5	140	210	1300	70	.46	30	1160			.56	18.4
5.2	140	210	1300	70	.46	30	1160			.6	18.14
5.4	130	170	1700	50	.33	45	1230			.52	18.72
5.6	120	170	1700	50	.33	49	1170	25	12	.52	18.72
5.8	150	260	1450	40	.26	22	1270			.6	18.14
6	150	260	1450	40	.26	17	1300			.56	18.4
6.2	140	230	1500	130	.86	14	1360			.48	19.13
6.4	120	160	1650	40	.26	45	1480			.88	17.75
6.6	140	210	1650	70	.46	35	1430			.8	17.36
6.8	140	210	1750	70	.46	43	1550			.76	17.47
7	140	210	1900	70	.46	41	1510			.84	17.35
7.2	140	210	1900	70	.46	45	1590			.8	18.14
7.4	140	210	1900	80	.53	28	1750			.64	17.93
7.6	140	210	2000	80	.53	22	1840			.48	19.13
7.8	140	210	1950	90	.53	23	1830			.4	20.3
8	140	210	2000	40	.26	38	1900				



PROVINCIA DI FIRENZE
Servizio Difesa
Dipartimento di Difesa
Ufficio di Difesa

12

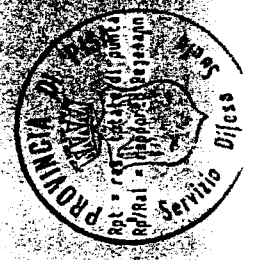
Committente : SIG. ARBOSCELLI ANTONINO
Localita' : PONTICELLI (S.M. MONTE)
Cantiere : VIA S. DONATO
Data : 28-1-93

Valori derivati

Letture di campagna

PROFONDITA' [metri]	Rot [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]	Rat-Rpt [Kg]	Ral [Kg/eq]	Rp/Ral	Rt-Rpt [Kg]	FI [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/eq]	av [cm/t]
8,2	90	180	2050	70	.46	19	1750			.36	21.16
8,4	110	200	2100	90	.6	18	1990			.44	19.64
8,6	120	240	2130	120	.8	15	1930			.48	19.13
8,8	110	210	2150	100	.66	16	2040			.44	19.64
9	130	200	2200	70	.46	28	2070			.52	18.72
9,2	170	240	2150	70	.46	36	1980			.68	17.75
9,4	110	200	2200	90	.6	18	2090			.44	19.64
9,6	100	150	2150	50	.33	30	2050			.4	20.3
9,8	90	120	2200	30	.2	45	2110			.36	21.16
10	80	130	2200	50	.33	24	2120			.32	22.29

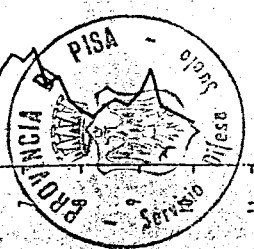
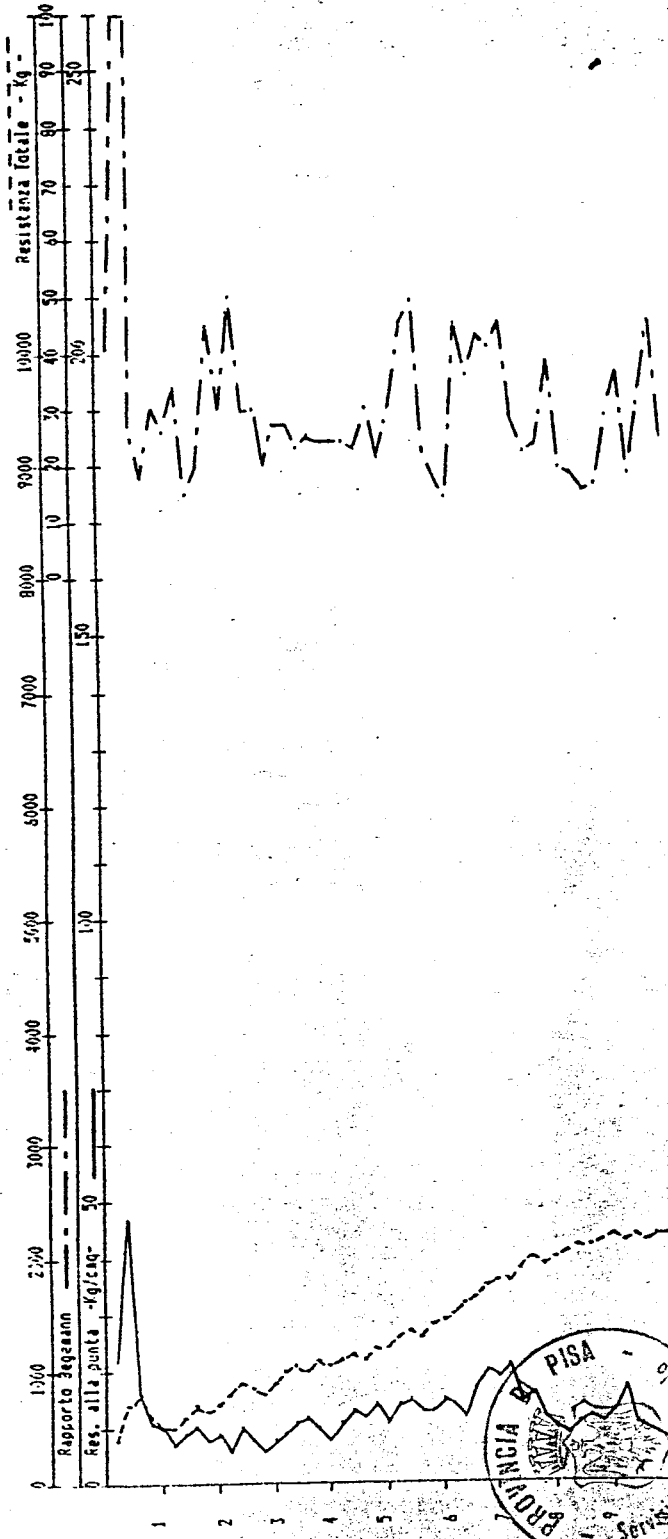
G. B. TRIVELLAZIONI s.n.c.
Sede Sociale: Via C. Bini, n. 5
50028 S. MINIATO BADINI (PI)
Telef. (0571) 42.440 - 42.595
c.f. e p. I.V.A. 0048137 050 8



LEGGENDA :
Rt = resistenza totale del sismotetto + resistenza totale di punta
Rp/Ral = rapporto di resistenza
FI = angolo di attrito
Dr = densita' relativa
Cu = coesione utile
Rt = resistenza totale
av = coefficiente di compressibilita' volumetrica
Rp = resistenza di punta

Prova penetrometrica "aero"
 Committente: SIG. ARBOSCELLO ANTONINO
 Localita': PONTICELLI (S.M. PIANTE)
 Cantiere: VIA S. DONATO
 Data: 28-1-93

COLONNA STRATIGRAFICA



G. S. TRIVELAZIONI s.n.c.
 Sede Sociale: Via C. Bini, n. 3
 50128 S. MILORE (PISA)
 Tel. (0571) 62.481-42.482
 G.I. e P.I.V.A. 0048137 030 6

GALLO ALFONSO

Certificato N : 141-AA

Data : 31-12-92

PROVA PENETROMETRICA STATICA

COMMITTENTE : GALLO ALFONSO, POLLANO UMBERTO ROCCO E ANGELO

CANTIERE : COSTRUZIONE DI MURO A RETTA

PENETROMETRO : OPT MENHIR-SUNDA

COMUNE : S. MARIA A MONTE

LOCALITA : CRINALE

PICCHETTO : P/2

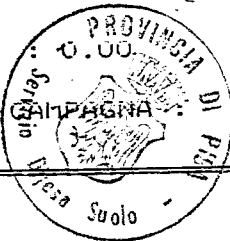
PROVA N.RO : 13 DEL : 31-12-92

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 12.00

Q.TA FALDA : 0.00

Q.TA PIANO : 0.00



COMMENTI :

OPERATORE : FERRETTI

LABORATORIO : PROGED

PENETROMETRICA STATICA

CERTIFICATO N.RO : 141-AA

CANTIERE

: COSTRUZIONE DI MURO A RETTA

PROF.	QC	RL	FS	X	I	PROF.	QC	RL	FS	X	I	PROF.	QC	RL	FS	X	I
0.00	1	1	0.00	0.00	1	10.00	46	92	3.07	14.98	1						
0.20	23	27	0.23	33.19	1	10.20	36	63	1.93	18.65	1						
0.40	32	43	0.87	36.78	1	10.40	43	73	2.00	21.30	1						
0.60	24	48	1.60	15.00	1	10.60	39	62	1.53	25.47	1						
0.80	25	45	1.33	18.80	1	10.80	41	66	1.67	24.55	1						
1.00	41	52	0.73	36.16	1	11.00	39	64	1.67	23.35	1						
1.20	47	71	1.60	29.37	1	11.20	58	81	1.53	37.91	1						
1.40	52	59	2.47	21.05	1	11.40	59	90	2.07	25.50	1						
1.60	42	75	2.20	19.09	1	11.60	53	87	2.27	23.35	1						
1.80	39	70	2.07	18.84	1	11.80	53	84	2.07	25.60	1						
2.00	45	62	1.13	39.82	1	12.00	30	57	1.80	16.67	1						
2.20	38	62	1.60	23.75	1												
2.40	39	58	1.27	30.71	1												
2.60	37	58	1.40	26.43	1												
2.80	37	58	1.40	26.43	1												
3.00	27	45	1.20	22.50	1												
3.20	22	39	1.13	19.47	1												
3.40	10	27	1.13	8.85	1												
3.60	12	23	0.73	16.44	1												
3.80	23	33	0.67	34.33	1												
4.00	22	38	1.07	20.56	1												
4.20	21	41	1.33	15.79	1												
4.40	33	57	1.60	20.62	1												
4.60	31	51	1.33	23.31	1												
4.80	32	56	1.60	20.00	1												
5.00	43	64	1.40	30.71	1												
5.20	47	75	1.87	25.13	1												
5.40	82	112	2.00	41.00	1												
5.60	51	89	2.53	20.16	1												
5.80	23	56	2.20	10.45	1												
6.00	18	40	1.47	12.24	1												
6.20	22	40	1.20	18.33	1												
6.40	15	23	0.53	29.30	1												
6.60	22	26	0.40	53.00	1												
6.80	15	28	0.87	17.24	1												
7.00	26	39	0.73	38.36	1												
7.20	69	98	1.93	35.75	1												
7.40	90	124	2.27	39.65	1												
7.60	98	135	2.47	39.68	1												
7.80	72	106	2.40	30.00	1												
8.00	77	133	3.73	20.64	1												
8.20	50	125	5.00	10.00	1												
8.40	78	137	3.93	19.85	1												
8.60	81	138	3.80	21.32	1												
8.80	23	48	1.67	13.77	1												
9.00	30	52	1.47	20.41	1												
9.20	67	98	2.07	32.39	1												
9.40	68	109	2.75	24.91	1												
9.60	81	137	3.73	21.72	1												
9.80	73	129	3.73	19.57	1												

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSURE

QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA

RL = RESISTENZA LATERALE TOTALE

Ch.

dn/cad

dn/cad

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO

X = RAPPORTO QC/FS

dn/cad

z

LITOLOGIA : I-TORSE

S-SABBIE

A-ARGILLA

SG-SABBIE E GHIAIA

LA-LIMI ARGILLOSI

AG-FERRENO AGRICOLO

LS-LIMI SABBIOSI

SL-SABBIE LIMOSE

PROVA N. 13

COSTRUZIONE DIAGRAMMA dc.fs - STIMA LITOLOGICA

										BEGEMANN 1965										SOMM.
																				1978
M	dc	fs	Diagramma fs					Diagramma dc					Hz	100	150	200	250	300	350	
a	kg/cad		5	4	3	2	1	0	20	40	60	80	100	120	140					
0.2	23	0.266																		S1
0.4	32	0.800																		SAL
0.6	24	1.600																		AS
0.8	25	1.333																		AS
1.0	41	0.733																		S1
1.2	47	1.600																		ASL
1.4	52	2.466																		ASL
1.6	42	2.200																		ASL
1.8	39	2.066																		AS
2.0	45	1.133																		SAL
2.2	38	1.600																		ASL
2.4	39	1.266																		SAL
2.6	37	1.399																		ASL
2.8	37	1.399																		ASL
3.0	27	1.200																		ASL
3.2	22	1.133																		AS
3.4	10	1.133																		AU
3.6	12	0.733																		A4
3.8	23	0.666																		SAL
4.0	22	1.066																		AS
4.2	21	1.333																		AS
4.4	33	1.600																		ASL
4.6	31	1.333																		ASL
4.8	32	1.600																		AS
5.0	43	1.399																		SAL
5.2	47	1.866																		ASL
5.4	82	2.000																		SAL
5.6	51	2.533																		ASL
5.8	23	2.200																		AS
6.0	18	1.466																		AS
6.2	22	1.200																		AS
6.4	15	0.533																		ASL
6.6	22	0.400																		S1
6.8	15	0.866																		A4
7.0	28	0.733																		SAL
7.2	69	1.933																		SAL
7.4	90	2.266																		SAL
7.6	92	2.466																		SAL
7.8	72	2.400																		ASL
8.0	77	3.733																		ASL
8.2	50	5.000																		AS
8.4	78	3.933																		ASL
8.6	81	3.799																		ASL
8.8	25	1.666																		AS
9.0	30	1.466																		AS



GALLO ALFONSO

CRINALE

S. MARIA A MONTE

30/12/92

PROVA N. 13

COSTRUZIONE DIAGRAMMA ac.fs - STIMA LITOLOGICA

															BEGENHANN 1965					SCHN.
																				1978
H	ac	fs	Diagramma fs					Diagramma ac							1920	1940	1960	1980	2000	
m	kg/cda		5	4	3	2	1	0	20	40	60	80	100	120	140					
9.2	67	2.066																		SAL
9.4	68	2.733																		ASL
9.6	81	3.733																		ASL
9.8	73	3.733																		ASL
10.0	42	3.066																		AS
10.2	36	1.933																		AS
10.4	43	2.000																		ASL
10.6	39	1.533																		ASL
10.8	41	1.666																		ASL
11.0	39	1.666																		ASL
11.2	58	1.533																		SAL
11.4	59	2.066																		ASL
11.6	53	2.266																		ASL
11.8	53	2.066																		ASL
12.0	30	1.799																		



CPT (CONE PENETROMETER TEST)

Picchetto n. P/2

Certif.n. 141-AA
del 31/12/1992

Cantiere

COSTRUZIONE DI MURO A RETTA

Committente GALLO ALFONSO, DALL'ONDI UMBERTO FELICE E ANGELO

FS (MN/MQ)

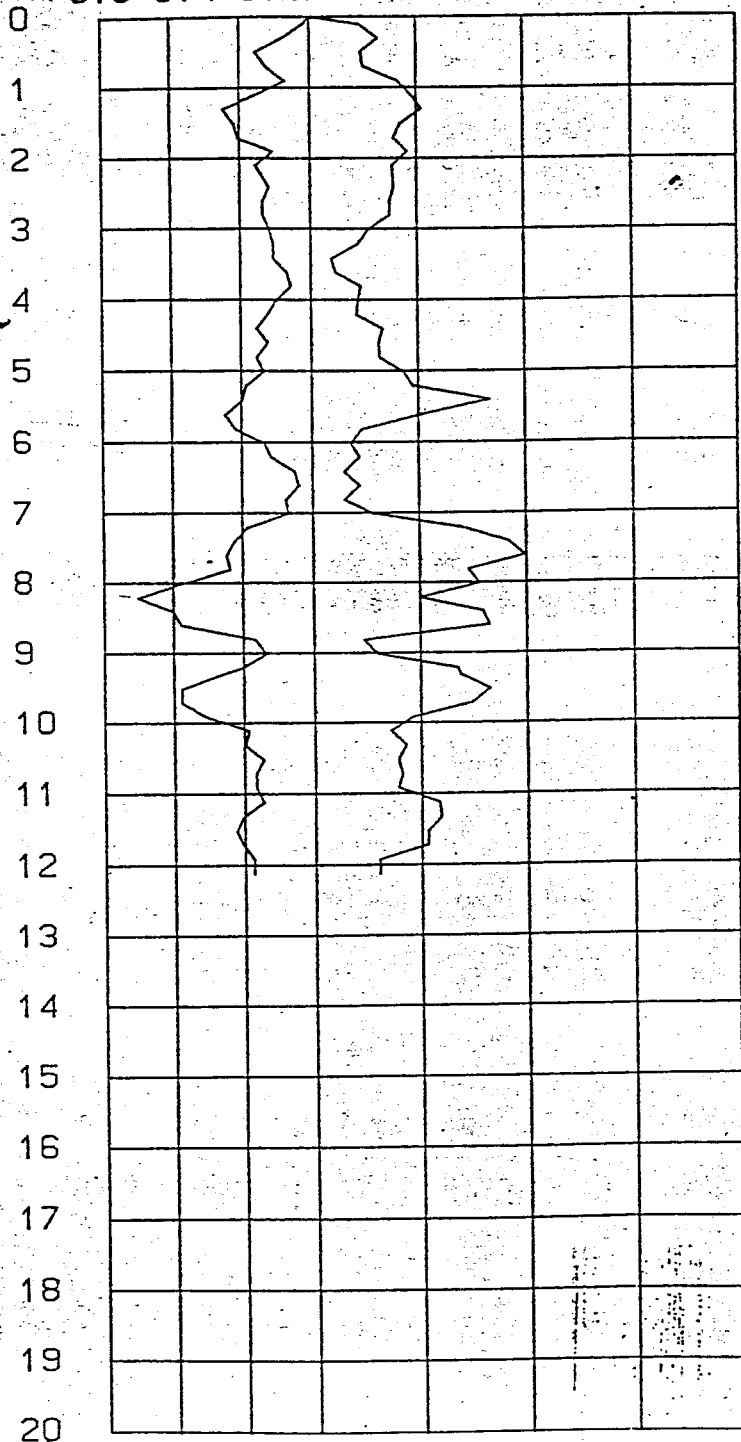
QC (MN/MQ)

QC/FS

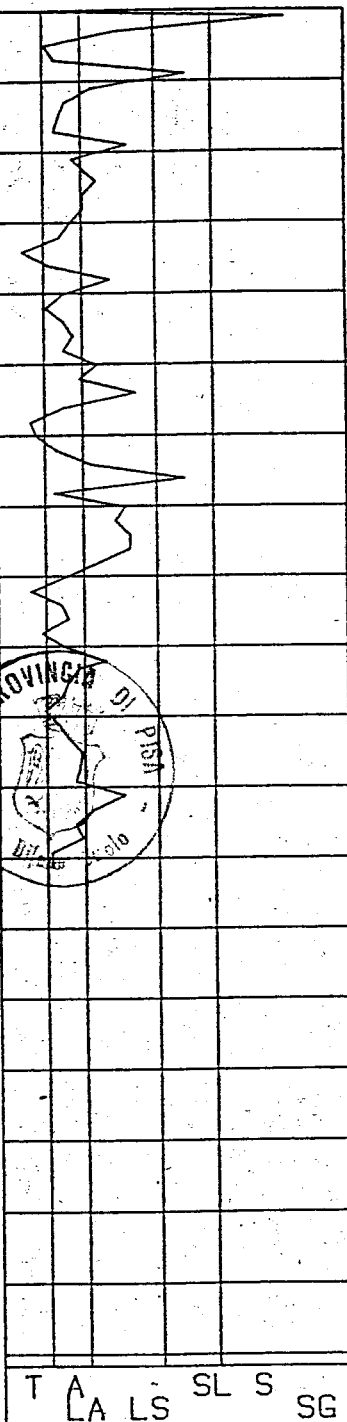
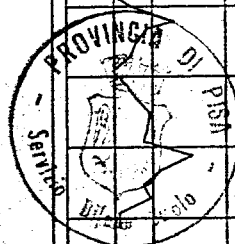
0.6 0.4 0.20

5 10 15 20

0 20 40 60 80 100



Quota di falda



T A LA LS SL S SG

GEOSTUDIO

Consulenze geologiche ed elaborazione dati
P R O G E O

Servizi per la geologia e l'ingegneria

Corso Bertoncini 64 Castelfranco di Sotto (Pisa) tel. 0571/47513

NASSI EDY

PONTEDERA

Certificato N : 9-AA

Data : 07-01-92

PROVA PENETROMETRICA STATICA

COMMITTENTE : NASSI EDY

CANTIERE : RIPRISTINO FABBRICATO COLONICO LESIONATO

PENETROMETRO : CPTM MEDHIR-SUNDA

COMUNE : S. MARIA A MONTE

LOCALITA' : LA SASSA

PICCHETTO : 157/00

PROVA N.RO : 14 DEL : 12-12-91

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 8.40

Q.TA FALDA : 0.00

Q.TA PIANO CAMPAGNA : 0.00

COMMENTI :

PERATORE : FERRETTI

LABORATORIO : PROGEO

PENETROMETRICA STATICA

CERTIFICATO N.RO : 9-AA

CANTIERE : RIPRISTINO FABBRICATO COLONICO LESIONATO

I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I
I	0.00	10	12	0.13	76.92	I						I						I
I	0.20	10	12	0.13	76.92	I						I						I
I	0.40	10	19	0.60	16.67	I						I						I
I	0.60	13	20	0.47	27.66	I						I						I
I	0.80	23	35	0.80	28.75	I						I						I
I	1.00	54	73	1.27	42.52	I						I						I
I	1.20	77	105	1.87	41.18	I						I						I
I	1.40	128	170	2.80	45.71	I						I						I
I	1.60	114	158	2.93	38.91	I						I						I
I	1.80	157	228	4.73	33.19	I						I						I
I	2.00	152	234	5.47	27.79	I						I						I
I	2.20	146	242	6.40	22.81	I						I						I
I	2.40	184	259	5.00	36.80	I						I						I
I	2.60	175	280	7.00	25.00	I						I						I
I	2.80	250	336	5.73	43.63	I						I						I
I	3.00	84	146	4.13	20.34	I						I						I
I	3.20	85	169	5.60	15.18	I						I						I
I	3.40	52	119	4.47	11.63	I						I						I
I	3.60	46	109	4.20	10.95	I						I						I
I	3.80	31	60	1.93	16.06	I						I						I
I	4.00	27	46	1.27	21.26	I						I						I
I	4.20	23	40	1.13	20.35	I						I						I
I	4.40	43	57	0.93	46.24	I						I						I
I	4.60	28	49	1.40	20.00	I						I						I
I	4.80	34	59	1.67	20.36	I						I						I
I	5.00	183	215	2.13	85.92	I						I						I
I	5.20	156	213	3.80	41.05	I						I						I
I	5.40	145	250	7.00	20.71	I						I						I
I	5.60	118	217	6.60	17.88	I						I						I
I	5.80	71	170	6.60	10.76	I						I						I
I	6.00	74	144	4.67	15.85	I						I						I
I	6.20	76	107	2.07	36.71	I						I						I
I	6.40	71	104	2.20	32.27	I						I						I
I	6.60	102	153	3.40	30.00	I						I						I
I	6.80	123	193	4.67	26.34	I						I						I
I	7.00	66	145	5.27	12.52	I						I						I
I	7.20	83	83	2.80	14.64	I						I						I
I	7.40	60	60	1.60	22.50	I						I						I
I	7.60	52	52	1.73	20.81	I						I						I
I	7.80	38	38	1.67	22.75	I						I						I
I	8.00	47	47	1.00	47.00	I						I						I
I	8.20	136	163	1.80	75.56	I						I						I
I	8.40	300	357	3.80	78.95	I						I						I

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSIONE

CM.

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO dN/cm

QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA dN/cm

X = RAPPORTO QC/FS

RL = RESISTENZA LATERALE TOTALE dN/cm

LITOLOGIA : T=TORBE
S=SABBIE

A=ARGILLA
SG=SABBIE E GHIAIA

LA=LIMI ARGILLOSI
AG=TERRENO AGRICOLO

LS=LIMI SABBIOSI

SL=SABBIE LIMOSE

NASSI EDI

LA SASSA

S. MARIA A MONTE

12/12/78

PROVA N.

14

COSTRUZIONE DIAGRAMMA ac.fs - STIMA ITOLOGICA

															BEGEMANN 1965					SCHM. 1978				
H	ac	fs	Diagramma fs					Diagramma ac					H20	A0	A1	LS	SL	S1	SG					
m	kg/cm²		5	4	3	2	1	0	20	40	60	80	100	120	140	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
0.2	10	0.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
0.4	10	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
0.6	13	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
0.8	23	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
1.0	54	1.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
1.2	77	1.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
1.4	128	2.799	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
1.6	114	2.933	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
1.8	157	4.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
2.0	152	5.466	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
2.2	146	6.400	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
2.4	184	5.000	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
2.6	175	7.000	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
2.8	250	5.733	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
3.0	84	4.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
3.2	85	5.599	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
3.4	52	4.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
3.6	46	4.199	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
3.8	34	1.933	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
4.0	27	2.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
4.2	23	1.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
4.4	43	0.933	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
4.6	28	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
4.8	34	1.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
5.0	183	2.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
5.2	156	3.799	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
5.4	145	7.000	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
5.6	118	6.599	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
5.8	71	6.599	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
6.0	74	4.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
6.2	76	2.066	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
6.4	71	2.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
6.6	102	3.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
6.8	123	4.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
7.0	66	5.266	!!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
7.2	41	2.799	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
7.4	36	1.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
7.6	36	1.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
7.8	38	1.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
8.0	47	1.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
8.2	136	1.799	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
8.4	300	3.799	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!



CPT (CONE PENETROMETER TEST)

Picchetto n. PS/1

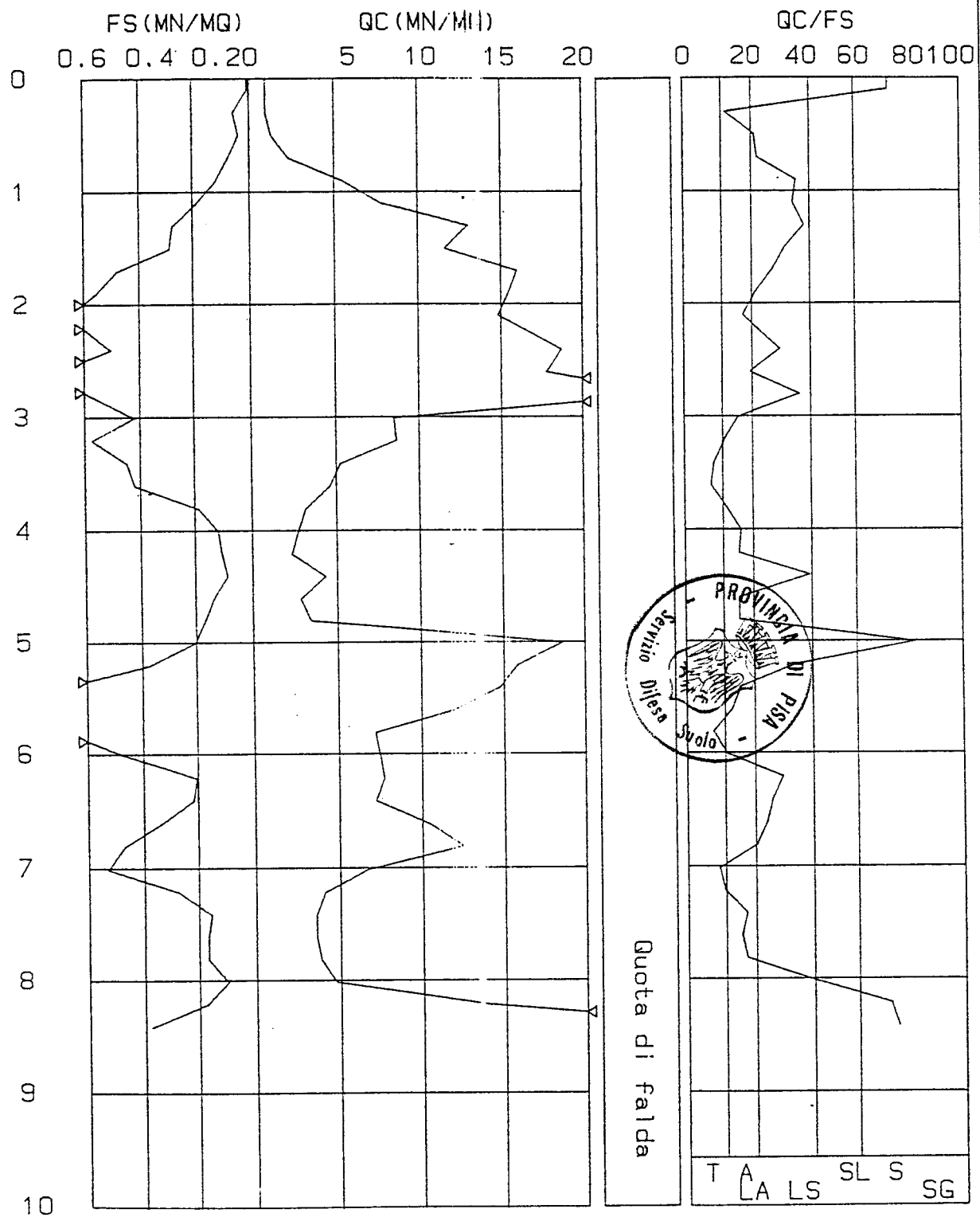
Certif.n. 9-AA

del 07/01/1992

Cantiere

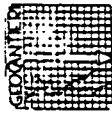
RIPRISTINO FABBRICATO COLONICO LESIONATO

Committente NASSI EDY



Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero: 15
Consistente: IMP. SALVADORI CLORIDANO
Localita': PONTICELLI
Cantiere: STRADA PROV. LE FRANCESCA
Data: 29-03-89

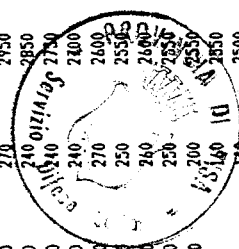


GEOCANTIERI
Loc. Fornaccone - CAPANNOLI
Tel. 0587/609600
Partita IVA 0049600 050 6

letture di campagna

valori derivati

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)	Rat-Rpt (Kg)	Rat (Kg/caq)	Rp/Rat	Rt-Rpt (Kg)	FI (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/caq)	av (caq/t)
.2	100	200	250	100	.66	15	150			.4	20.3
.4	70	180	250	110	.73	10	180			.28	23.81
.6	80	180	250	100	.66	12	170			.32	22.29
.8	70	190	350	120	.8	9	280			.28	23.81
1	80	200	400	120	.8	10	320			.32	22.29
1.2	160	300	600	140	.93	17	440			.64	17.93
1.4	160	320	900	160	1.06	15	740			.64	17.93
1.6	210	450	1250	240	1.6	13	1040			.84	17.25
1.8	290	560	1600	270	1.8	16	1310			1.16	16.35
2	340	710	2000	370	2.46	14	1660			1.36	15.59
2.2	290	730	2700	440	2.93	10	2410			1.16	16.35
2.4	240	680	3000	440	2.93	8	2760			.96	16.94
2.6	290	700	3150	410	2.73	11	2860			1.16	16.35
2.8	270	600	3100	330	2.2	12	2830			1.08	16.6
3	230	460	3000	230	1.53	15	2770			.92	17.04
3.2	220	430	3000	210	1.4	16	2780			.88	17.15
3.4	220	430	3000	210	1.4	16	2780			.88	17.15
3.6	180	350	3000	170	1.13	16	2820			.72	18.72
3.8	130	270	2950	140	.93	14	2820			.52	17.6
4	110	240	2850	130	.86	13	2740			.44	19.64
4.2	120	240	2750	120	.8	15	2630			.48	19.13
4.4	140	240	2400	100	.66	21	2560			.36	18.4
4.6	160	270	2600	110	.73	22	2440			.64	17.93
4.8	140	250	2550	110	.73	19	2410			.56	18.4
5	160	260	2600	100	.66	24	2440			.64	17.93
5.2	150	250	2550	100	.66	23	2400			.6	18.14
5.4	110	200	2530	90	.6	18	2440			.44	19.64
5.6	90	160	2530	70	.46	19	2460			.36	21.16
5.8	60	140	2500	80	.53	11	2440			.24	25.93
6	80	120	2450	40	.26	30	2370			.32	22.29
6.2	120	190	2400	70	.46	26	2280			.48	19.13
6.4	120	220	2500	100	.66	18	2380			.48	19.13
6.6	200	330	2600	130	.86	23	2400			.8	17.36
6.8	200	420	2600	220	1.46	14	2400			.8	17.36
7	200	300	2650	100	.66	30	2450			.8	17.36
7.2	150	280	2800	130	.86	17	2650			.6	18.14
7.4	120	230	3000	110	.73	16	2880			.48	19.13
7.6	110	210	3000	100	.66	16	2890			.44	19.64
7.8	130	220	3000	90	.6	22	2870			.52	18.72
8	120	220	3050	100	.66	18	2930			.48	19.13



Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

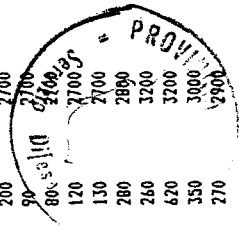
Prova penetrometrica numero 1
Consittente: IMP. SALVADORI CLORIDANO
Localita': PONTICELLI
Cantiere: STRADA PROV. LE FRANCESCA
Data: 29-03-89

GEOCANTIERI
LOC. FORNACIONE - CAPANNOLI
Tel. 0587/609600
Partita IVA 0049600 050 6

letture di campagna

valori derivati

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)	Rat-Rpt (Kg)	Ral (Kg/caq)	Rp/Ral	Rt-Rpt (Kg)	Fl (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/caq)	av (caq/t)
8.2	110	220	3000	110	.75	15	2890			.44	19.64
8.4	120	190	2800	70	.46	26	2680			.48	19.13
8.6	110	180	2850	70	.46	24	2740			.44	19.64
8.8	80	130	2900	50	.33	24	2820			.32	22.29
9	70	110	2900	40	.26	26	2830			.28	23.81
9.2	120	180	3000	60	.4	30	2880			.48	19.13
9.4	110	160	3000	50	.33	33	2890			.44	19.64
9.6	100	150	2850	50	.33	30	2750			.4	20.3
9.8	80	160	2850	80	.53	15	2770			.32	22.29
10	90	160	2700	70	.46	19	2610			.36	21.16
10.2	130	200	2700	70	.46	28	2570			.52	18.72
10.4	60	90	2700	30	.2	30	2640			.24	25.93
10.6	50	80	2700	30	.2	25	2650			.2	29
10.8	90	120	2700	30	.2	45	2610	25	9	.36	21.16
11	100	130	2700	30	.4	50	2600			.3	20.3
11.2	150	280	2880	130	.86	17	2650			.6	18.14
11.4	140	260	3200	120	.8	17	3060			.56	18.4
11.6	550	620	3200	70	.46	118	2650	36	41		11.67
11.8	270	350	3000	80	.53	51	2730	29	23		16.6
12	190	270	2900	80	.53	36	2710			.76	17.47



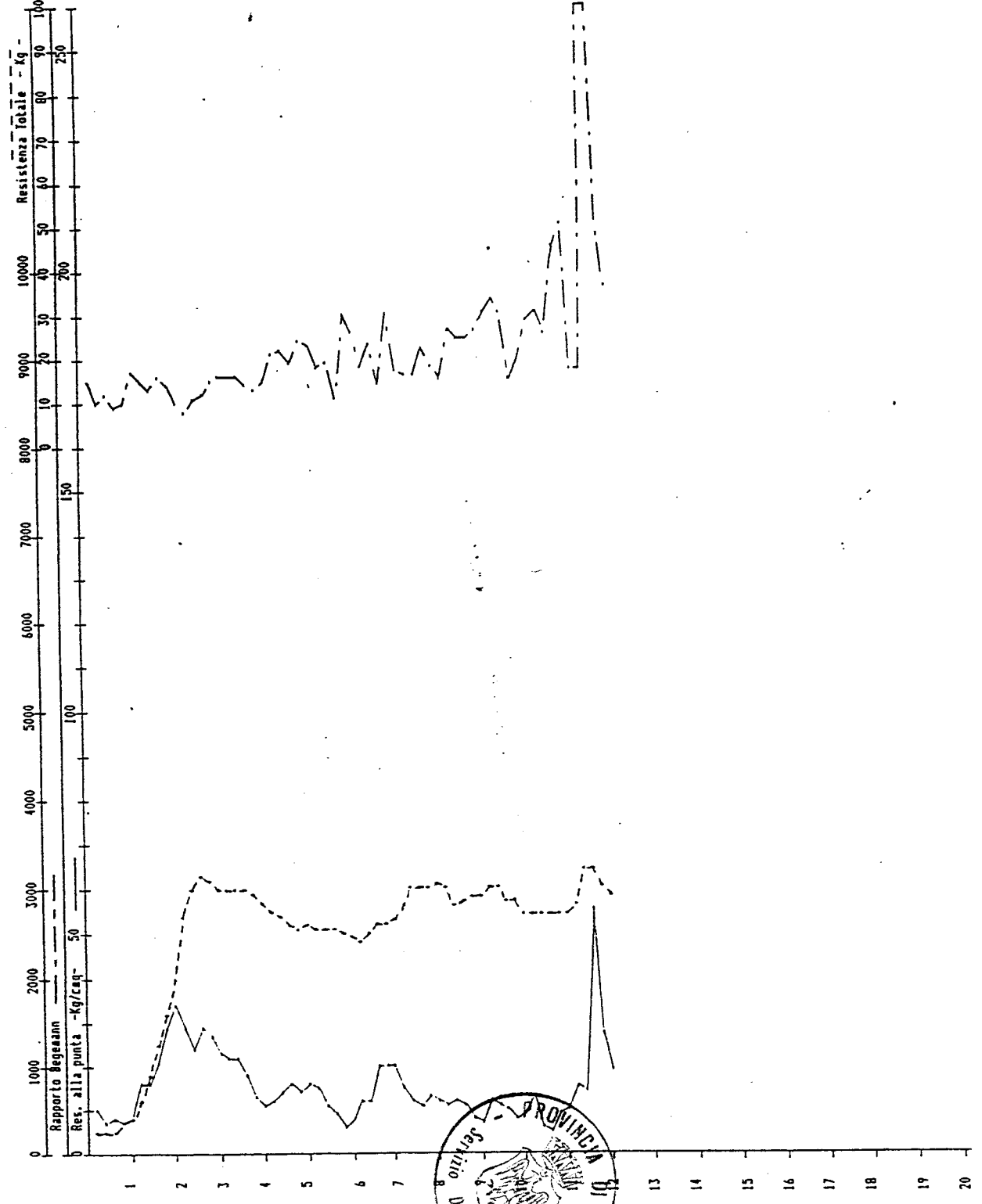
LEGENDA : Rpt = res. totale di punta Rat = res. lat. totale del manicotto + res. totale di punta Ral = res. laterale Rp = res. di punta
Rp/Ral = rapporto Begemann Fl = angolo di attrito Dr = densita' relativa Cu = coesione utile av = coeff. di compressibilita' volumetrica

tel. 0587/409600
P. I. V. A. 004960001

Cantieri : STRADA PROV. LE FRANCESCA
Data : 29-03-89

tel. 0587 / 409600 P. I. V. A. 0049600 050 8

COD. OMIA
STRATIGRAFICA



lettature di campagna

valori derivati

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)	Rat-Rpt (Kg)	Ral (Kg/caq)	Rp/Ral	Rt-Rpt (Kg)	FI (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/caq)	av (caq/t)
0.2	500	500	700	100	.65	75	200	30	38	1.4	12.57
0.4	550	480	600	130	.86	40	250			1.6	15.42
0.6	400	600	800	200	1.33	30	400				14.5
0.8	760	920	1200	160	1.06	71	440	33	51		8.72
1	630	1310	1650	680	4.33	14	1020			3.15	10.39
1.2	850	1270	1900	620	4.13	16	1250			3.25	10.1
1.4	780	1350	2300	570	3.8	21	1520			3.9	8.5
1.6	740	1560	2900	820	5.46	14	2160			3.7	8.94
1.8	670	1500	3300	830	5.53	12	2630			3.35	9.82
2	570	1250	3300	680	4.53	13	2770			2.85	11.33
2.2	510	1020	3500	510	3.4	15	2990			2.55	12.39
2.4	470	950	3600	480	3.2	15	3130			2.35	13.14
2.6	420	880	3600	430	3.06	14	3180			1.98	14.11
2.8	380	750	3550	470	3.13	9	3270			1.12	15.48
3	330	600	3400	270	1.8	13	3070			1.32	15.75
3.2	390	700	3250	310	2.06	19	2850			1.56	14.89
3.4	360	320	3100	380	2.4	13	2640			2.3	13.33
3.6	420	900	3100	480	3.2	13	2690			1.68	14.11
3.8	420	880	2150	460	3.06	14	2730			1.68	14.11
4	340	350	2350	510	3.4	10	2710			1.56	15.59
4.2	250	600	3200	350	2.33	11	3650			1	15.83
4.4	220	420	3100	200	1.33	16	3690			.38	17.15
4.6	200	300	2700	100	.66	30	2700			.3	17.76
4.8	240	320	2800	60	.53	45	2560	29	22	.75	16.94
5	250	220	3000	70	.46	54	2750				13.83
5.2	310	420	3100	110	.73	42	2790			1.21	16.55
5.4	260	370	2750	130	.36	30	2790			1.04	13.72
5.6	320	450	3100	130	.86	37	2780			1.28	15.91
5.8	360	500	3000	140	.93	39	2640			1.44	15.24
6	280	530	2900	120	.8	47	2520	30	31		14.87
6.2	570	580	3000	110	.73	78	2430	31	42		11.33
6.4	260	450	2900	190	1.26	21	2640			1.04	16.72
6.6	310	450	3000	140	.93	33	2690			1.24	16.06
6.8	380	510	2900	130	.86		2520			1.52	14.87
7	280	510	3500	3120	.81		3120			1.52	14.87
7.2	460	560	3400	2840	.81		2840	30	26		13.33
7.4	340	510	3500	3280	.81		3280			1.36	15.59
7.6	610	820	4600	210			3390	32	49	3.05	10.69
7.8	710	890	4250	180			3540	31	42		9.3
8	570	720	4150	150			3580				11.33



Prova penetrometrica - zero :
 Conditante : SIG. RI GIUSTI DELELLA
 Località : S. MARIA A MONTE
 Cantiere : FONTICELLI V. FRANCESCA
 Data : 13-9-70

Co. Formazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
 Tel. 0587 / 599800 P. I.V.A. 0349600 050 6

GEOCANTIERI
 di F. TARNECCHI ERALDO
 Via Volterrana, 245
 Tel. (0587) 607192 - 748119
 56033 CAPANNOLI (PISA)
 part. IVA 0049600 050 6

letture di campagna

valori derivati

PROFONDITA' [metri]	Rpt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]	Rat-Rpt [Kg]	Rat [Kg/caq]	Rp/Rat	Rt-Rpt [Kg]	FI [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/caq]	av [caq/t]
8.2	560	480	1400	120	.8	70	3840	31	42	3.75	11.5
8.4	750	1210	4500	460	3.06	24	3750	32	52	2.75	8.83
8.5	780	980	4100	200	1.33	58	3620	30	40	1.2	8.5
8.8	550	700	3700	230	1.53	36	3550	30	39	1.2	11.67
9	520	580	3500	110	.73	72	4220	30	40	2.6	12.02
9.2	530	530	3980	170	1.13	47	4370	30	40	1.2	12.02
9.4	520	580	4000	160	1.06	38	4800	30	32	1.2	16.21
9.6	500	420	4200	120	.8	26	4900	30		1.2	12.2
9.8	520	400	4100	300	2	55	4580	30		1.2	12.2
10	400		5100	110	.73		4700	30		1.2	14.5



LEGENDA : Rpt = res. totale di punta Rat = res. lat. totale del manicotto + res. totale di punta Rp = res. di punta
 Rp/Rat = rapporto Reganann FI = angolo di attrito Cu = coesione utile av = coeff. di compressibilità valutativa

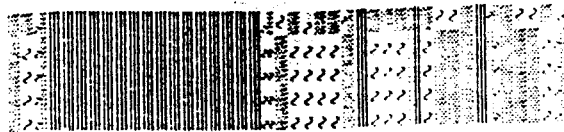
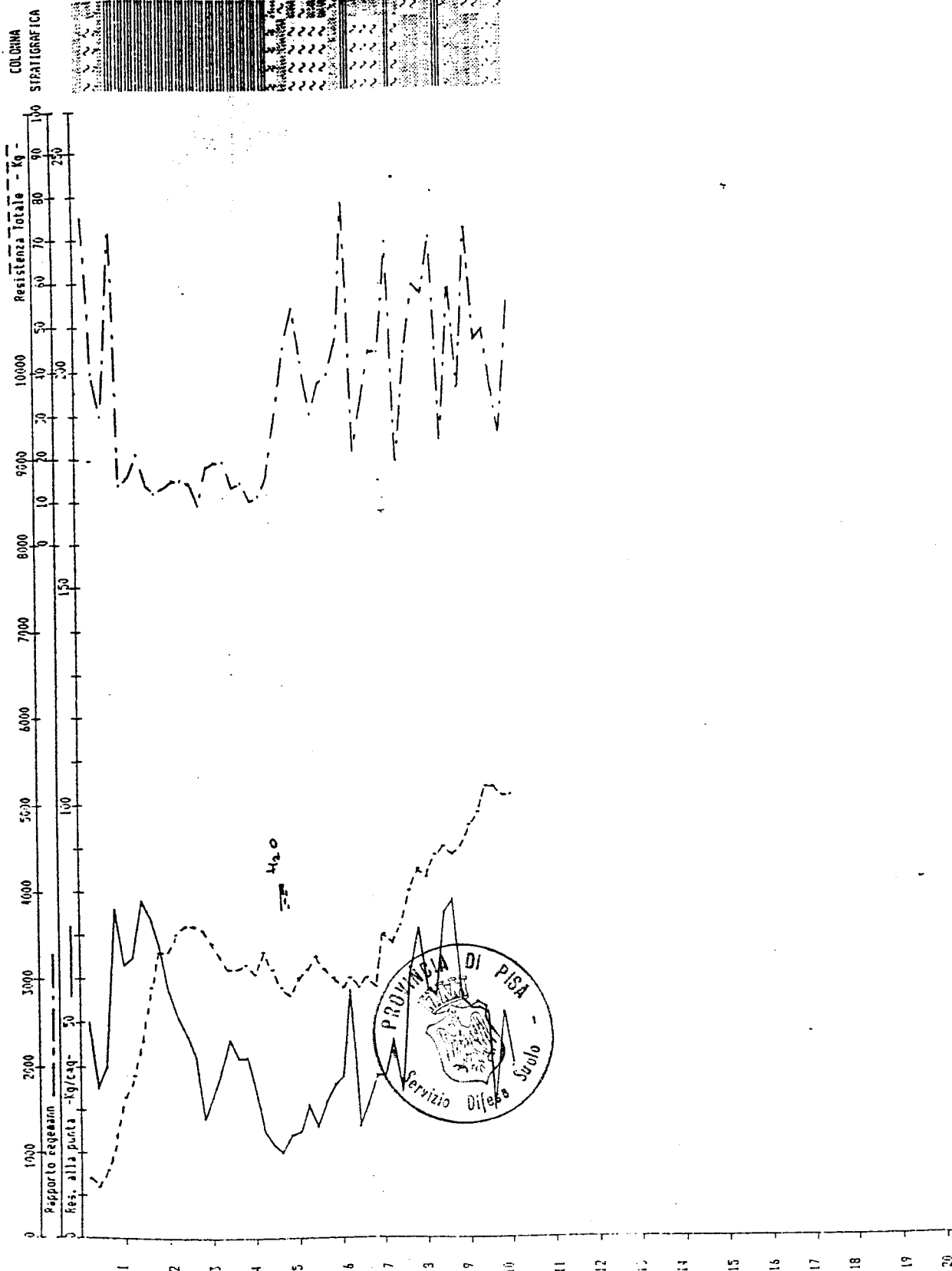
GEOCANTIERI

Lec. Fornaciare - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 607690 P. I.V.A. 0019306 050 6

Prova penetrazionica numero 1
Consulente: SIG. RI GIUSTI CELELLA
Localita': S. MARIA A MONTE
Cantiere: FONTICELLI V. FRANCESCA
Data: 13-9-90

16

GEOCANTIERI
di SANTARNECCHI ERALDO
Via Volterrana, 215
Tel. (0577) 607192-741119
56033 CAPANNOLI (PISA)
part. IVA 0049600 050 6



Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

letture di campagna

PROFONDITA' (metri)	Rpt (kg)	Rat (kg)	Rt (kg)
.2	110	190	250
.4	130	220	250
.6	90	270	400
.8	130	280	550
1	280	430	850
1.2	270	570	1150
1.4	230	520	1400
1.6	220	590	1750
1.8	250	560	2100
2	280	640	2300
2.2	290	610	2600
2.4	240	530	2750
2.6	200	440	3000
2.8	240	430	3100
3	210	430	3250
3.2	130	340	3700
3.4	90	240	3700
3.6	70	140	3100
3.8	70	110	3000
4	60	80	2800
4.2	100	140	2650
4.4	70	90	2550
4.6	80	110	2450
4.8	110	130	2350
5	190	220	2300
5.2	250	300	2350
5.4	210	250	2400
5.6	170	250	2300
5.8	180	260	2350
6	190	300	2400
6.2	190	300	2500
6.4	170	270	2500
6.6	170	220	2450
6.8	170	240	2650
7	150	210	2600
7.2	180	330	2700
7.4	410	520	2850
7.6	370	450	2800
7.8	280	350	2900
8	300	480	2800

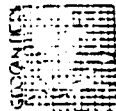
valori derivati

Rat-Rpt (kg)	Rat (kg/caq)	Rp/Rat	Rt-Rpt (kg)	FI (gradi)	Dr (°)	Cu (kg/caq)	av (caq/rt)
80	.53	21	140			.44	19.64
90	.6	22	120			.52	18.72
180	1.2	8	310			.36	21.16
150	1	13	420			.52	18.72
150	1	28	570			1.12	16.48
300	2	13	880			1.08	16.6
290	1.93	12	1170			.92	17.04
370	2.46	9	1530			.88	17.15
310	2.06	12	1850			1	16.83
360	2.4	12	2020			1.12	16.48
320	2.13	14	2310			1.16	16.35
290	1.93	12	2510			.96	16.94
240	1.6	12	2800			.8	17.36
190	1.26	19	2860			.96	16.94
220	1.46	14	3040			.84	17.25
210	1.4	9	3020			.52	18.72
150	1	9	3110			.36	21.16
70	.46	15	3030			.28	23.81
40	.26	26	2930			.28	23.81
20	.13	45	2740			.24	25.93
40	.26	38	2550			.4	20.3
20	.13	53	2480	25	7	.32	23.61
30	.2	40	2370	30	10		22.29
20	.13	83	2240	32	17		19.64
30	.2	95	2110	29	22		17.47
50	.33	75	2100	28	19		16.83
40	.26	79	2190			.68	17.25
80	.53	32	2130			.72	17.75
80	.53	34	2170			.76	17.47
110	.73	26	2210			.76	17.75
110	.73	26	2310			.68	17.75
100	.66	25	2330	25	15	.68	17.75
50	.33	51	2280			.6	18.14
70	.46	36	2480			.72	17.6
60	.4	38	2450				14.3
150	1	18	2520	30	33		15.06
110	.73	56	2440				16.48
80	.53	69	2430	30	30		14.87
70	.46	60	2620	29	24		
100	.66	57	2420	30	31		



N.17

Localit  : PONTICELLI
Cantiere : STRADA PROV.LE FRANCESCA
Data : 29-03-89



56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600
P.I.V.A. 0049600 050 6

Comitante : IMP. SALVADORI CLORIDANO
Località : PONTICELLI
Cantiere : STRADA PROV. LE FRANCESCA
Data : 29-03-89

0048600 030 0
 Partita IVA 0048600 030 0
 Tel 0332/603000
 0048600 030 0

letter di campagna

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)
8.2	170	270	2800
8.4	140	300	2950
8.6	130	300	2850
8.8	100	150	2850
9	90	120	2800
9.2	110	140	2800
9.4	80	100	2750
9.6	90	110	2700
9.8	100	130	2700
10	90	120	2650
10.2	120	160	2600
10.4	110	160	2600
10.6	80	110	2550
10.8	120	140	2550
	100	130	2600
	180	230	2600
11.4	270	340	2700
11.6	150	190	2700
11.8	120	150	2650
12	110	140	2600



valori derivati

Rat-Rpt (Kg)	Rat (Kg/cm ²)	Rp/Rat	Rt-Rpt (Kg)	FI (gram)	Dr (%)	Cu (Kg/cm ²)	av (cent)
100	.66	25	2630			.68	17.75
160	1.06	13	2810			.56	18.4
70	.46	28	2720			.52	18.72
50	.33	30	2750			.4	20.3
30	.2	45	2710			.36	21.16
30	.2	55	2890	25	10		19.64
20	.13	60	2670	25	8		22.23
20	.13	68	2610	27	9		21.16
30	.2	50	2600	25	9		20.3
30	.2	45	2560			.36	21.16
40	.26	45	2480			.48	19.13
50	.33	33	2490			.44	19.64
30	.2	40	2470			.32	22.29
20	.13	90	2430	30	11		19.13
30	.2	50	2500	25	9		20.3
50	.33	54	2420	27	16		17.6
70	.46	58	2430	29	23		16.6
40	.26	56	2550	25	14		18.14
30	.2	60	2530	25	11		19.13
30	.2	55	2490	25	10		19.64

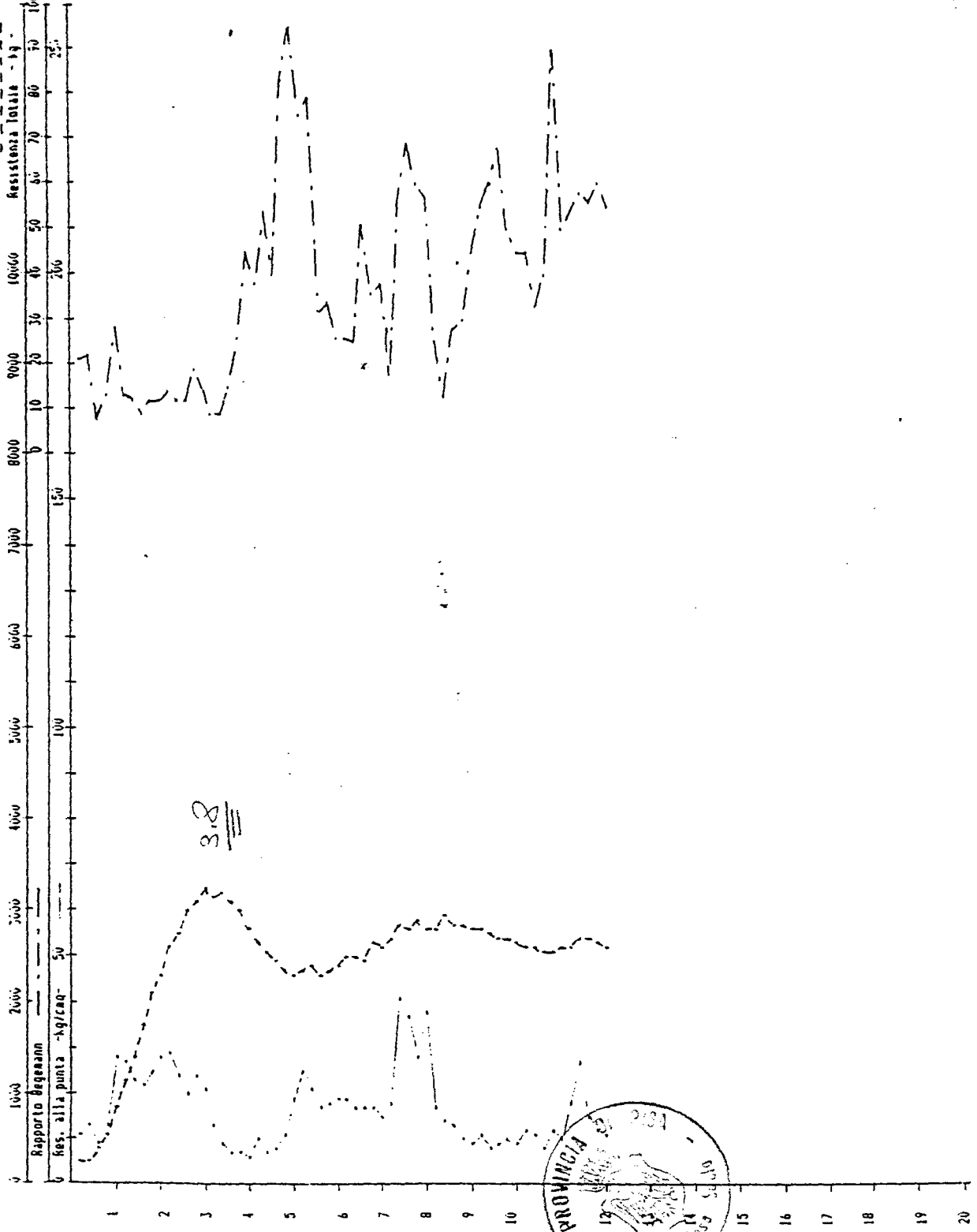
LEGENDA :
 R_{pt} = res. totale di punta
 R_p/R_{at} = rapporto Reganani
 R_{at} = res. lat. totale del manico + res. totale di punta
 Fl = angolo di attrito
 Dr = densità relativa
 Cu = coesione utile
 R_{al} = res. laterale
 av = coeff. di compressibilità volumetrica
 R_p = res. di punta

L. 10/10/1990
 101 012/00000
 Form. IVA 0048000

Località : PONTICELLI
 Cantiere : STRADA PROV. LE FRANCESCA
 Data : 29-03-89

P. I.V.A. 0049600 050 6

COD. CIVIL
 SINTAGRAFICA



GEOSTUDIO

Consulenze geologiche ed elaborazione dati
PROGEO

12

Servizi per la geologia e l'ingegneria

Corso Bertoncini 64 Castelfranco di Sotto (Pisa) tel. 0571/47513

MASSETANI LUCIANO

Certificato N : 706-AA

Data : 03-06-91

PROVA PENETROMETRICA STATICA

COMMITTENTE : MASSETANI LUCIANO

CANTIERE : COSTRUZIONE DI EDIFICIO RESIDENZIALE

PENETROMETRO : CPT BENHAR-SUNDA

COMUNE : MARIA ALMONTE

LOCALITA' : PONTICELLI

PICCHETTO :

PROVA N.RO : 18 DEL : 06-07-87

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 10.00

Q.TA FALDA : 0.00

Q.TA PIANO CAMPAGNA : 0.00

COMMENTI :

OPERATORE : VITA NATALE

LABORATORIO : PROGEO

I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I
1	0.00	8	11	0.20	40.00	1	10.00	16	30	0.93	17.20	1						1
1	0.20	8	11	0.20	40.00	1						1						1
1	0.40	9	14	0.33	27.27	1						1						1
1	0.60	7	12	0.33	21.21	1						1						1
1	0.80	8	15	0.47	17.02	1						1						1
1	1.00	9	15	0.40	22.50	1						1						1
1	1.20	6	16	0.67	8.96	1						1						1
1	1.40	8	14	0.40	20.00	1						1						1
1	1.60	13	20	0.47	27.66	1						1						1
1	1.80	20	30	0.67	29.85	1						1						1
1	2.00	25	38	0.87	28.74	1						1						1
1	2.20	25	43	1.20	20.83	1						1						1
1	2.40	24	41	1.13	21.24	1						1						1
1	2.60	15	32	1.13	13.27	1						1						1
1	2.80	13	24	0.73	17.81	1						1						1
1	3.00	11	18	0.47	23.40	1						1						1
1	3.20	9	16	0.47	19.15	1						1						1
1	3.40	8	13	0.33	24.24	1						1						1
1	3.60	9	12	0.20	45.00	1						1						1
1	3.80	12	16	0.27	44.44	1						1						1
1	4.00	13	19	0.40	32.50	1						1						1
1	4.20	12	22	0.67	17.91	1						1						1
1	4.40	16	24	0.53	30.19	1						1						1
1	4.60	14	23	0.60	23.33	1						1						1
1	4.80	12	21	0.60	20.00	1						1						1
1	5.00	13	20	0.47	27.66	1						1						1
1	5.20	13	21	0.53	24.53	1						1						1
1	5.40	11	19	0.53	20.75	1						1						1
1	5.60	13	19	0.40	32.50	1						1						1
1	5.80	15	22	0.47	31.91	1						1						1
1	6.00	14	23	0.60	23.33	1						1						1
1	6.20	14	22	0.53	26.42	1						1						1
1	6.40	13	21	0.53	24.53	1						1						1
1	6.60	11	19	0.53	20.75	1						1						1
1	6.80	10	16	0.40	25.00	1						1						1
1	7.00	8	14	0.40	20.00	1						1						1
1	7.20	7	12	0.33	21.21	1						1						1
1	7.40	8	11	0.20	40.00	1						1						1
1	7.60	7	12	0.33	21.21	1						1						1
1	7.80	8	13	0.27	33.33	1						1						1
1	8.00	8	13	0.33	24.24	1						1						1
1	8.20	8	14	0.40	20.00	1						1						1
1	8.40	9	13	0.27	33.33	1						1						1
1	8.60	8	14	0.40	20.00	1						1						1
1	8.80	7	12	0.33	21.21	1						1						1
1	9.00	6	9	0.20	30.00	1						1						1
1	9.20	7	12	0.33	21.21	1						1						1
1	9.40	7	11	0.27	25.93	1						1						1
1	9.60	10	20	0.67	14.93	1						1						1
1	9.80	13	25	0.80	16.25	1						1						1

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFESSIONE

CH.

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO

dn/caq

QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA

dn/caq

X = RAPPORTO QC/FS

t

RL = RESISTENZA LATERALE TOTALE

dn/caq

LITOLOGIA : I=TORBE
S=SABBIEA=ARGILLA
SG=SABBIE E GHIAIALA=LIMI ARGILLOSI
AG=IERRENO AGRICOLO

LS=LIMI SABBIOSI

SL=SABBIE LIMOSE

MASSETANI LUCIANO

POMICELLI

S. MARIA A MONTE

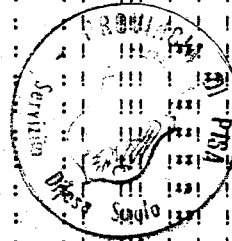
06/07/87

PROVA N.

18

COSTRUZIONE DIAGRAMMA ac.fs - SIMA LITOLOGICA

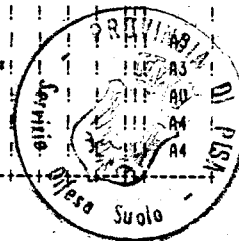
														BEGEMANN 1965						SCHM. 1978			
H	ac	fs	Diagramma fs							Diagramma ac							H20	A0	A1	A2	A3	A4	A5
m	kg/cm²		5	4	3	2	1	0	10	20	30	40	50	60	70								
0.2	8	0.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL
0.4	9	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
0.6	7	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
0.8	8	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A0
1.0	9	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
1.2	6	0.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A0
1.4	8	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
1.6	13	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
1.8	20	0.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
2.0	25	0.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
2.2	25	1.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5
2.4	24	1.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5
2.6	15	1.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A0
2.8	13	0.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
3.0	11	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
3.2	9	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
3.4	8	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
3.6	9	0.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL
3.8	12	0.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL
4.0	13	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
4.2	12	0.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
4.4	16	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
4.6	14	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
4.8	12	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
5.0	13	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
5.2	13	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
5.4	11	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
5.6	13	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
5.8	15	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
6.0	14	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
6.2	14	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
6.4	13	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
6.6	11	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
6.8	10	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
7.0	8	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
7.2	7	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
7.4	8	0.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL
7.6	7	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
7.8	9	0.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
8.0	8	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
8.2	8	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
8.4	9	0.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
8.6	8	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
8.8	7	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3
9.0	6	0.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL



21

COSTRUZIONE DIAGRAMMA qc.fs. - STIMA LINGUISTICA

														BEGEMANN 1965														SCHM.													
																												1978													
Diagramma fs														Diagramma gc														H2O!!!AO! AILA!LS!SL! S!SG!!!													
H ! gc ! fs !																																									
a ! kq/caq !																																									
														5 4 3 2 1 0 10 20 30 40 50 60 70																											
9.2! 7! 0.333!																																									
9.4! 7! 0.266!																																									
9.6! 10! 0.666!																																									
9.8! 13! 0.800!																																									
10.0! 16! 0.933!																																									



CPT (CONE PENETROMETER TEST)

Certif.n. 706-AA

Picchetto n. P/2

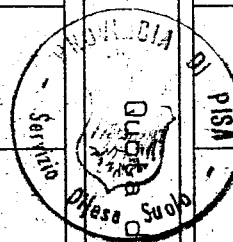
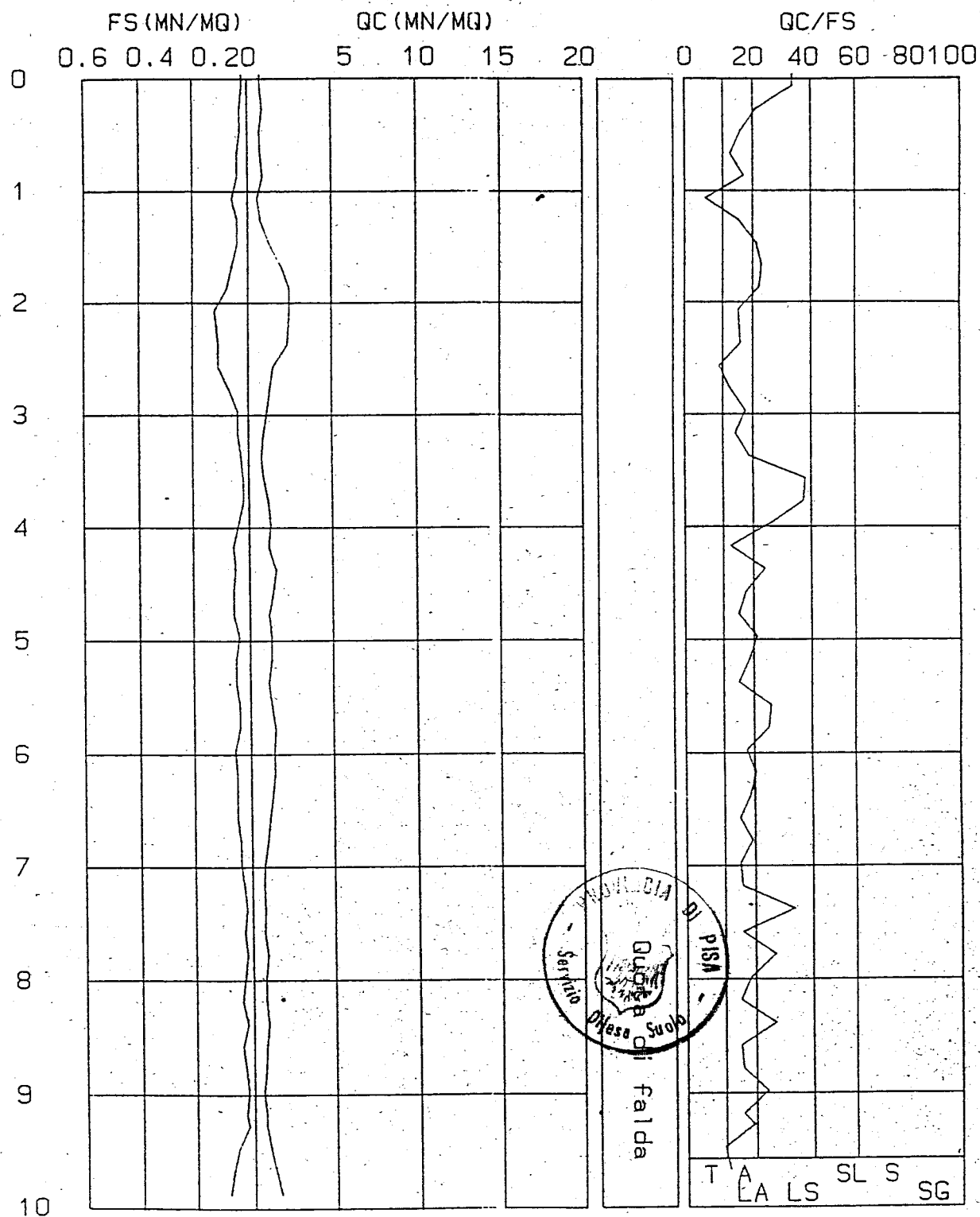
del 03/06/1991

Cantiere

COSTRUZIONE DI EDIFICIO RESIDENZIALE

Committente MASSETANI LUCIANO

25



di falda

Prova penetrometrica numero: **13**
 Località: **MELENI ALBERTO E FRANCO**
 Località: **S.M. MONTE (PI)**
 Cantiere: **VIA FRANCESCA N.184**
 Data: **3-3-93**

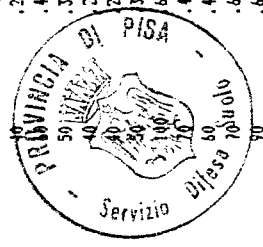
G. S. TRIVELLAZIONI s.p.a.
 Sede Sociale: Via C. Bini, n. 8
 50028 S. MINIATO BASSO (PI)
 Tel. (0571) 42.440 - 42.265
 c.f. e p. I.V.A. 004537 000 6

letture di campagna

PROFONDITA' [metri]	Rat [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]
.2	130	220	300
.4	70	260	450
.6	80	180	550
.8	130	200	550
1	160	280	750
1.2	160	310	1000
1.4	180	310	1100
1.6	110	250	1150
1.8	130	220	1250
2	200	320	1500
2.2	240	370	1700
2.4	250	410	1900
2.6	280	380	2250
2.8	280	440	2300
3	290	460	2550
3.2	270	490	2750
3.4	260	420	2800
3.6	220	360	2850
3.8	230	380	2950
4	230	370	3100
4.2	200	380	3300
4.4	150	320	3400
4.6	170	280	3500
4.8	220	280	3600
5	130	240	3700
5.2	160	210	3600
5.4	30	150	3600
5.6	90	140	2600
5.8	90	130	2600
6	50	100	2600
6.2	90	140	3500
6.4	80	130	3500
6.6	90	120	3600
6.8	110	150	3650
7	140	190	3650
7.2	110	210	3700
7.4	110	180	3700
7.6	110	170	3700
7.8	100	170	3750
8	140	230	3800

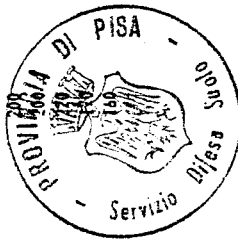
valori derivati

Rat-Rpt [Kg]	Rat [Kg/cmq]	Rp/Rat	Rt-Rpt [Kg]	Fl [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/cmq]	av [cmq/t]
90	.6	22	170			.52	18.72
90	1.26	6	380			.28	21.81
100	.56	12	470			.32	22.29
70	.46	28	420			.52	18.72
120	.8	20	590			.44	17.93
130	.86	21	820			.72	17.6
130	.86	21	920			.72	17.6
120	.8	16	1020			.52	18.72
90	.6	22	1120			.52	18.72
120	.8	25	1300			.8	17.36
130	.96	28	1460			.96	16.94
150	1.06	23	1650			1	16.33
160	.86	42	1970			1.12	16.48
160	1.06	26	2020			1.12	16.48
170	1.13	26	2280			1.16	16.35
220	1.46	18	2480			1.08	16.6
150	1.06	24	2540			1.04	16.72
140	.93	24	2630			.88	17.15
150	1	23	2720			.92	17.04
140	.93	25	2870			.92	17.04
190	1.2	17	3100			.8	17.36
170	1.13	13	3250			.6	18.14
110	.73	23	3330	27	20	.58	17.75
60	.4	55	3160				17.15
110	.73	18	3370			.52	18.72
116	.73	14	3500			.4	20.3
70	.45	17	3520			.32	22.29
60	.4	20	3520			.32	22.29
40	.25	34	3510			.36	21.16
50	.33	23	3540			.24	23.93
40	.25	20	3520			.32	22.29
30	.25	24	3520			.32	22.29
40	.25	41	3520			.32	22.29
25	.25	42	3510			.44	19.64
33	.33	16	3590			.56	18.4
66	.66	24	3590			.44	19.64
76	.76	27	3590			.44	19.64
80	.8	17	3650			.4	20.3
90	.6	23	3560			.56	18.4



MELANI ALBERTO E FRANCO
 Consulente
 Localita' : S.M. MONTE (PI)
 Cantiere : VIA FRANCESCA N. 184
 Data : 3-3-93

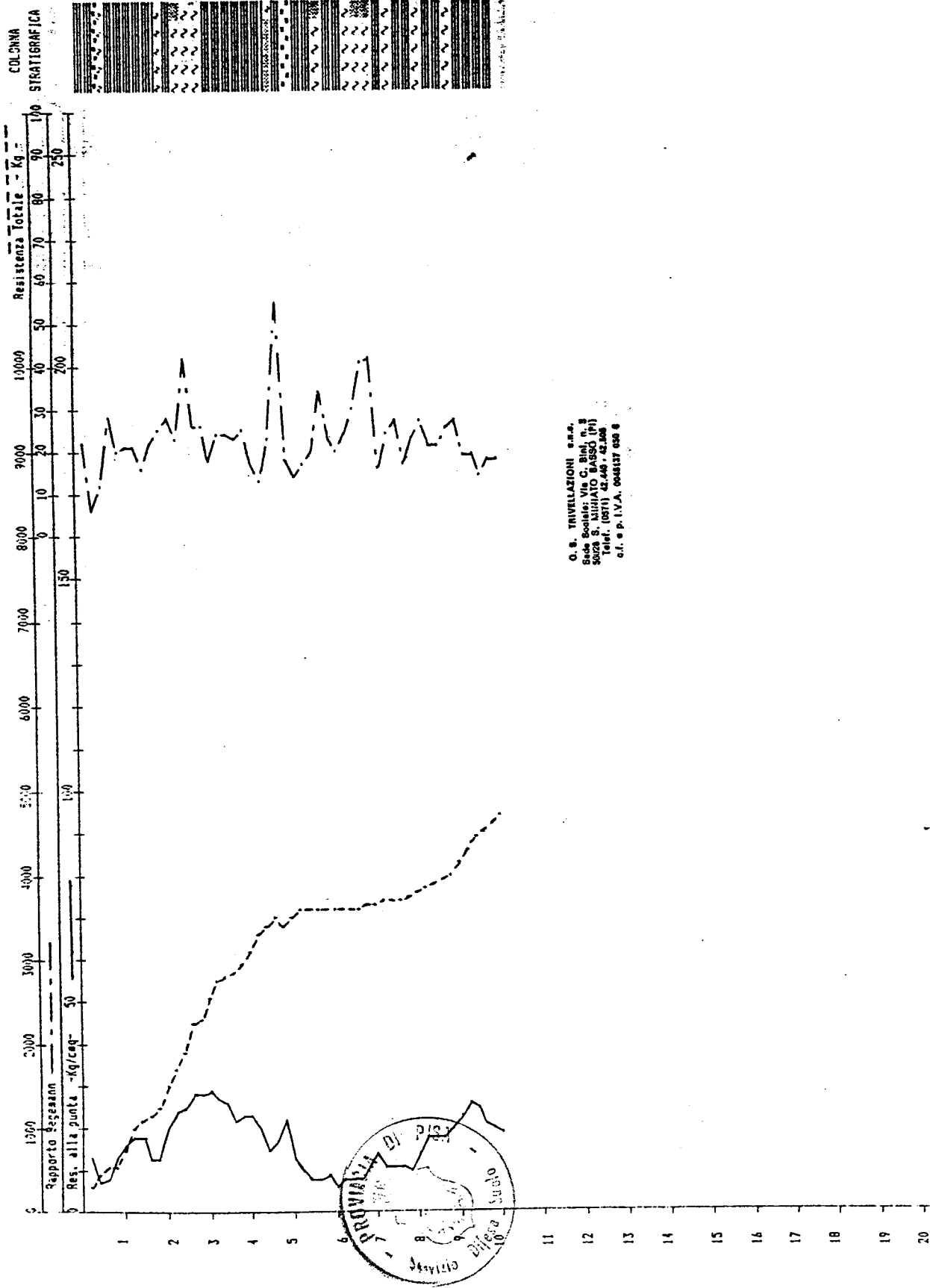
letture di campagna				valori derivati							
PROFONDITA' [metri]	Spt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]	Rat-Ppt [Kg]	Rat [Kg/caq]	Rp/Rat	Rt-Spt [Kg]	Fl [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/caq]	av [caq/t]
8.2	180	280	3850	100	.66	27	3670			.72	17.6
8.4	190	310	3900	130	.86	21	3720			.72	17.6
8.6	180	310	3950	130	.86	21	3770			.72	17.6
8.8	200	320	4000	120	.8	25	3800			.8	17.36
9	230	360	4150	130	.86	27	3920			.92	17.04
9.2	260	460	4300	200	1.33	19	4040			1.04	16.72
9.4	250	450	4450	200	1.33	19	4200			1	16.83
9.6	210	430	4500	220	1.46	14	4290			.84	17.25
9.8	200	370	4600	170	1.13	18	4400			.8	17.36
10	190	350	4700	160	1.06	18	4510			.76	17.47



G. S. TRIVELLAZIONI s.r.l.
 Sede Sociale: Via C. Sin. n. 3
 50128 S. LUNIGIA BARCO (PI)
 Telef. (0571) 43.446 - 43.805
 c.f. e p. I.V.A. 0043127 046 6

LEGENDA :
 Spt = res. totale di punta
 Rat = res. lat. totale del sanicotto + res. totale di punta
 Rt = res. totale
 Rp/Rat = rapporto Begeahn
 Fl = angolo di attrito
 Dr = densita' relativa
 Cu = coesione utile
 av = coeff. di compressibilita' volumetrica
 Rp = res. laterale
 Rp = res. di punta

Prova penetrometrica a punte
 Localita' S.M. MONTE (IP1)
 Cantiere VIA FRANCESCA N.194
 Data 3-3-93

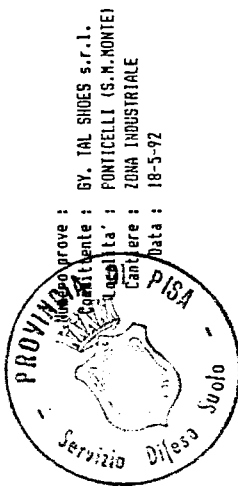


G. S. TRIVELLAZIONI s.r.l.
 Sede Sociale: Via C. Bini 11
 50128 S. MONTESCATO (PI)
 Tel. (0571) 42.440 - 42.445
 c.f. e p. I.V.A. 00481370506

GEOCANTIERI

Localita' Fornacione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I. V. A. 0049600 050 6

ELABORAZIONE DATI PROVE PENETROMETRICHE



LEGENDA

- Argilla organica
- Argilla
- Limo
- Limo sabbioso
- Sabbia limosa
- Sabbia
- Sabbia con ghiaia

GEOCANTIERI
di SANTARNECCHI ERALDO
Via Volterrana, 215
Tel. (0587) 60192-78119
56033 CAPANNOLI (PISA)
part. IVA 0049600 050 6

letture di campagna

valori derivati

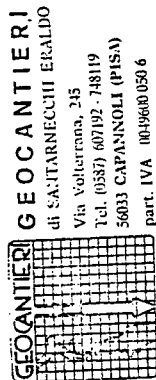
PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)	Rat-Rpt (Kg)	Ral (Kg/cm²)	Rp/Ral	Rt-Rpt (Kg)	FI (gradi)	Dr (%)	Cu (Kg/cm²)	av (cm/t)
.2											
.4											
.6											
.8											
1											
1.2											
1.4											
1.6											
1.8											
2											
2.2											
2.4											
2.6											
2.8											
3											
3.2											
3.4											
3.6											
3.8											
4											
4.2											
4.4											
4.6											
4.8											
5											
5.2											
5.4											
5.6											
5.8											
6											
6.2											
6.4											
6.6											
6.8											
7											
7.2											
7.4											
7.6											
7.8											
8											



letture di campagna

valori derivati

PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)	Rat-Rpt (Kg)	Ral (Kg/ceq)	Rp/Ral	Rt-Rpt (Kg)	Fl (gradi)	Dr (°)	Cu (Kg/ceq)	av (ceq/t)
8.2	140	260	2600	120	.8	17	2460			.56	18.4
8.4	130	260	2700	130	.86	15	2570			.52	18.72
8.6	190	250	2800	60	.4	47	2610	27	17	.88	17.47
8.8	220	310	2750	90	.6	37	2530			.96	17.15
9	240	350	2800	110	.73	33	2560				16.94
9.2	190	250	2900	60	.4	47	2710	27	17		17.47
9.4	310	410	3000	100	.66	46	2690	29	26		16.06
9.6	350	420	2900	70	.46	75	2550	30	29		15.42
9.8	290	360	3000	70	.46	62	2710	29	25		16.35
10	300	400	3000	100	.66	45	2700			1.2	16.21



LEGENDA : Rpt = res. totale di punta Rat = res. lat. totale del manicotto + res. totale di punta Rp/Ral = rapporto Begegnan Fl = angolo di attrito Dr = densita' relativa Cu = coesione utile Rt = res. totale av = coeff. di compressibilita' volumetrica Rp = res. di punta

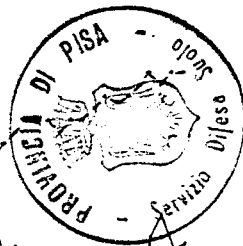
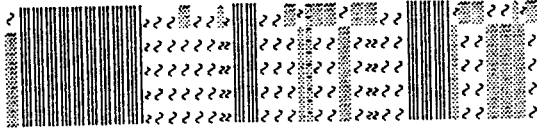
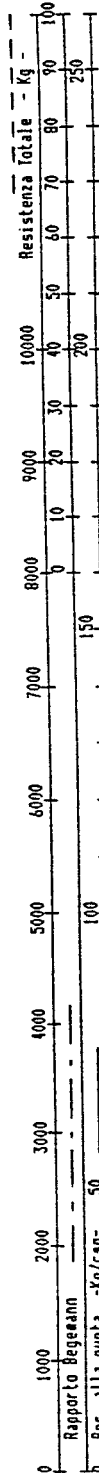
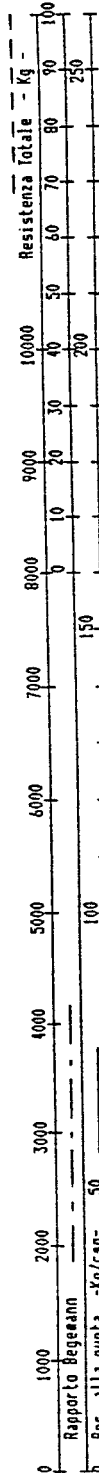
GEOCANTIERI

Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova penetrometrica numero 1
Coassidente: GY. TAL SHOES s.r.l.
Localita': PONTICELLI (S.M. MONTE)
Cantiere: ZONA INDUSTRIALE
Data: 18-5-92

20

COLONNA
STRATIGRAFICA



GEOCANTIERI
di SANTARNECCHI ERALDO
Via Volterrana, 215
Tel. (0-57) 60102-748119
56033 CAPANNOLI (PISA)
part. IVA 0049600 050 6

Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0537 / 809600 P. I.V.A. 0049800 030 4

Prova geotecnica numero :
Consulente :
Localita' :
Cantiere :
Data :

SIG. RI CIULLO E BURLINI
SANTA MARIA A MONTE 991(P1)
LOC. PETRILOLO V. FRANCESCA
17-3-92

letture di campagna

valori derivati

PROFONDITA' [metri]	Rpt [Kg]	Rat [Kg]	Rt [Kg]	Rat-Rpt [Kg]	Rat [Kg/caq]	Rp/Rat	Rt-Rpt [Kg]	FI [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/caq]	av [cm/t]
.2	30	50	200	20	.13	23	170			.12	41.81
.4	40	90	400	50	.33	12	360			.16	33.74
.6	170	200	400	30	.2	85	230	30	15	.44	17.75
.8	110	160	300	50	.33	33	190			.32	19.64
1	80	120	300	40	.26	30	220			.44	22.29
1.2	110	190	500	80	.53	21	390			.36	19.64
1.4	140	220	500	80	.53	26	360			.44	18.4
1.6	110	220	500	110	.73	15	390			.36	19.64
1.8	90	170	500	80	.53	17	410			.4	21.16
2	100	170	500	70	.46	21	400			.32	20.3
2.2	130	220	700	90	.6	22	570			.52	18.72
2.4	170	260	800	90	.6	28	630			.88	17.75
2.6	190	310	800	90	.8	24	610			.76	17.47
2.8	200	350	900	150	1	20	700			.8	17.36
3	180	340	1000	160	1.04	17	820			.72	17.6
3.2	180	340	1250	160	1.04	17	1070			.72	17.6
3.4	150	310	1350	160	1.04	14	1200			.6	18.14
3.6	170	290	1400	120	.8	21	1230			.68	17.75
3.8	150	260	1400	110	.73	20	1250			.6	18.14
4	80	210	1500	130	.86	9	1470			.32	22.29
4.2	180	240	1650	60	.4	45	1470			.72	17.6
4.4	100	180	1600	80	.53	19	1500			.4	20.3
4.6	80	130	1600	50	.33	24	1520			.32	22.29
4.8	70	140	1600	70	.46	15	1530	25	14	.28	23.81
5	150	190	1700	40	.26	36	1550			.48	19.13
5.2	120	190	1850	70	.46	26	1730			.36	21.16
5.4	230	330	1850	100	.66	34	1620			.92	17.04
5.6	90	140	1850	50	.33	27	1760			.36	21.16
5.8	90	170	1800	80	.53	17	1710			.36	21.16
6	90	140	1800	50	.33	27	1710			.36	21.16
6.2	90	150	1950	60	.4	23	1860			.36	21.16
6.4	80	130	1950	50	.33	24	1850			.32	22.29
6.6	100	140	1950	40	.26	38	1850			.4	20.3
6.8	100	160	2050	60	.4	25	1950			.4	20.3
7	130	200	2050	70	.46	28	2010			.52	18.72
7.2	140	250	2150	110	.73	19	2100			.36	18.4
7.4	140	260	2200	120	.8	17	2100			.56	18.4
7.6	140	250	2250	110	.73	19	2190			.56	18.4
7.8	160	260	2350	100	.66	24	2190			.64	17.93
8	150	290	2500	140	.93	16	2390			.6	18.14



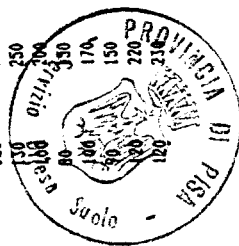
Loc. Farnazione - 56033 CAPANNOLI (PISA)
Tel. 0587 / 608600 P. I.V.A. 0019600 050 6

Prova pneumatica numero 1
Coeditore: SIB. RI CIULLO E NURINI
Località: SANTA MARIA A MONTE 991(P1)
Centri: LOC. PETRILO V. FRANCESCA
Data: 17-3-92

letture di campagna

valori derivati

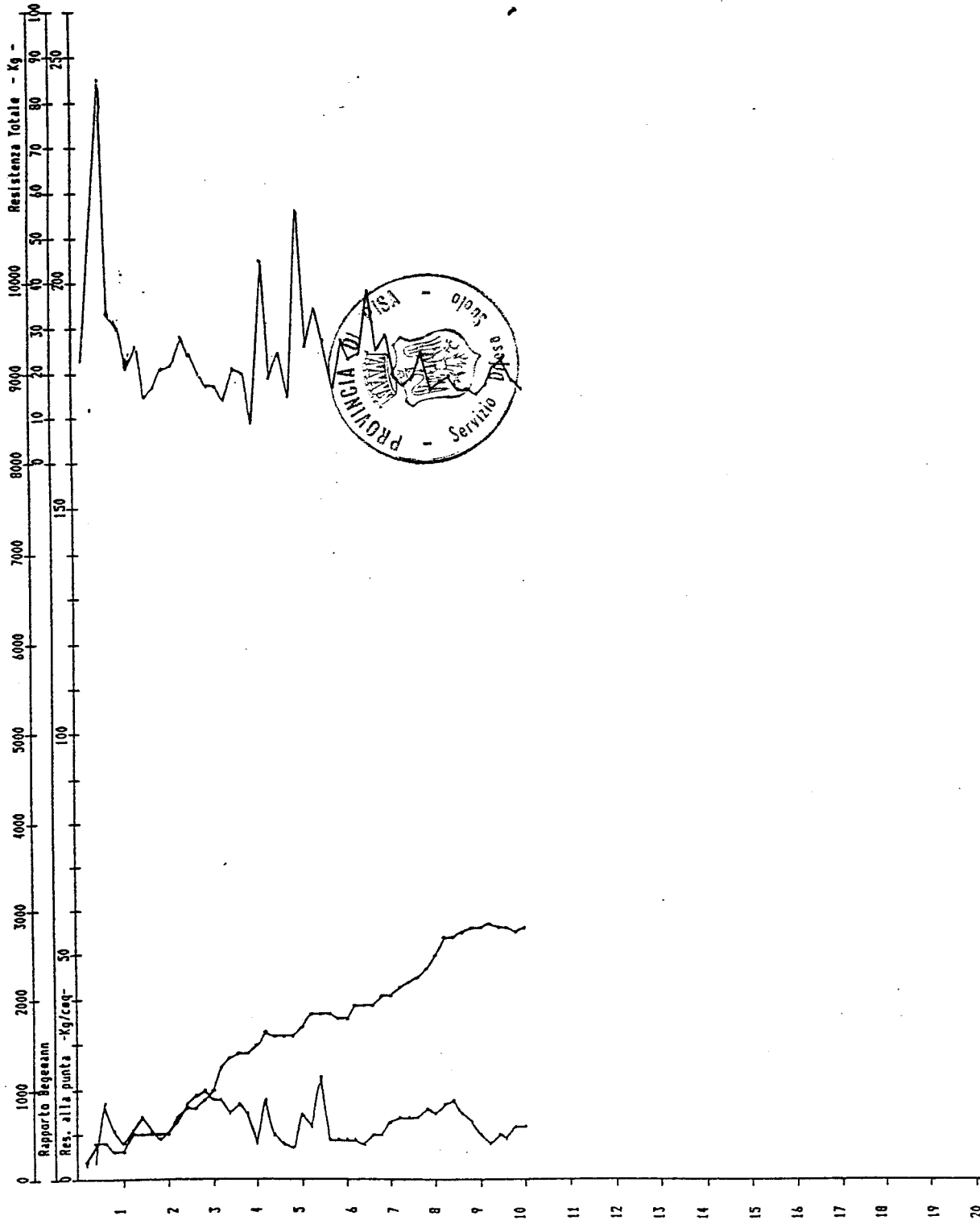
PROFONDITA' (metri)	Rpt (Kg)	Rat (Kg)	Rt (Kg)	Rat-Rpt (Kg)	Rat (Kg/ceq)	Rp/Rat	Rt-Rpt (Kg)	FI (gradi)	Dr (°)	Cu (Kg/ceq)	av (cm/t)
8.2	170	310	2700	140	.93	18	2530			.68	17.75
8.4	180	320	2700	140	.93	19	2520			.72	17.6
8.6	150	290	2750	140	.93	16	2600			.6	18.14
8.8	150	250	2800	120	.8	16	2670			.52	18.72
9	150	250	2800	100	.66	15	2700			.4	20.3
9.2	150	250	2800	70	.46	17	2770			.32	22.29
9.4	150	250	2850	70	.46	21	2700			.4	20.3
9.6	150	150	2800	60	.4	23	2710			.36	21.16
9.8	150	220	2750	100	.66	18	2630			.48	19.13
10	150	210	2800	110	.73	16	2680			.48	19.13



LEGENDA : Rpt = res. totale di punta Rat = res. lat. totale del manicotto + res. totale di punta Rt = res. totale Rp = res. di punta
Rg/Rat = rapporto Begeann FI = angolo di attrito Dr = densita' relativa Cu = coesione utile av = coeff. di compressibilita' volumetrica

Loc. Fornazione - 56033 CAPANNOLE (PISA)
Tel. 0587 / 609600 P. I.V.A. 0049600 050 6

Prova geofisica numero 1
Consulente: SIG. RI CIULLO E BURLINI
Localita': SANTA MARIA A MONTE 991 (PI)
Cantiere: LOC. PETRILO V. FRANCESCA
Data: 17-3-92



COLONNA
STRATIGRAFICA

G. S. TRIVELLAZIONI S.n.c.

Via Bini, 5 - 56028 San Miniato Basso (PI) - Tel. e FAX 0571-485264

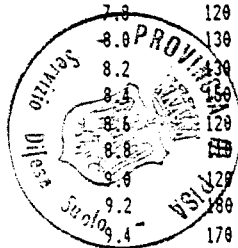
Prova n.: 22

CANTIERE : Via Prov.le Francesca
COMMITTENTE : Ditta "ROBERPELL"
LOCALITA' : Zona industriale
COMUNE : Santa Maria a Monte
DATA : 17-5-94

Quota assoluta :

Quota relativa :

Prof	Rpt	Rat	Rtot	Rp	Ral	Rp/Ral	Fr	Dr	Cu	mv
0.2	100	160	200	10	0.40	25	4.00	.	0.50	25.0
0.4	110	220	500	11	0.73	15	6.67	.	0.55	18.2
0.6	100	220	500	10	0.80	12	8.00	.	0.50	25.0
0.8	110	210	500	11	0.67	16	6.06	.	0.55	18.2
1.0	130	240	600	13	0.73	18	5.64	.	0.65	15.4
1.2	210	330	800	21	0.80	26	3.81	.	1.05	11.9
1.4	200	390	950	20	1.27	16	6.33	.	1.00	10.0
1.6	180	400	1100	18	1.47	12	8.15	.	0.90	13.9
1.8	200	410	1300	20	1.40	14	7.00	.	1.00	10.0
2.0	230	440	1600	23	1.40	16	6.09	.	1.15	8.7
2.2	230	500	1800	23	1.80	13	7.83	.	1.15	10.9
2.4	200	450	2050	20	1.67	12	8.33	.	1.00	12.5
2.6	220	420	2200	22	1.33	16	6.06	.	1.10	9.1
2.8	190	370	2300	19	1.20	16	6.32	.	0.95	10.5
3.0	130	330	2500	13	1.33	10	10.26	.	0.65	19.2
3.2	150	310	2550	15	1.07	14	7.11	.	0.75	13.3
3.4	140	250	2650	14	0.73	19	5.24	.	0.70	14.3
3.6	150	240	2700	15	0.60	25	4.00	.	0.75	16.7
3.8	150	270	2750	15	0.80	19	5.33	.	0.75	13.3
4.0	140	230	2850	14	0.60	23	4.29	.	0.70	14.3
4.2	180	250	2900	18	0.47	39	2.59	23	22	18.5
4.4	130	200	2800	13	1.00	13	7.69	.	0.65	19.2
4.6	150	230	2800	15	0.53	28	3.56	.	0.75	16.7
4.8	160	220	2800	16	0.40	40	2.50	23	15	20.8
5.0	130	200	2800	13	0.47	28	3.59	.	0.65	19.2
5.2	90	170	2800	9	0.53	17	5.93	.	0.45	22.2
5.4	70	130	2850	7	0.40	17	5.71	.	0.35	28.6
5.6	80	110	2800	8	0.20	40	2.50	20	10	41.7
5.8	30	70	2800	3	0.27	11	8.89	.	0.15	83.3
6.0	40	60	2800	4	0.13	30	3.33	.	0.20	62.5
6.2	90	110	2950	9	0.13	67	1.48	23	10	55.6
6.4	90	140	3000	9	0.33	27	3.70	.	0.45	27.8
6.6	120	160	3050	12	0.27	45	2.22	22	10	41.7
6.8	140	220	3100	14	0.53	26	3.81	.	0.70	17.9
7.0	160	260	3250	16	0.67	24	4.17	.	0.80	12.5
7.2	170	300	3400	17	0.87	20	5.10	.	0.85	11.8
7.4	180	320	3500	18	0.93	19	5.19	.	0.90	11.1
7.6	130	270	3500	13	0.93	14	7.18	.	0.65	15.4
7.8	120	230	3550	12	0.73	16	6.11	.	0.60	16.7
8.0	130	210	3550	13	0.53	24	4.10	.	0.65	15.4
8.2	130	230	3700	13	0.67	19	5.13	.	0.65	15.4
8.4	120	250	3650	15	0.67	22	4.44	.	0.75	13.3
8.6	120	220	3600	12	0.67	18	5.56	.	0.60	16.7
8.8	180	3600	3600	11	0.47	24	4.24	.	0.55	18.2
9.0	180	3600	3600	12	0.40	30	3.33	.	0.60	20.8
9.2	180	280	3700	18	0.67	27	3.70	.	0.90	13.9
9.4	170	310	3750	17	0.93	18	5.49	.	0.85	11.8
9.6	110	260	3750	11	1.00	11	9.99	.	0.55	22.7
9.8	170	250	3800	17	0.53	32	3.14	.	0.85	19.6
10.0	150	290	3750	15	0.93	16	6.22	.	0.75	13.3



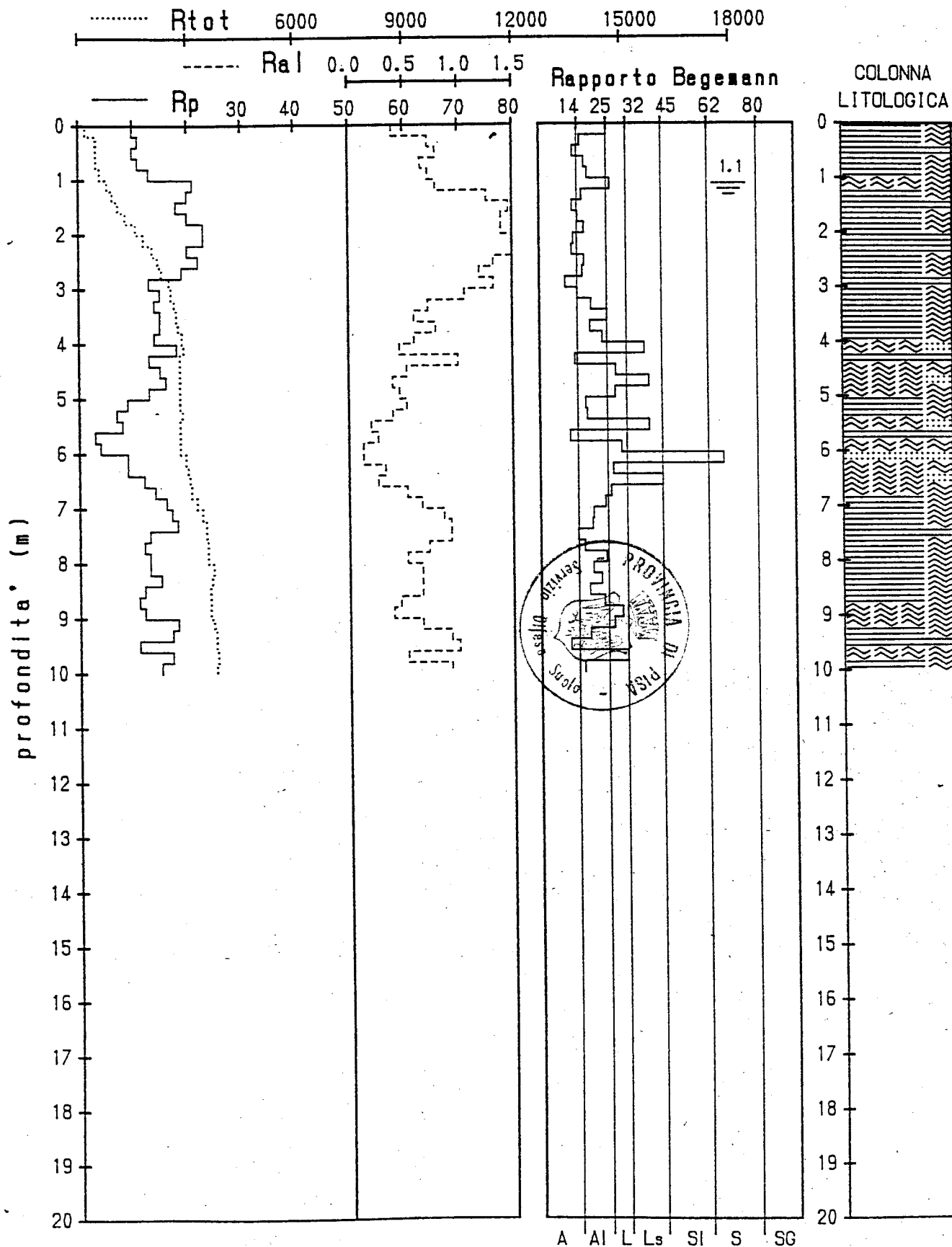
G. S. TRIVELLAZIONI s.n.c.

Via Bini, 5 - 56028 San Miniato Basso (PI) - Tel. e FAX 0571-485264

Cantiere : Via Prov.le Francesca
Committente : Ditta "ROBERPELL"
Localita' : Zona industriale
Comune : Santa Maria a Monte
Data : 17-5-94

Prova n. : 22

Quota assoluta : s.l.m.
Quota relativa : s



GEOSTUDIO

Consulenze geologiche ed elaborazione dati

P R O G E O

Servizi per la geologia e l'ingegneria

Viale Italia 16/18 Castelfranco di Sotto (Pisa) tel.0571/47513

NESTI GIOVANNI E VANNUCI FRANCA
CERRETTI, S1
CERRETTI

Certificato N : 50-AA

Data : 02-11-93

PROVA PENETROMETRICA STATICA

RICHIEDENTE : NESTI GIOVANNI E VANNUCI FRANCA

IMPIANTO : RESTAURO FABBRICATO E RIPRISTINO CAVA

PENETROMETRO : CPTC MENHIR-SUNDA

COMUNE : S. MARIA A MONTE

LOCALITA' : CAPILATO

PICCHETTO : P/4

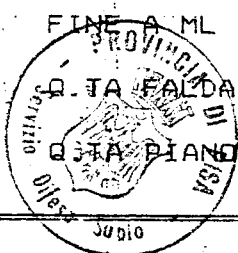
PROVA N.RO : 23 DEL : 31-10-93

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 8.80

Q.TA PALDA : 0.00

Q.TA PIANO CAMPAGNA : 0.00



COMMENTI :

IL TECNICO : NESTI

LABORATORIO : PROGE O

PROVA PENETROMETRICA STATICA

CERTIFICATO N.RO : 50-AA

IMPIANTO

:RESTAURO FABBRICATO E RIPRISTINO CAVA

I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I
I	0.20	19	22	0.20	95.00	I						I						I
I	0.40	28	36	0.53	52.83	I						I						I
I	0.60	31	39	0.53	58.49	I						I						I
I	0.80	35	44	0.60	53.33	I						I						I
I	1.00	29	36	0.47	61.70	I						I						I
I	1.20	28	34	0.40	70.00	I						I						I
I	1.40	44	53	0.60	73.33	I						I						I
I	1.60	34	52	1.20	28.33	I						I						I
I	1.80	11	17	0.40	27.50	I						I						I
I	2.00	13	20	0.47	27.66	I						I						I
I	2.20	19	26	0.47	40.43	I						I						I
I	2.40	12	19	0.47	25.53	I						I						I
I	2.60	14	21	0.47	29.79	I						I						I
I	2.80	14	21	0.47	29.79	I						I						I
I	3.00	21	28	0.47	44.68	I						I						I
I	3.20	17	27	0.67	25.37	I						I						I
I	3.40	17	27	0.67	25.37	I						I						I
I	3.60	15	22	0.47	31.91	I						I						I
I	3.80	51	58	0.47	108.51	I						I						I
I	4.00	77	81	0.27	285.19	I						I						I
I	4.20	83	88	0.33	251.52	I						I						I
I	4.40	85	90	0.33	257.58	I						I						I
I	4.60	84	90	0.40	210.00	I						I						I
I	4.80	85	90	0.33	257.58	I						I						I
I	5.00	91	97	0.40	227.50	I						I						I
I	5.20	91	98	0.47	193.62	I						I						I
I	5.40	90	99	0.60	150.00	I						I						I
I	5.60	78	83	0.33	236.36	I						I						I
I	5.80	63	70	0.47	134.04	I						I						I
I	6.00	51	56	0.33	154.55	I						I						I
I	6.20	51	55	0.27	188.89	I						I						I
I	6.40	54	58	0.27	200.00	I						I						I
I	6.60	52	57	0.33	157.58	I						I						I
I	6.80	48	52	0.27	177.78	I						I						I
I	7.00	52	56	0.27	192.59	I						I						I
I	7.20	57	61	0.27	211.11	I						I						I
I	7.40	47	53	0.40	117.50	I						I						I
I	7.60	31	47	1.07	28.97	I						I						I
I	7.80	25	44	1.27	19.69	I						I						I
I	8.00	26	43	1.13	23.81	I						I						I
I	8.20	24	43	1.27	18.90	I						I						I
I	8.40	21	38	1.13	18.58	I						I						I
I	8.60	27	46	1.27	21.26	I						I						I
I	8.80	102	121	1.27	30.31	I						I						I

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSIONE
 QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA
 RL = RESISTENZA LATERALE LOCALE

cm.
 daN/cm²
 daN/cm²

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO
 X = RAPPORTO QC/FS

LITOLOGIA : T-TORBE
 S-SABBIE

A-ARGILLE
 SG-SABBIE E GHIAIE

LA-LIMI ARGILLOSI
 AG-COPERTURA SUPERFICIALE

LS-LIMI SABBIOSI

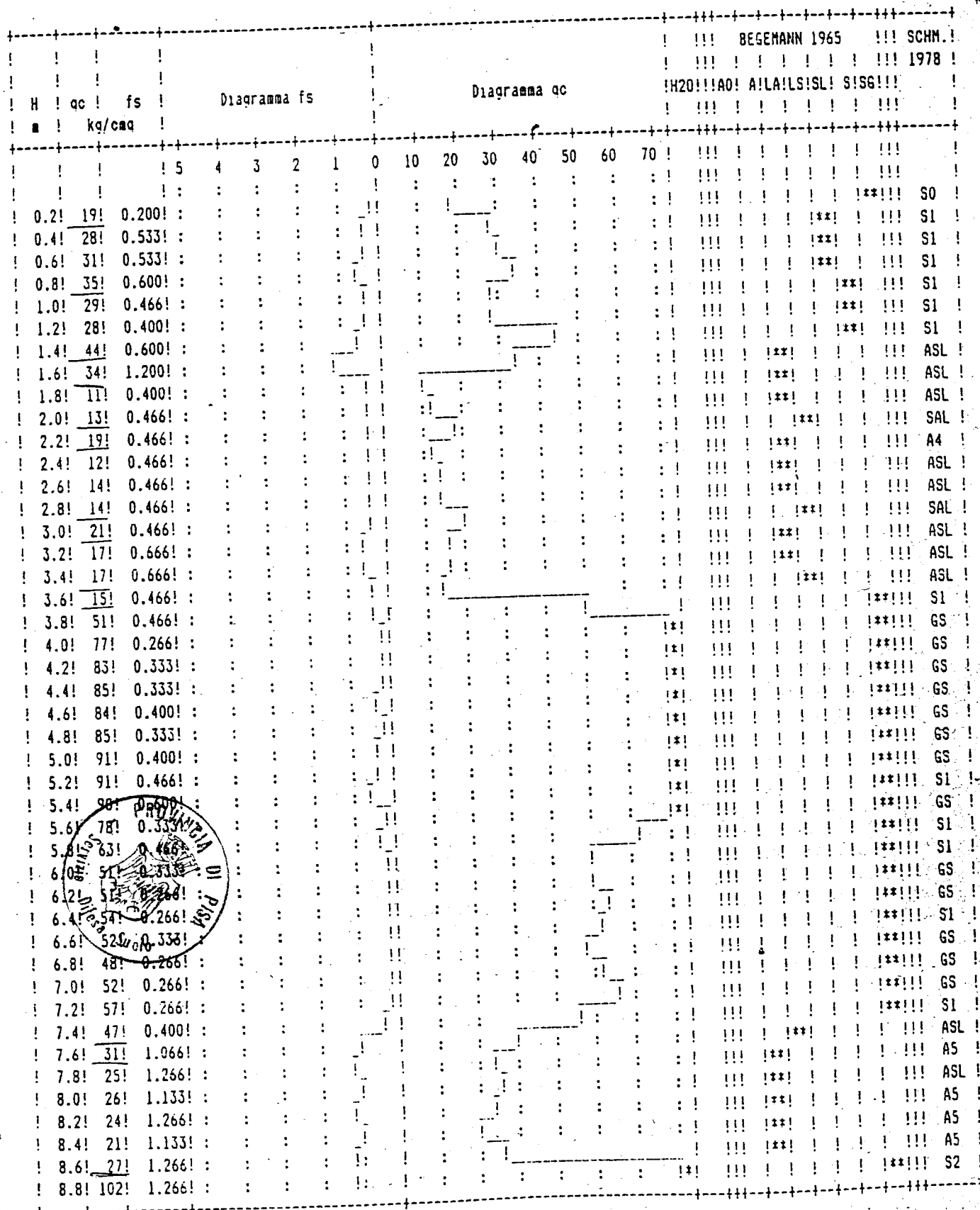
SL-SABBIE LIMOSE

CAPILATO

30/10/93

PROVA N. 23

COSTRUZIONE DIAGRAMMA qc.fs - STIMA LITOLOGICA

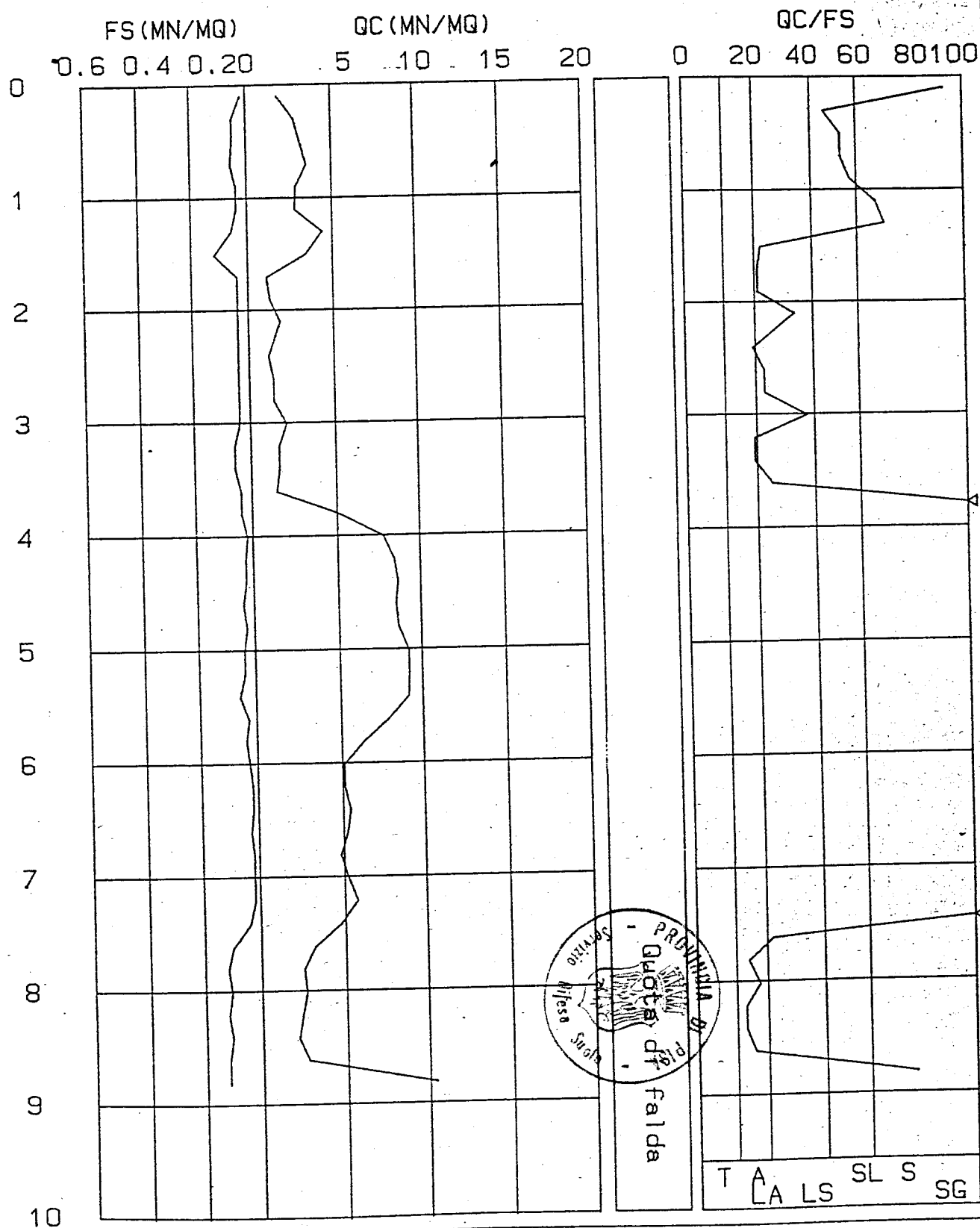


CPT (CONE PENETROMETER TEST)

Picchetto n. P/4

Certif.n. 50-AA
del 02/11/1993

Cantiere
RESTAURO FABBRICATO E RIPRISTINO CAVA
Committente NESTI GIOVANNI E VANNUCI FRANCA



GEOSTUDIO

Consulenze geologiche ed elaborazione dati
P R O G E O

Servizi per la geologia e l'ingegneria

Corso Bertoncini 64 Castelfranco di Sotto (Pisa) tel.0571/47513

SANTOLI
DI CAPPELLETTO
CAPPELLETTO

Certificato N : 105-AA

Data : 18-05-94

PROVA PENETROMETRICA STATICA

COMMITTENTE : SANTOLI

CANTIERE : DAMOLIZIONE E RICOSTRUZIONE FABBRICATO

PENETROMETRO : CPTE MENHIR-SUNDA

COMUNE : S. MARIA A MONTE

LOCALITA' : CAPPELLETTO

PICCHETTO : P/1

PROVA N.RO : **24** DEL : 13-05-94

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 8.20

Q.TA FALDA

Q.TA PIANO



0.00

COMMENTI :

ATTORE : NESTI

LABORATORIO : PROGEO

PROVA PENETROMETRICA STATICA

CERTIFICATO N.RO : 105-AA

CANTIERE

:DAMOLIZIONE E RICOSTRUZIONE FABBRICATO

I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I
I																		
I	0.20	62	67	0.33	187.88	I						I						I
I	0.40	21	39	1.20	17.50	I						I						I
I	0.60	54	71	1.13	47.79	I						I						I
I	0.80	53	80	1.80	29.44	I						I						I
I	1.00	65	99	2.27	28.63	I						I						I
I	1.20	62	98	2.40	25.83	I						I						I
I	1.40	45	71	1.73	26.01	I						I						I
I	1.60	35	60	1.67	20.96	I						I						I
I	1.80	26	44	1.20	21.67	I						I						I
I	2.00	44	69	1.67	26.35	I						I						I
I	2.20	36	61	1.67	21.56	I						I						I
I	2.40	40	72	2.13	18.78	I						I						I
I	2.60	32	63	2.07	15.46	I						I						I
I	2.80	20	41	1.40	14.29	I						I						I
I	3.00	38	60	1.47	25.85	I						I						I
I	3.20	29	57	1.87	15.51	I						I						I
I	3.40	30	52	1.47	20.41	I						I						I
I	3.60	30	54	1.60	18.75	I						I						I
I	3.80	27	51	1.60	16.88	I						I						I
I	4.00	24	53	1.93	12.44	I						I						I
I	4.20	23	45	1.47	15.65	I						I						I
I	4.40	26	41	1.00	26.00	I						I						I
I	4.60	15	33	1.20	12.50	I						I						I
I	4.80	9	18	0.60	15.00	I						I						I
I	5.00	9	17	0.53	16.98	I						I						I
I	5.20	10	17	0.47	21.28	I						I						I
I	5.40	15	22	0.47	31.91	I						I						I
I	5.60	13	20	0.47	27.66	I						I						I
I	5.80	9	13	0.27	33.33	I						I						I
I	6.00	12	17	0.33	36.36	I						I						I
I	6.20	14	21	0.47	29.79	I						I						I
I	6.40	10	17	0.47	21.28	I						I						I
I	6.60	16	25	0.60	26.67	I						I						I
I	6.80	19	30	0.73	26.03	I						I						I
I	7.00	13	23	0.67	19.40	I						I						I
I	7.20	15	23	0.53	28.30	I						I						I
I	7.40	20	32	0.80	25.00	I						I						I
I	7.60	16	25	0.60	26.67	I						I						I
I	7.80	24	40	1.07	22.43	I						I						I
I	8.00	15	22	0.47	31.91	I						I						I
I	8.20	18	26	0.53	33.96	I						I						I

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSIONE
 QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA
 RL = RESISTENZA LATERALE TOTALE

CM.
 dN/cm²
 dN/cm²

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO
 X = RAPPORTO QC/FS

LITOLOGIA : T-TORBE
 S-SABBIE

A-ARGILLA
 SG-SABBIE E GHIAIA

LA-LIMI ARGILLOSI
 AG-TERRENO AGRICOLO

LS-LIMI SABBIOSI

SL-SABBIE LIMOSE

SANTOLI

CAPPELLETTO

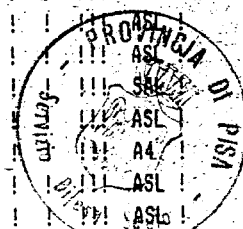
S. MARIA A MONTE

13/05/94

PROVA N. 24

COSTRUZIONE DIAGRAMMA qc,fs - STIMA LITOLOGICA

															BEGEMANN 1965						SCHM. 1978					
H	qc	fs	Diagramma fs							Diagramma qc							H2O	AO	A1	LA	LS	SL	S	SG		
m	kg/cm²		5	4	3	2	1	0	10	20	30	40	50	60	70											
0.2	62	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
0.4	21	1.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
0.6	54	1.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
0.8	53	1.799	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
1.0	65	2.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
1.2	62	2.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
1.4	45	1.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
1.6	35	1.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
1.8	26	1.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
2.0	44	1.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
2.2	36	1.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
2.4	40	2.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
2.6	32	2.066	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
2.8	20	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
3.0	38	1.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
3.2	29	1.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
3.4	30	1.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
3.6	30	1.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
3.8	27	1.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
4.0	24	1.933	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
4.2	23	1.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
4.4	26	1.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
4.6	15	1.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
4.8	9	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
5.0	9	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
5.2	10	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
5.4	15	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
5.6	13	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
5.8	9	0.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
6.0	12	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
6.2	14	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
6.4	10	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
6.6	16	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
6.8	19	0.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
7.0	13	0.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
7.2	15	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
7.4	20	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
7.6	16	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
7.8	24	1.066	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
8.0	15	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	
8.2	18	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	



CPT (CONE PENETROMETER TEST)

Certif.n. 105-AA

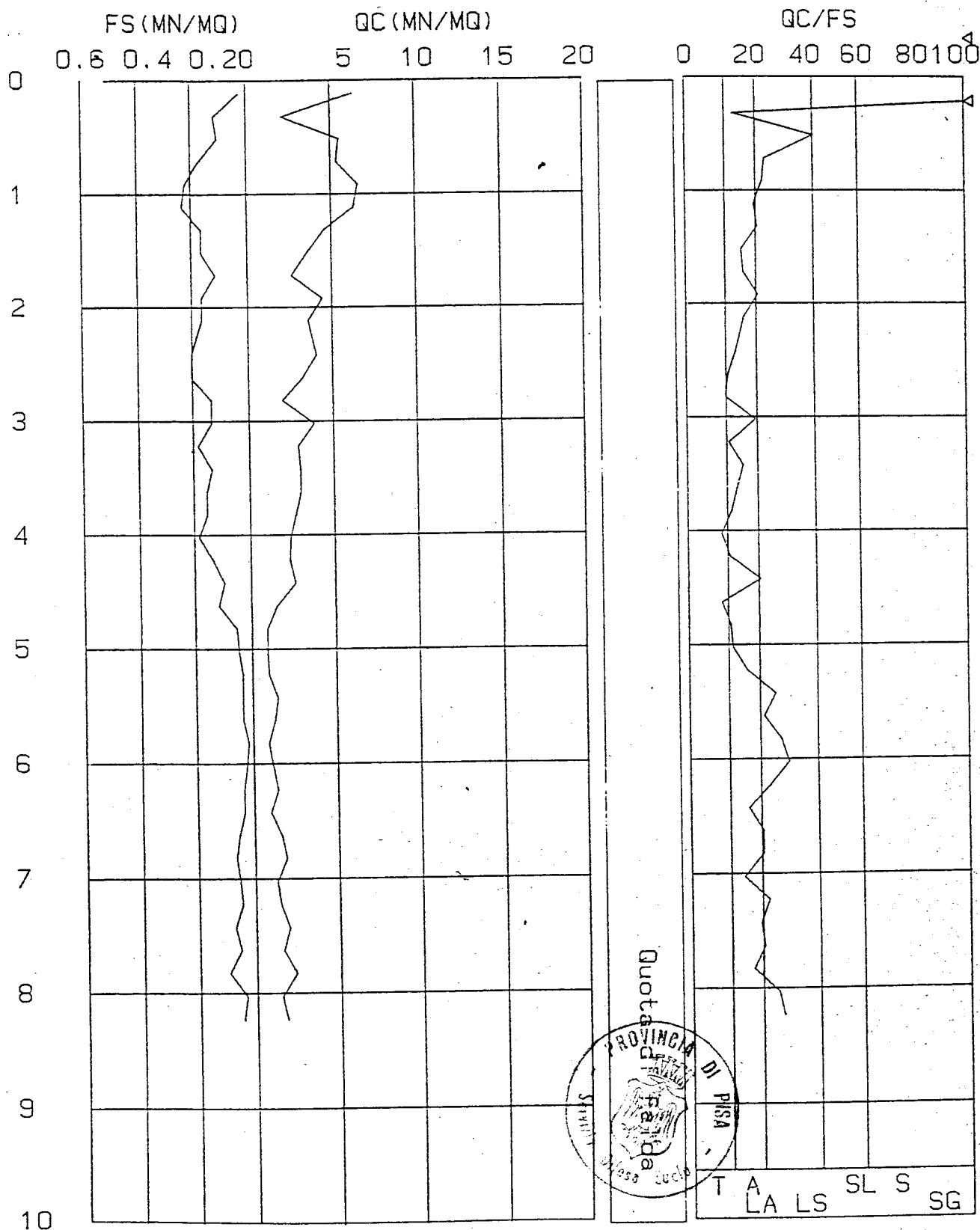
Picchetto n. P/1

del 18/05/1994

Cantiere

DAMOLIZIONE E RICOSTRUZIONE FABBRICATO

Committente SANTOLI



GEOSTUDIO
Consulenze geologiche ed elaborazione dati
PROGEO
Servizi per la geologia e l'ingegneria
Corso Bertoncini 64 Castelfranco di Sotto (Pisa) tel.0571/47513

10

ADAMO GIUSEPPE E PASQUALE

Certificato N° : 536-AA

Data : 31-01-90

PROVA PENETROMETRICA STATICA

COMMITTENTE : ADAMO GIUSEPPE E PASQUALE

CANTIERE : AMPLIAMENTO DI FABBRICATO PER CIVILE ABITAZIONE

PENETROMETRO : CPT MENHIR-SUNDA

COMUNE : S. MARIA A MONTE

LOCALITA' : VIA CAPANNE

PICCHETTO : A/1

PROVA N.RO : **25** DEL : 21-12-89

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 8.40

Q.TA FALDA : 0.00

Q.TA PIANO CAMPAGNA : 0.00

COMMENTI :

OPERATORE : VITA - QUERCI

LABORATORIO : PROGEO

PROVA PENETROMETRICA STATICA

CERTIFICATO N.RO : 536-AA

CANTIERE

:AMPLIAMENTO DI FABBRICATO PER CIVILE ABITAZIONE

I	PROF.	QC	RL	FS	X	I	PROF.	QC	RL	FS	X	I	PROF.	QC	RL	FS	X	I
1	0.00	20	26	0.40	50.00	1						1						1
1	0.20	20	26	0.40	50.00	1						1						1
1	0.40	11	19	0.53	20.75	1						1						1
1	0.60	7	12	0.33	21.21	1						1						1
1	0.80	22	43	1.40	15.71	1						1						1
1	1.00	33	54	1.40	23.57	1						1						1
1	1.20	93	117	1.60	58.12	1						1						1
1	1.40	40	85	3.00	13.33	1						1						1
1	1.60	39	84	3.00	13.00	1						1						1
1	1.80	40	60	1.33	30.08	1						1						1
1	2.00	33	51	1.20	27.50	1						1						1
1	2.20	60	101	2.73	21.98	1						1						1
1	2.40	42	70	1.87	22.46	1						1						1
1	2.60	88	112	1.60	55.00	1						1						1
1	2.80	30	85	3.67	8.17	1						1						1
1	3.00	80	125	3.00	26.67	1						1						1
1	3.20	85	115	2.00	42.50	1						1						1
1	3.40	35	62	1.80	19.44	1						1						1
1	3.60	35	55	1.33	26.32	1						1						1
1	3.80	35	50	1.00	35.00	1						1						1
1	4.00	29	52	1.53	18.95	1						1						1
1	4.20	32	51	1.27	25.20	1						1						1
1	4.40	30	50	1.33	22.56	1						1						1
1	4.60	27	48	1.40	19.29	1						1						1
1	4.80	39	45	0.40	97.50	1						1						1
1	5.00	33	46	0.87	20.49	1						1						1
1	5.20	18	31	0.87	20.49	1						1						1
1	5.40	20	43	1.53	13.82	1						1						1
1	5.60	15	26	0.75	20.55	1						1						1
1	5.80	40	51	0.75	64.79	1						1						1
1	6.00	45	65	1.33	33.83	1						1						1
1	6.20	25	43	1.20	20.83	1						1						1
1	6.40	35	44	0.60	58.33	1						1						1
1	6.60	76	103	1.80	42.22	1						1						1
1	6.80	95	124	1.93	49.22	1						1						1
1	7.00	42	63	1.40	30.00	1						1						1
1	7.20	38	51	0.87	43.68	1						1						1
1	7.40	30	56	1.73	17.34	1						1						1
1	7.60	20	32	0.80	25.00	1						1						1
1	7.80	140	220	5.33	26.27	1						1						1
1	8.00	35	56	1.40	25.00	1						1						1
1	8.20	36	51	1.00	36.00	1						1						1
1	8.40	52	64	0.80	65.00	1						1						1

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSIONE
 QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA
 RL = RESISTENZA LATERALE TOTALE

CM.
 dN/cm
 dN/cm

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO
 X = RAPPORTO QC/FS

dN/cm
 %

LITOLOGIA : I=TORBE
 S=SABBIE

A=ARGILLA
 SG=SABBIE E GHIAIA

LA=LIMI ARGILLOSI
 AG=TERRENO AGRICOLO

LS=LIMI SABBIOSI

SL=SABBIE LIMOSE

ADAMO GIUSEPPE

VIA DELLE CAPANNE

S. MARIA A MONTE

21/12/89

13

PROVA N.

25

COSTRUZIONE DIAGRAMMA qc.fs - STIMA LITOLOGICA

																BEGEMANN 1965				SCHM.				
																				1978				
H	qc	fs	Diagramma fs							Diagramma qc							H2O	A0	A1	LS	SL	S	SG	
m	kg/cm²																							
			5	4	3	2	1	0	10	20	30	40	50	60	70									
0.2	20	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	S1		
0.4	11	0.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4		
0.6	7	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A3		
0.8	22	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
1.0	33	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
1.2	93	1.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	S1		
1.4	40	3.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
1.6	39	3.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
1.8	40	1.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
2.0	33	1.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
2.2	60	2.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
2.4	42	1.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
2.6	88	1.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	S1		
2.8	30	3.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
3.0	80	3.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
3.2	85	2.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL		
3.4	35	1.799	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
3.6	35	1.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
3.8	35	1.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL		
4.0	29	1.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
4.2	32	1.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
4.4	30	1.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
4.6	27	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
4.8	39	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	S1		
5.0	33	0.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL		
5.2	78	0.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4		
5.4	20	1.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
5.6	15	0.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4		
5.8	108	0.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	S1		
6.0	43	2.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL		
6.2	25	1.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
6.4	35	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	S1		
6.6	76	1.799	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL		
6.8	95	1.933	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	S1		
7.0	42	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
7.2	38	0.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL		
7.4	30	1.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A5		
7.6	20	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
7.8	140	5.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	LS		
8.0	35	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL		
8.2	36	1.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	SAL		
8.4	52	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	S1		

CPT (CONE PENETROMETER TEST)

Certif.n. 536-AA

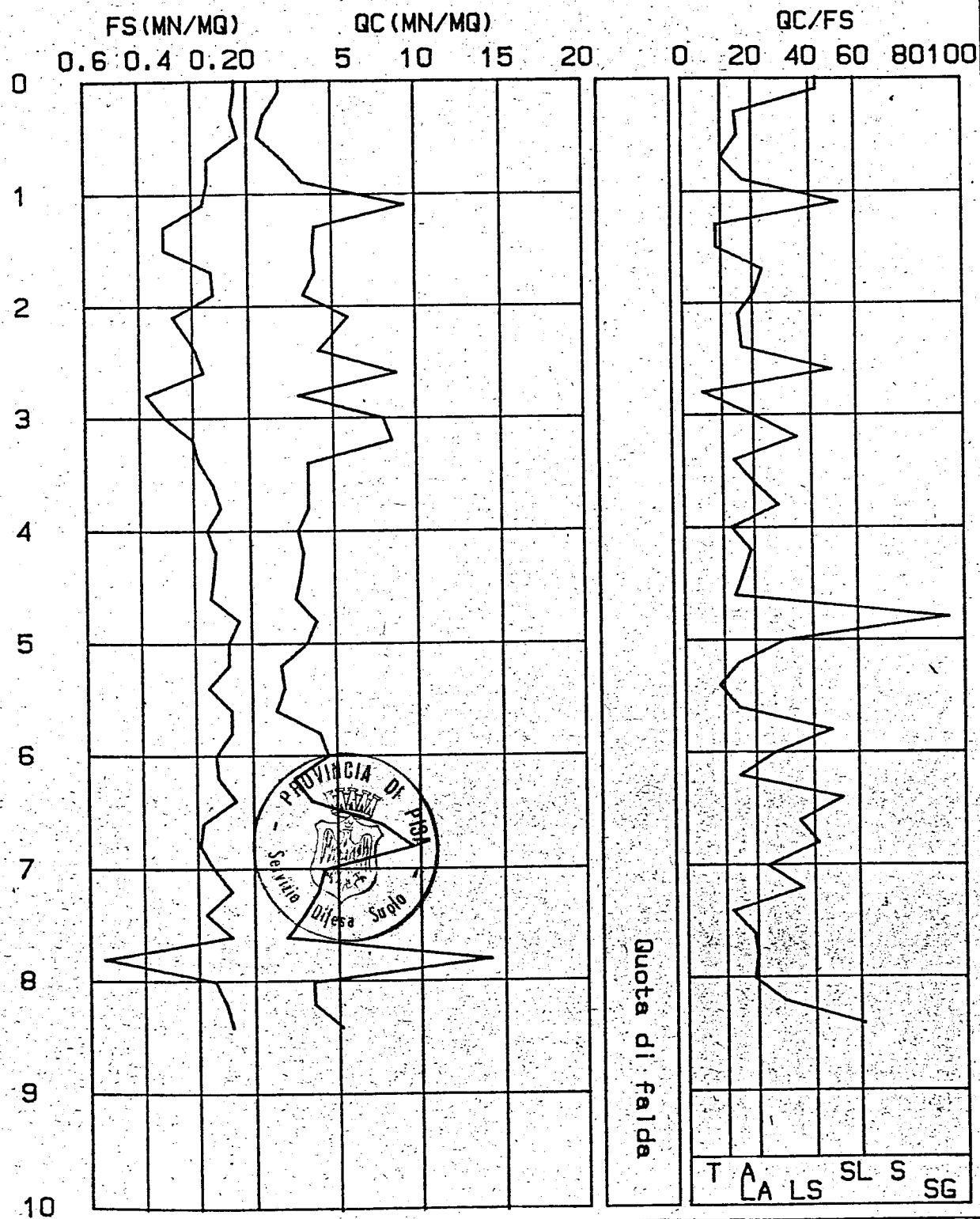
Picchetto n. A/1

del 31/01/1990

Cantiere

AMPLIAMENTO DI FABBRICATO PER CIVILE ABITAZIONE

Committente ADAMO GIUSEPPE E PASQUALE



GEOSTUDIO

Consulenze geologiche ed elaborazione dati

PROGEU

Servizi per la geologia e l'ingegneria

Corso Bertoncini 64 Castelfranco di Sotto (Pisa) tel. 0571/47510

9

FONTANA EDILIO
CERRETTI
S. MARIA A MONTE

Certificato N : 664-AA

Data : 25-03-91

PROVA PENETROMETRICA STATICA

COMMITTENTE : FONTANA EDILIO

CANTIERE : COSTRUZIONE DI FABBRICATO CIVILE ABITAZIONE

PENETROMETRO : CPT MENHIR-SUNDA

COMUNE : S. MARIA A MONTE

LOCALITA' : CERRETTI

PICCHETTO : P/1

PROVA N.RO : **26** DEL : 15-02-91

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 8.00

Q.TA FALDA : 0.00

Q.TA PIANO CAMPAGNA : 0.00

COMMENTI :

OPERATORE : VITA NATALE

LABORATORIO : PROGEU



PROVA PENETROMETRICA STATICA

10

CERTIFICATO N.RO : 664-AA

CANTIERE

: COSTRUZIONE DI FABBRICATO CIVILE ABITAZIONE

I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I
I	0.00	8	12	0.27	29.63	I						I						I
I	0.20	8	12	0.27	29.63	I						I						I
I	0.40	9	12	0.20	45.00	I						I						I
I	0.60	25	30	0.33	75.76	I						I						I
I	0.80	31	40	1.00	31.00	I						I						I
I	1.00	32	48	1.07	29.91	I						I						I
I	1.20	19	34	1.00	19.00	I						I						I
I	1.40	16	30	0.73	17.20	I						I						I
I	1.60	30	43	0.67	34.48	I						I						I
I	1.80	57	126	4.60	12.39	I						I						I
I	2.00	39	105	4.40	8.66	I						I						I
I	2.20	56	84	1.87	29.95	I						I						I
I	2.40	57	88	2.07	27.54	I						I						I
I	2.60	88	104	1.07	82.24	I						I						I
I	2.80	108	122	0.73	116.13	I						I						I
I	3.00	96	163	4.47	21.48	I						I						I
I	3.20	82	149	4.47	18.34	I						I						I
I	3.40	77	155	5.20	14.81	I						I						I
I	3.60	96	130	2.27	42.29	I						I						I
I	3.80	90	160	4.67	19.27	I						I						I
I	4.00	210	240	2.00	105.00	I						I						I
I	4.20	58	70	2.13	27.23	I						I						I
I	4.40	39	87	3.20	12.19	I						I						I
I	4.60	52	74	1.47	35.37	I						I						I
I	4.80	38	64	1.73	21.97	I						I						I
I	5.00	22	50	1.87	11.76	I						I						I
I	5.20	14	30	1.07	13.08	I						I						I
I	5.40	17	28	0.73	23.29	I						I						I
I	5.60	21	33	0.80	26.25	I						I						I
I	5.80	25	37	0.80	31.25	I						I						I
I	6.00	15	31	1.07	14.02	I						I						I
I	6.20	22	35	0.87	25.29	I						I						I
I	6.40	24	36	0.80	30.00	I						I						I
I	6.60	23	38	1.00	23.00	I						I						I
I	6.80	27	49	1.47	18.37	I						I						I
I	7.00	35	65	2.00	17.50	I						I						I
I	7.20	28	57	1.93	14.51	I						I						I
I	7.40	24	48	1.60	15.00	I						I						I
I	7.60	38	60	1.47	25.83	I						I						I
I	7.80	38	75	2.47	15.38	I						I						I
I	8.00	43	75	2.13	20.19	I						I						I

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSIONE CM. FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO dN/cad
 QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA dN/cad X = RAPPORTO QC/FS
 RL = RESISTENZA LATERALE TOTALE dN/cad

LITOLOGIA : T=TORBE A=ARGILLA LA=LIMI ARGILLOSI LS=LIMI SABBIOSI SL=SABBIE LIMOSE
 S=SABBIE SG=SABBIE E GHIAIA AG=TERRENO AGRICOLO

PROVA N. .

COSTRUZIONE DIAGRAMMA ac.fs - STIMA LITOLOGICA

12

																BEGEMANN 1965					SCHM.				
																					1978				
H	ac	fs	Diagramma fs							Diagramma ac							H20	AO	A1	A2	LS	SL	S1	SG	
n	kg/cad																								
			5	4	3	2	1	0	10	20	30	40	50	60	70										
0.2	8	0.266																			ASL				
0.4	9	0.200																			SAL				
0.6	25	0.333																			S1				
0.8	31	1.000																			SAL				
1.0	32	1.066																			ASL				
1.2	19	1.000																			A5				
1.4	16	0.933																			A4				
1.6	30	0.866																			SAL				
1.8	57	4.599																			A5				
2.0	39	4.400																			A5				
2.2	56	1.866																			ASL				
2.4	57	2.066																			ASL				
2.6	88	1.066																			S1				
2.8	108	0.933																			S2				
3.0	96	4.466																			ASL				
3.2	82	4.466																			ASL				
3.4	77	5.199																			A5				
3.6	96	2.266																			SAL				
3.8	90	4.666																			ASL				
4.0	210	2.000																			S2				
4.2	58	2.133																			ASL				
4.4	39	3.200																			A5				
4.6	52	1.466																			SAL				
4.8	38	1.733																			ASL				
5.0	22	1.866																			A5				
5.2	14	1.066																			A0				
5.4	17	0.733																			A4				
5.6	21	0.800																			ASL				
5.8	25	0.800																			ASL				
6.0	15	1.066																			A0				
6.2	22	0.866																			ASL				
6.4	24	0.800																			ASL				
6.6	23	1.000																			ASL				
6.8	27	1.466																			A5				
7.0	35	2.000																			A5				
7.2	28	1.933																			A5				
7.4	24	1.600																			ASL				
7.6	38	1.466																			A5				
7.8	38	2.466																			ASL				
8.0	43	2.133																							

PROVINCIA DI PESCARA

Sezione Provinciale

Ufficio Provinciale

Sezione Provinciale

Ufficio Provinciale

CPT (CONE PENETROMETER TEST)

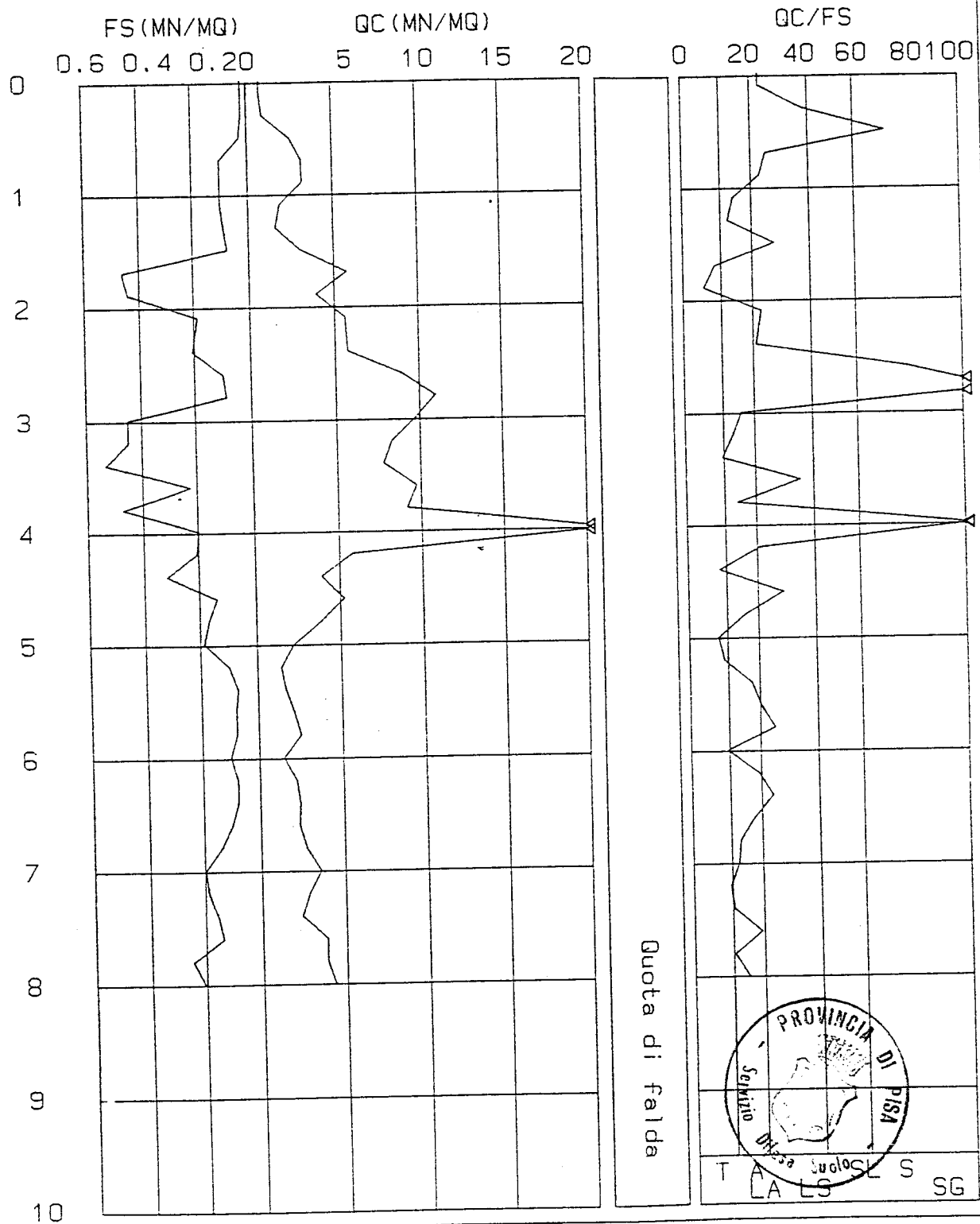
Certif.n. 664-AA
del 25/03/1991

Picchetto n. P/1

Cantiere

COSTRUZIONE DI FABBRICATO CIVILE ABITAZIONE

Committente FONTANA EDILIO



MAZZANTI SIMONE E PAOLO - MORONI PAOLA
CERRETTI
S. MARIA A MONTE

Certificato N : 791-AA

Data : 04-12-91

PROVA PENETROMETRICA STATICA

COMMITTENTE : MAZZANTI SIMONE E PAOLO - MORONI PAOLA

CANTIERE : COSTRUZIONE DI FABBRICATO CIVILE ABITAZIONE

PENETROMETRO : CPTM MENHIR-SUNDA

COMUNE : S. MARIA A MONTE

LOCALITA' : CERRETTI

PICCHETTO : P/2

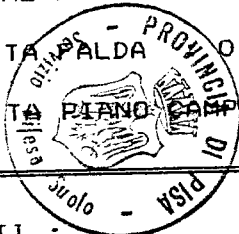
PROVA N.RO : 27 DEL : 03-12-91

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 10.00

Q.TA ALDA : 0.00

Q.TA PIANO CAMPAGNA : 0.00



COMMENTI :

OPERATORE : FERRETTI

LABORATORIO : PROGEO

PROVA PENETROMETRICA STATICA

CERTIFICATO N.RO : 791-AA

CANTIERE : COSTRUZIONE DI FABBRICATO CIVILE ABITAZIONE

I	PROF.	QC	RL.	FS.	X	I	PROF.	QC	RL.	FS.	X	I	PROF.	QC	RL.	FS.	X	I
I	0.00	8	13	0.33	24.24	I	10.00	16	30	0.93	17.20	I						I
I	0.20	8	13	0.33	24.24	I						I						I
I	0.40	16	20	0.27	59.26	I						I						I
I	0.60	22	35	0.87	25.29	I						I						I
I	0.80	37	53	1.07	34.58	I						I						I
I	1.00	43	79	2.40	17.92	I						I						I
I	1.20	52	104	3.47	14.99	I						I						I
I	1.40	44	98	3.60	12.22	I						I						I
I	1.60	30	76	3.07	9.77	I						I						I
I	1.80	65	74	0.60	108.33	I						I						I
I	2.00	42	119	5.13	8.19	I						I						I
I	2.20	36	81	3.00	12.00	I						I						I
I	2.40	51	73	1.47	34.69	I						I						I
I	2.60	36	78	2.80	12.86	I						I						I
I	2.80	36	69	2.20	16.36	I						I						I
I	3.00	82	122	2.67	30.71	I						I						I
I	3.20	58	95	2.47	23.48	I						I						I
I	3.40	49	103	3.60	13.61	I						I						I
I	3.60	40	93	3.53	11.33	I						I						I
I	3.80	60	97	2.47	24.29	I						I						I
I	4.00	62	109	3.13	19.81	I						I						I
I	4.20	39	82	2.87	13.59	I						I						I
I	4.40	39	80	2.73	14.29	I						I						I
I	4.60	69	78	0.60	115.00	I						I						I
I	4.80	94	124	2.00	47.00	I						I						I
I	5.00	46	96	3.33	13.81	I						I						I
I	5.20	48	71	1.53	31.37	I						I						I
I	5.40	23	59	2.40	9.58	I						I						I
I	5.60	23	41	1.20	19.17	I						I						I
I	5.80	32	49	1.13	28.32	I						I						I
I	6.00	39	55	1.07	36.45	I						I						I
I	6.20	17	42	1.67	10.18	I						I						I
I	6.40	10	21	0.73	35.70	I						I						I
I	6.60	9	16	0.47	19.15	I						I						I
I	6.80	9	17	0.53	16.78	I						I						I
I	7.00	14	21	0.47	29.79	I						I						I
I	7.20	18	27	0.60	30.80	I						I						I
I	7.40	23	44	1.40	16.43	I						I						I
I	7.60	31	49	1.20	25.85	I						I						I
I	7.80	25	43	1.20	20.83	I						I						I
I	8.00	19	42	1.53	12.42	I						I						I
I	8.20	27	52	1.67	16.17	I						I						I
I	8.40	26	40	0.93	27.96	I						I						I
I	8.60	32	53	1.40	22.86	I						I						I
I	8.80	20	46	1.73	11.56	I						I						I
I	9.00	18	31	0.87	20.69	I						I						I
I	9.20	19	29	0.67	28.36	I						I						I
I	9.40	16	30	0.93	17.20	I						I						I
I	9.60	17	30	0.87	19.54	I						I						I
I	9.80	18	30	0.80	22.50	I						I						I

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSIONE

CM.

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO

dN/cmq

QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA

dN/cmq

X = RAPPORTO QC/FS

%

RL = RESISTENZA LATERALE TOTALE

dN/cmq

LITOLOGIA : T=TORBE
S=SABBIEA=ARGILLA
SG=SABBIE E GHIAIALA=LIMI ARGILLOSI
AG=TERRENO AGNICOLO

LS=LIMI SABBIOSI

SL=SABBIE LIMOSE

PROVA N. 27

COSTRUZIONE DIAGRAMMA cc.fs - STIMA LITOLOGICA

15

[illegible]

MAZZANTI/MORONI

CERRETTI

S. MARIA A MONTE

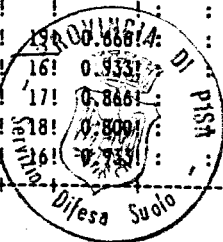
03/12/91

PROVA N. 27

COSTRUZIONE DIAGRAMMA ac.fs - STIMA LITOLOGICA

16

													!!! BEGEMANN 1965 !!! SCHM.!									
													!!! 1978 !!!									
H	ac	fs	Diagramma fs										Diagramma ac									
m	kg/cm²												!H2O!!!AO! A!LA!LS!SL! S!SG!!!									
			5	4	3	2	1	0	10	20	30	40	50	60	70	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
9.2!	16!	0.866!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!
9.4!	16!	0.933!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	ASL
9.6!	17!	0.866!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
9.8!	18!	0.866!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4
10.0!	16!	0.933!	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	A4



PT

(CONE PENETROMETER TEST)

Picchetto n. P/1

Certif.n. 791-AA

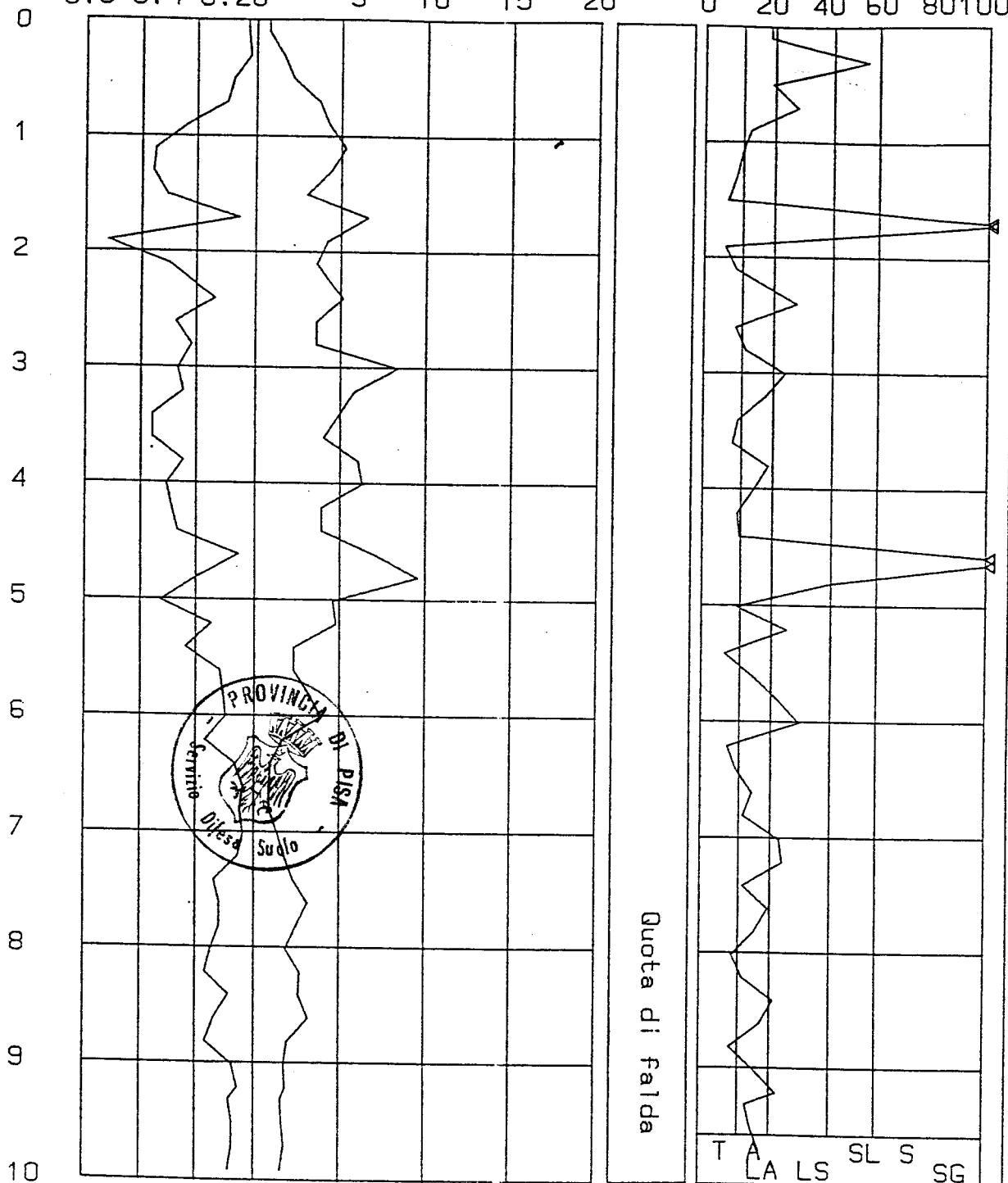
del 04/12/1991

Cantiere

COSTRUZIONE DI FABBRICATO CIVILE ABITAZIONE

Committente MAZZANTI SIMONE E PAOLO - MORONI PAOLA

FS (MN/MQ)	QC (MN/MQ)	QC/FS
0.6 0.4 0.20	5 10 15 20	0 20 40 60 80 100



BANTI MAURO

Certificato N : 18-AA

Data : 06-09-93

PROVA PENETROMETRICA STATION

RICHIEDENTE : BANTI MAURO

IMPIANTO : AMPLIAMENTO FABBRICATO CIVILE ABITAZIONE

PENETROMETRO : OPT MENHIR-SUNDA

COMUNE : S. MARIA A MONTE

LOCALITA' : CERRETI

PICCHETTO : P/1

PROVA N.RO : **28** DEL : 05-09-93

INIZIO A ML : 0.00

FINE A ML : 8.20

Q.TA FALDA DI : 0.00

Q.TA PIANO CAMPAGNA : 0.00

COMMENTI :



IL TECNICO : NESTI

LABORATORIO : PROGEU

PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I	PROF.	QC	RL	FS.	X	I
0.20	63	65	0.13	484.62	I												
0.40	84	96	0.80	105.00	I												
0.60	70	98	1.87	57.43	I												
0.80	62	79	1.13	54.87	I												
1.00	62	81	1.27	48.32	I												
1.20	33	56	1.53	21.57	I												
1.40	24	36	0.80	30.00	I												
1.60	29	41	0.80	36.25	I												
1.80	29	46	1.13	25.66	I												
2.00	32	50	1.20	26.67	I												
2.20	41	56	1.00	41.00	I												
2.40	65	89	1.60	40.63	I												
2.60	28	47	1.27	22.05	I												
2.80	42	61	1.27	33.07	I												
3.00	26	47	1.40	18.57	I												
3.20	20	41	1.40	14.29	I												
3.40	14	31	1.13	12.39	I												
3.60	13	26	0.87	14.94	I												
3.80	12	23	0.73	16.44	I												
4.00	12	21	0.60	20.00	I												
4.20	14	24	0.67	20.90	I												
4.40	21	36	1.00	21.00	I												
4.60	17	32	1.00	17.00	I												
4.80	11	27	1.07	10.28	I												
5.00	28	49	1.53	16.99	I												
5.20	24	43	1.27	18.90	I												
5.40	16	34	1.20	13.33	I												
5.60	15	31	1.07	14.02	I												
5.80	15	31	1.07	14.02	I												
6.00	7	16	0.60	11.67	I												
6.20	9	14	0.33	27.27	I												
6.40	12	24	0.80	15.00	I												
6.60	14	23	0.60	23.33	I												
6.80	19	31	0.80	23.75	I												
7.00	21	31	0.67	31.34	I												
7.20	25	39	0.93	28.88	I												
7.40	16	28	0.80	20.00	I												
7.60	9	15	0.40	22.50	I												
7.80	8	14	0.40	20.00	I												
8.00	11	18	0.47	23.40	I												
8.20	21	32	0.73	28.77	I												

LEGENDA : PROF. = PROFONDITA' DI INFISSIONE
 QC = RESISTENZA SPECIFICA ALLA PUNTA
 RL = RESISTENZA LATERALE LOCALE

cm.
 daN/cm²
 daN/cm²

FS = RESISTENZA SPECIFICA AL MANICOTTO daN/cm²
 X = RAPPORTO QC/FS

LITOLOGIA : T=TORBE
 S=SABBIE

A=ARGILLE
 SG=SABBIE E GHIAIE

LA=LIMI ARGILLOSI
 AG=COPERTURA SUPERFICIALE

LS=LIMI SABBIOSI

SL=SABBIE LIMOSE

BANTI MAURO

CERRETTI

S. MARIA A MONTE

05/09/93

PROVA N.

28

COSTRUZIONE DIAGRAMMA ac.fs - STIMA LITOLOGICA

15

															BEGEMANN 1965					SCHM.				
																				1978				
H	ac	fs	Diagramma fs							Diagramma ac							H2O	AO	A1	A2	LS	SL	S1	SG
m	kg/cm²		5	4	3	2	1	0	20	40	60	80	100	120	140	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
0.2	63	0.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
0.4	84	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
0.6	70	1.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
0.8	62	1.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
1.0	62	1.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
1.2	33	1.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
1.4	24	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
1.6	29	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
1.8	29	1.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
2.0	32	1.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
2.2	41	1.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
2.4	65	1.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
2.6	28	1.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
2.8	42	1.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
3.0	26	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
3.2	20	1.399	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
3.4	14	1.133	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
3.6	13	0.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
3.8	12	0.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
4.0	12	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
4.2	14	0.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
4.4	21	1.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
4.6	17	1.000	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
4.8	11	1.066	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
5.0	26	1.533	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
5.2	24	1.266	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
5.4	20	1.200	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
5.6	15	0.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
5.8	15	0.866	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
6.0	17	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
6.2	9	0.333	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
6.4	12	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
6.6	14	0.600	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
6.8	19	0.800	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
7.0	21	0.666	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
7.2	25	0.933	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
7.4	16	0.500	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
7.6	9	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
7.8	8	0.400	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
8.0	11	0.466	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			
8.2	21	0.733	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	:	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!	!!!			

CPT (CONE PENETROMETER TEST)

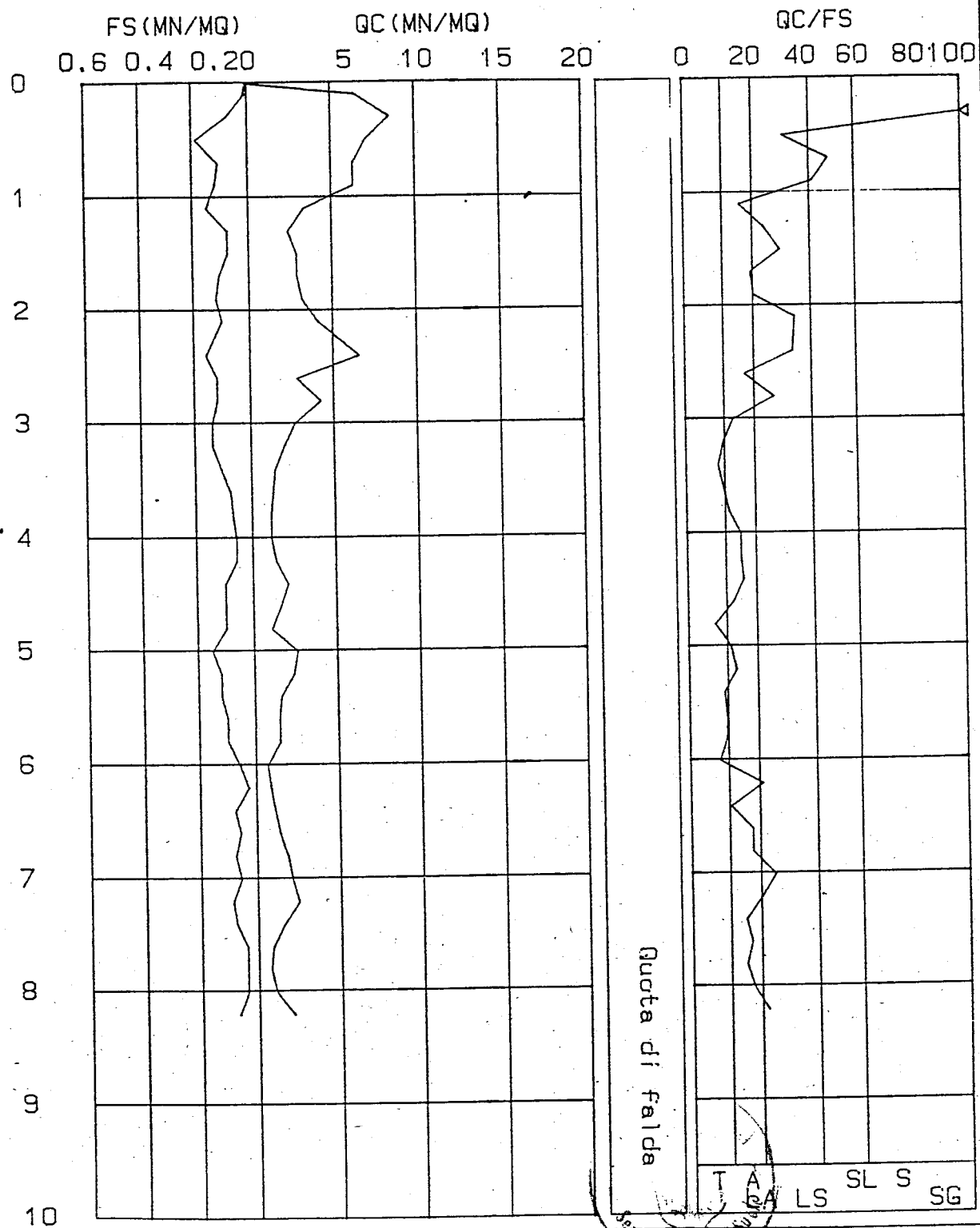
Certif.n. 18-AA
del 06/09/1993

Picchetto n. P/1

Cantiere

AMPLIAMENTO FABBRICATO CIVILE ABITAZIONE

Committente BANTI MAURO



Servizio Difesa

GEOCANTIERI s.s.
SANTARNECCHI Eraldo
Via Volterrana n.245
CAPANNOLI (Pisa)

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA n. 1

Committente : Lottini Marcello e Piero

Località : Montecalvoli via Repubblica - Pi

indagine geologico-tecnica

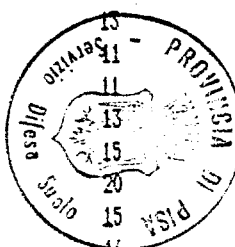
Livello della falda : assente

Prova del 12.10.89 da 0.00 a 8.00 (m.)

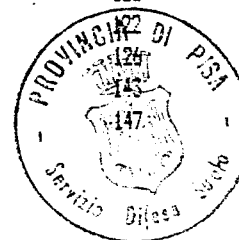
N. Archiviazione GEOCANTIERI : (56/D1)

Resistenza alla punta

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg*N/cm ² .	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg*N/cm ² .
0.10	1	4	3.10	11	30
0.20	1	4	3.20	15	41
0.30	2	7	3.30	12	33
0.40	2	7	3.40	6	16
0.50	4	15	3.50	4	11
0.60	2	7	3.60	3	8
0.70	4	14	3.70	6	16
0.80	4	14	3.80	15	41
0.90	5	18	3.90	16	43
1.00	5	18	4.00	14	38
1.10	5	16	4.10	15	38
1.20	8	26	4.20	9	23
1.30	7	23	4.30	7	18
1.40	8	26	4.40	9	23
1.50	11	36	4.50	15	33
1.60	11	35	4.60	11	27
1.70	11	35	4.70	11	27
1.80	14	45	4.80	13	32
1.90	14	45	4.90	15	37
2.00	13	42	5.00	20	50
2.10	8	24	5.10	15	35
2.20	8	24	5.20	16	37
2.30	6	18	5.30	16	37
2.40	7	21	5.40	19	45
2.50	6	18	5.50	18	42
2.60	7	21	5.60	20	46
2.70	7	21	5.70	21	49
2.80	9	26	5.80	21	49
2.90	15	44	5.90	21	49
3.00	14	41	6.00	21	49



PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/N/cm².	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/N/cm².
6.10	25	55	7.10	24	49
6.20	23	50	7.20	30	52
6.30	23	50	7.30	33	68
6.40	Rif.	Rif.	7.40	38	78
6.50	24	53	7.50	45	92
6.60	27	59	7.60	58	118
6.70	25	54	7.70	60	
6.80	26	57	7.80	62	
6.90	22	48	7.90	70	
7.00	20	43	8.00	72	



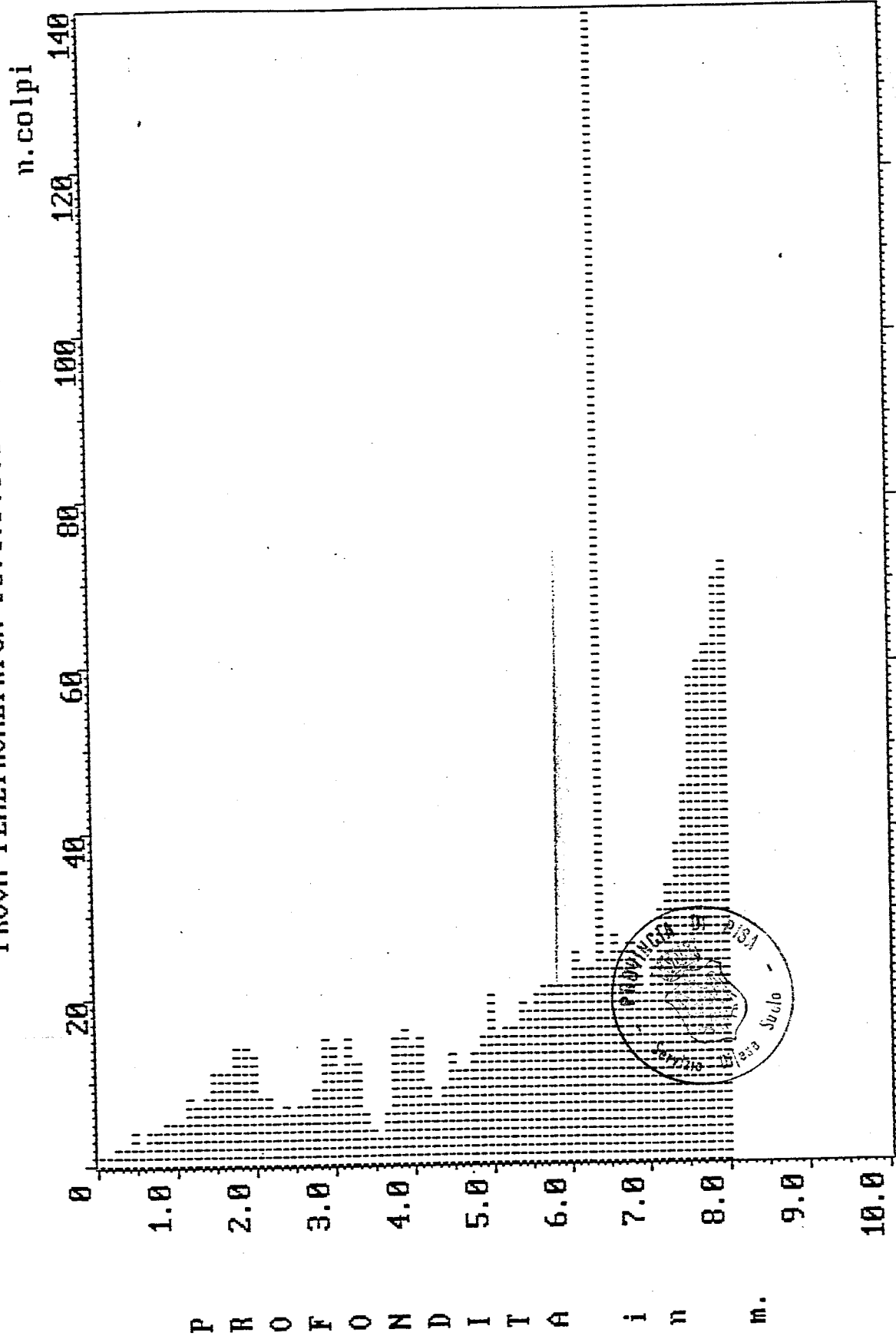
Committente : Lottini Marcello e Piero

Località : Montecalvoli via Repubblica - Pi indagine geologico-tecnica

Prova del 12.10.89 da 0.00 a 8.00 (m.)

N. Archiviazione GECCANTIERI : (56/D1)

PROVA PENETROMETRICA [S.C.P.T.] N.1



Resistenza : punta (1 colpo/10 cm.) rivestimento (—)

Committente : Lottini Marcello e Piero

Località : Montecalvoli via Repubblica - Pi

indagine geologico-technica

Prova del 12.10.69

da 0.00 a 8.00 (m.)

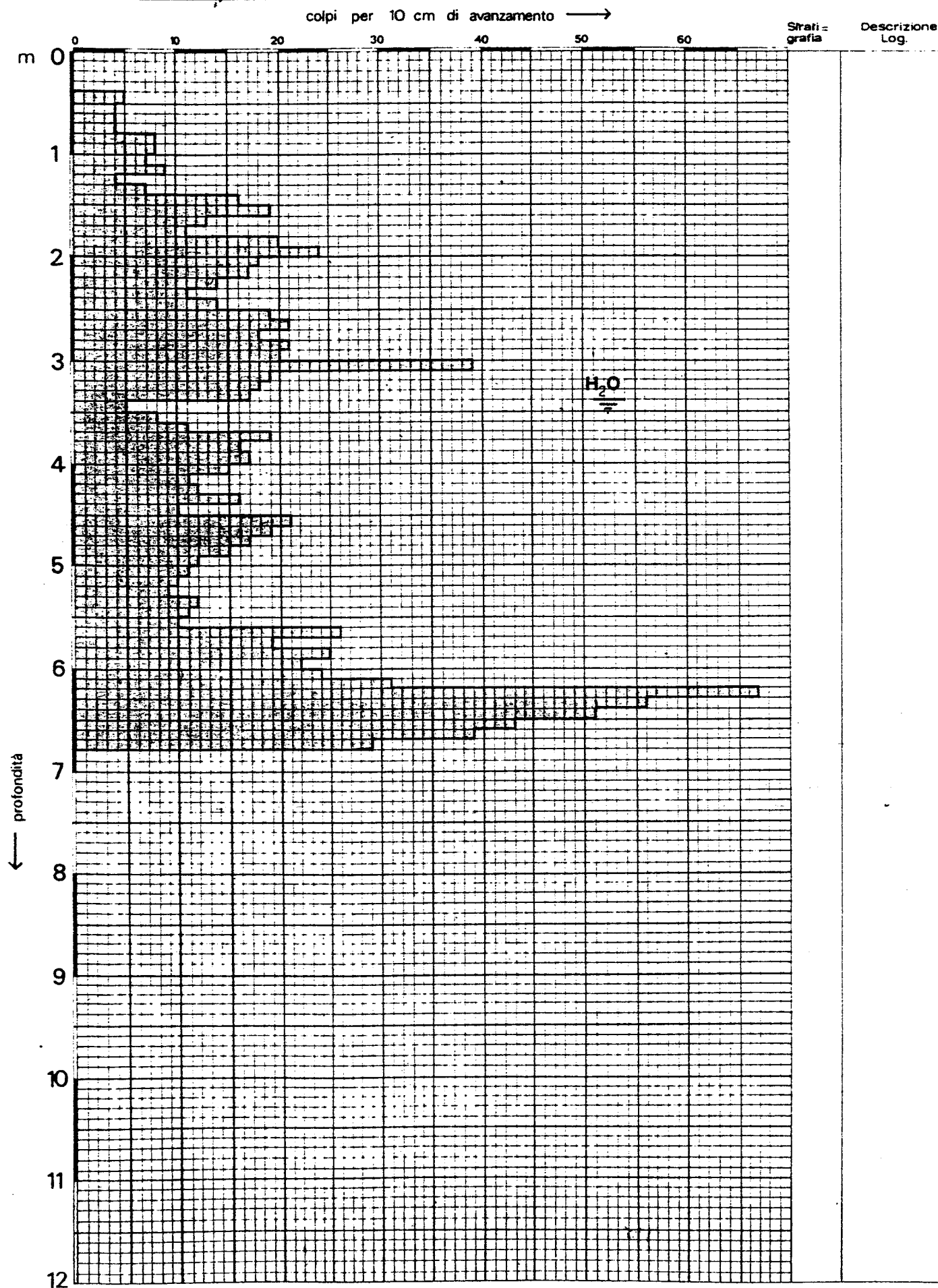
N. Archiviazione GEOCANTIERI : (56/D1)

committente COOPER MONTECALVOLI
località MONTECALVOLI
data 11/3/1985
quota

penetrometro dinamico leggero
peso del maglio : 30 kg
altezza di caduta del maglio : 20 cm
sezione punta conica : 10 cm²
diametro aste, piene non rivestite : 20 mm

PENETROMETRIA N° 2

FIG. 6

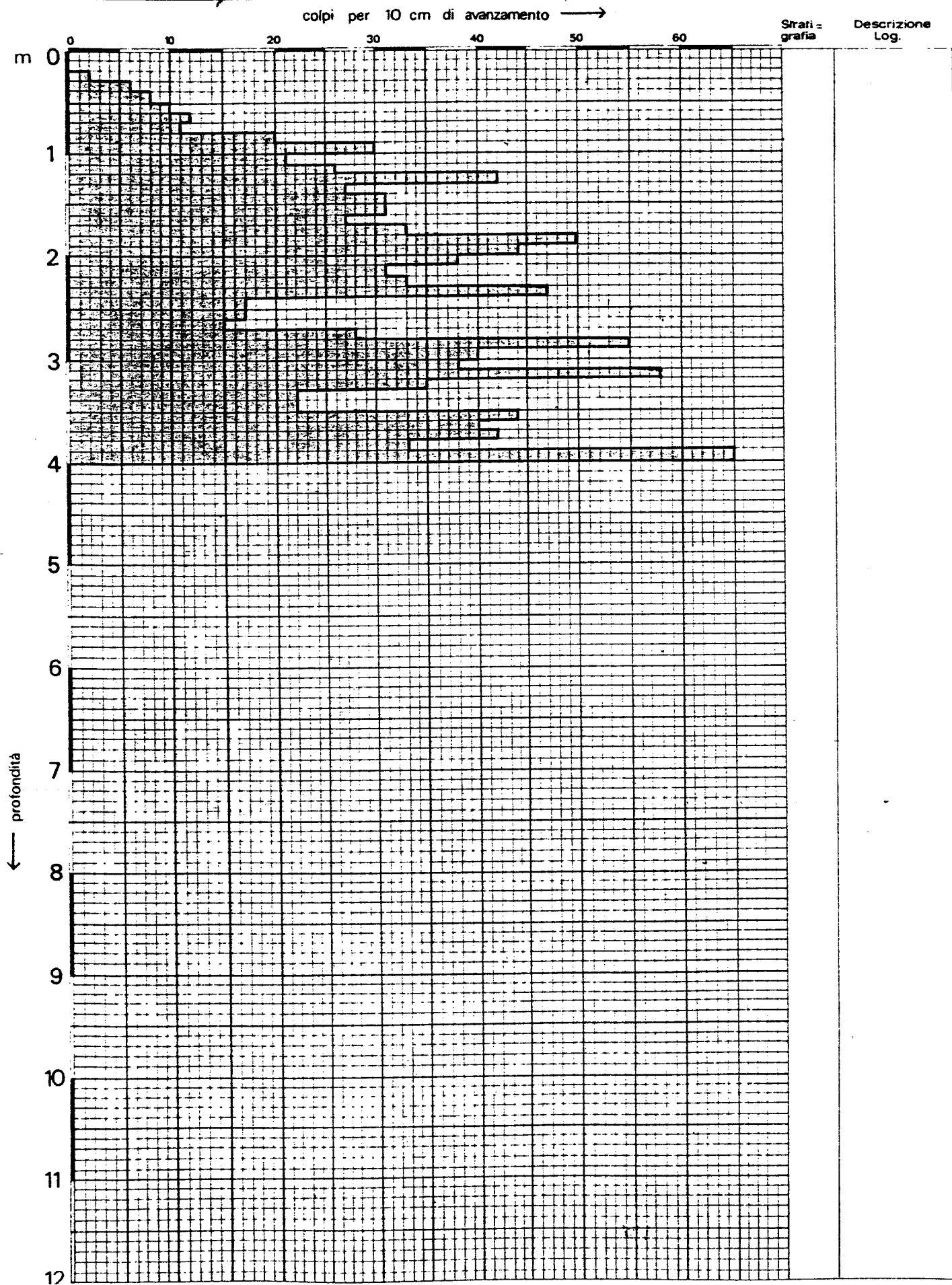


committente COOPER MONTECALVOLI
località MONTECALVOLI
data 11/3/1985
quota

penetrometro dinamico leggero
peso del maglio : 30 kg
altezza di caduta del maglio : 20 cm
sezione punta conica : 10 cm²
diametro aste piene non rivestite : 20 mm

PENETROMETRIA N° 3

FIG. 3



Appendice n.

PENETROMETRO DINAMICO DA 30 Kg

Cantiere : Via della Valle

Numero prove :

Committente : Cooperativa MONTECALVOLI

Localita' : Montecalvoli

Comune : Santa Maria a Monte

Data : 13-4-94

Legenda

=====	argilla
=====	argilla limosa
=====	limo argilloso
=====	limo
=====	limo sabbioso
=====	sabbia limosa
=====	sabbia
=====	sabbia e ghiaia
=====	ghiaia
=====	riporto
=====	rifiuto

N : numero di colpi/10 cm

Rd : resistenza di rottura
dinamica (Kg/cmq)

α : angolo di attrito (°)

Dr : densità relativa (%)

Cu : coesione (Kg/cmq)

av : coefficiente di compressibilità
volumetrica (cmq/t)

12.8

livello acqua

G. S. TRIVELLAZIONI S.n.C.

Via Bini, 5 - 56028 San Miniato Basso (PI) - Tel. e FAX 0571-485264

Prova n.: 4

CANTIERE : Via della Valle
 COMMITTENTE : Cooperativa MONTECALVOLI
 LOCALITA' : Montecalvoli
 COMUNE : Santa Maria a Monte
 DATA : 13-4-94

Quota assoluta :
 Quota relativa :

Prof	N	Rd	Ø	Dr	Cu	mv	Prof	N	Rd	Ø	Dr	Cu	mv
0.1	0	0.0	.	.	.	.	5.1	26	73.7	.	.	1.7	1.4
0.2	0	0.0	.	.	.	.	5.2	21	57.4	.	.	1.4	1.7
0.3	0	0.0	.	.	.	.	5.3	20	52.7	.	.	1.3	1.8
0.4	0	0.0	.	.	.	.	5.4	16	40.7	.	.	1.1	2.3
0.5	4	14.7	.	.	0.3	9.0	5.5	17	41.9	.	.	1.1	2.1
0.6	8	29.3	.	.	0.5	4.5	5.6	15	35.8	.	.	1.0	2.4
0.7	12	44.0	.	.	0.8	3.0	5.7	22	50.8	.	.	1.5	1.6
0.8	14	51.3	.	.	0.9	2.6	5.8	24	53.8	.	.	1.6	1.5
0.9	11	40.3	.	.	0.7	3.3	5.9	23	50.1	.	.	1.5	1.6
1.0	11	38.4	.	.	0.7	3.3	6.0	25	52.9	.	.	1.7	1.4
1.1	11	38.4	.	.	0.7	3.3	6.1	18	37.0	.	.	1.2	2.0
1.2	17	59.4	.	.	1.1	2.1	6.2	17	34.0	.	.	1.1	2.1
1.3	17	59.4	.	.	1.1	2.1	6.3	14	27.3	.	.	0.9	2.6
1.4	15	52.4	.	.	1.0	2.4	6.4	13	24.7	.	.	0.9	2.8
1.5	14	48.9	.	.	0.9	2.6	6.5	25	46.3	34	84	.	1.4
1.6	12	41.9	.	.	0.8	3.0	6.6	44	79.6	41	99	.	0.8
1.7	8	28.0	.	.	0.5	4.5	6.7	63	111.3	46	99	.	0.6
1.8	14	48.9	.	.	0.9	2.6	6.8	50	86.3	42	99	.	0.7
1.9	107	374.0	55	99	.	0.3	6.9	71	119.8	48	99	.	0.5
2.0	129	430.8	59	99	.	0.3	7.0	76	125.4	49	99	.	0.5
2.1	108	360.7	55	99	.	0.3	7.1	57	92.0	44	99	.	0.6
2.2	87	290.5	51	99	.	0.4	7.2	35	55.3	38	93	.	1.0
2.3	62	207.1	45	99	.	0.6	7.3	37	57.3	39	94	.	1.0
2.4	91	303.9	52	99	.	0.4	7.4	29	44.0	36	37	.	1.2
2.5	49	163.6	42	99	.	0.7	7.5	24	35.7	34	81	.	1.5
2.6	37	123.6	39	99	.	1.0	7.6	19	27.7	.	.	1.3	1.9
2.7	32	106.9	37	99	.	1.1	7.7	19	27.2	.	.	1.3	1.9
2.8	29	96.8	36	99	.	1.2	7.8	15	21.0	.	.	1.0	2.4
2.9	26	86.8	35	98	.	1.4	7.9	13	17.9	.	.	0.9	2.8
3.0	21	67.1	.	.	1.4	1.7	8.0	18	24.3	.	.	1.2	2.0
3.1	19	60.7	.	.	1.3	1.9	8.1	19	25.2	.	.	1.3	1.9
3.2	17	54.4	.	.	1.1	2.1	8.2	17	22.2	.	.	1.1	2.1
3.3	21	67.1	.	.	1.4	1.7	8.3	30	38.5	36	86	.	1.2
3.4	25	79.9	.	.	1.7	1.4	8.4	35	44.1	38	91	.	1.0
3.5	25	79.9	.	.	1.7	1.4	8.5	37	45.9	39	92	.	1.0
3.6	52	166.3	43	99	.	0.7	8.6	29	35.4	36	85	.	1.2
3.7	71	227.0	48	99	.	0.5	8.7	27	32.4	35	83	.	1.3
3.8	47	150.3	42	99	.	0.8	8.8	25	29.5	34	80	.	1.4
3.9	31	99.1	.	.	2.1	1.2	8.9	46	53.5	41	98	.	0.8
4.0	29	88.9	.	.	1.9	1.2	9.0	56	64.2	44	99	.	0.6
4.1	31	95.1	.	.	2.1	1.2	9.1	30	33.9	36	85	.	1.2
4.2	32	98.1	.	.	2.1	1.1	9.2	25	27.8	34	80	.	1.4
4.3	29	88.9	.	.	1.9	1.2	9.3	21	22.7	34	80	.	1.4
4.4	27	82.8	.	.	1.8	1.3	9.4	23	24.5	.	.	1.4	1.7
4.5	28	85.9	.	.	1.9	1.3	9.5	20	21.0	.	.	1.5	1.6
4.6	40	122.7	39	99	.	0.9	9.6	27	27.9	.	.	1.3	1.8
4.7	47	144.1	42	99	.	0.8	9.7	31	31.7	.	.	1.8	1.3
4.8	39	119.6	39	99	.	0.9	9.8	28	28.2	.	.	2.1	1.2
4.9	31	95.1	.	.	2.1	1.2	9.9	25	24.8	.	.	1.9	1.3
5.0	32	94.3	.	.	2.1	1.1	10.0	25	24.8	.	.	1.7	1.4



G. S. TRIVELLAZIONI s.n.c.

Via Bini, 5 - 56028 San Miniato Basso (PI) - Tel. e FAX 0571-485264

Prova n. : 4

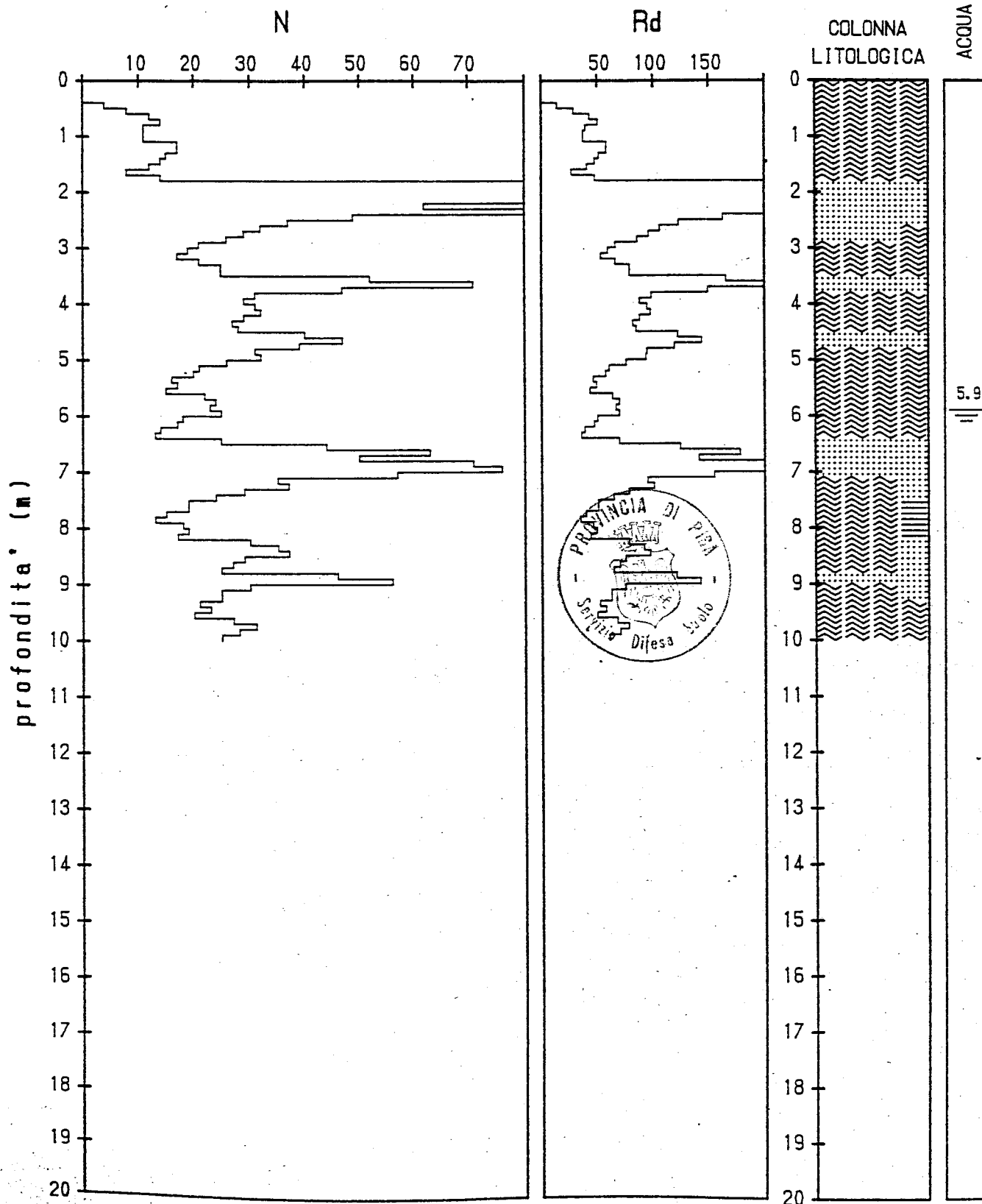
Cantiere : Via della Valle
Committente : Cooperativa MONTECALVOLI
Localita' : Montecalvoli
Comune : Santa Maria a Monte
Data : 13-4-94

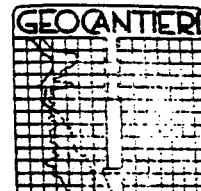
Quota assoluta :

■ s.l.m.

Quota relativa :

■





Sez. GEOTECNICA

GEOCANTIERI s.s.

SANTARNECCHI Eraldo
Via Volterrana n.245
CAPANNOLI (Pisa)

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA n. 5

Committente : Studio Technogeo

Località : MONTECALVOLLI Via del Crinale (S.M.Monte) Indagine geognostica

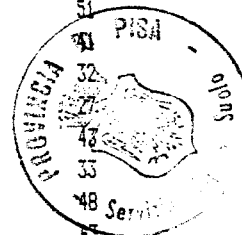
Livello della falda : Foro richiuso per breccia

Prova del 24-8-91 da 0.00 a 7.00 (m.)

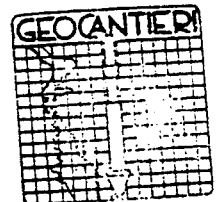
N. Archiviazione GEOCANTIERI : (38/D1)

Resistenza alla punta

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg*IN/cm².	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg*IN/cm².
0.10	29	105	3.10	14	38
0.20	13	47	3.20	13	35
0.30	6	22	3.30	19	52
0.40	6	22	3.40	24	65
0.50	6	22	3.50	21	57
0.60	5	18	3.60	19	51
0.70	9	32	3.70	15	32
0.80	5	18	3.80	12	27
0.90	4	14	3.90	10	27
1.00	4	14	4.00	16	48
1.10	3	10	4.10	13	33
1.20	6	20	4.20	19	48
1.30	6	20	4.30	25	65
1.40	7	23	4.40	22	55
1.50	8	26	4.50	21	53
1.60	14	45	4.60	27	67
1.70	14	45	4.70	32	80
1.80	9	29	4.80	24	60
1.90	8	26	4.90	23	57
2.00	8	26	5.00	25	62
2.10	8	24	5.10	26	61
2.20	8	24	5.20	21	49
2.30	11	33	5.30	18	42
2.40	16	48	5.40	17	40
2.50	12	36	5.50	23	54
2.60	14	41	5.60	28	65
2.70	16	47	5.70	36	84
2.80	17	50	5.80	30	70
2.90	21	62	5.90	29	67
3.00	19	56	6.00	38	88



PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg $\pm$ N/cm 2 .	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg $\pm$ N/cm 2 .
6.10	39	85	6.60	36	78
6.20	32	70	6.70	45	98
6.30	30	66	6.80	32	70
6.40	28	-61	6.90	48	
6.50	29	63	7.00	87	



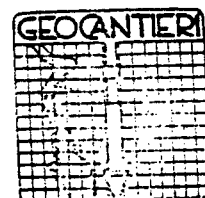
Sel. GEOTECNICA



Committente : Studio Technogeo
 Località : MONTECALVOLI Via del Crinale (S.M.Monte) Indagine geognostica
 Prova del 24-6-91 da 0.00 a 7.00 (m.)
 N. Archiviazione GEOCANTIERI : (38/D1)

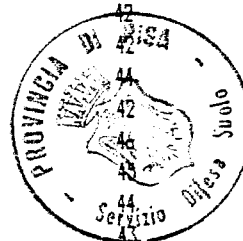
cont.

Resistenza rivestimento



Sez. GEOTECNICA

PROFONDITA' IN m.	N. COLPI ogni 10 cm.	PROFONDITA' IN m.	N. COLPI ogni 10 cm.
0.10	18	3.60	30
0.20	10	3.70	31
0.30	8	3.80	30
0.40	7	3.90	29
0.50	8	4.00	28
0.60	6	4.10	27
0.70	9	4.20	28
0.80	6	4.30	30
0.90	7	4.40	32
1.00	8	4.50	34
1.10	9	4.60	36
1.20	10	4.70	35
1.30	11	4.80	36
1.40	10	4.90	38
1.50	12	5.00	39
1.60	13	5.10	40
1.70	16	5.20	39
1.80	14	5.30	36
1.90	15	5.40	37
2.00	13	5.50	38
2.10	14	5.60	35
2.20	16	5.70	36
2.30	16	5.80	37
2.40	15	5.90	38
2.50	13	6.00	40
2.60	15	6.10	42
2.70	20	6.20	44
2.80	22	6.30	44
2.90	24	6.40	42
3.00	26	6.50	46
3.10	24	6.60	48
3.20	25	6.70	44
3.30	26	6.80	47
3.40	27	6.90	49
3.50	28	7.00	101



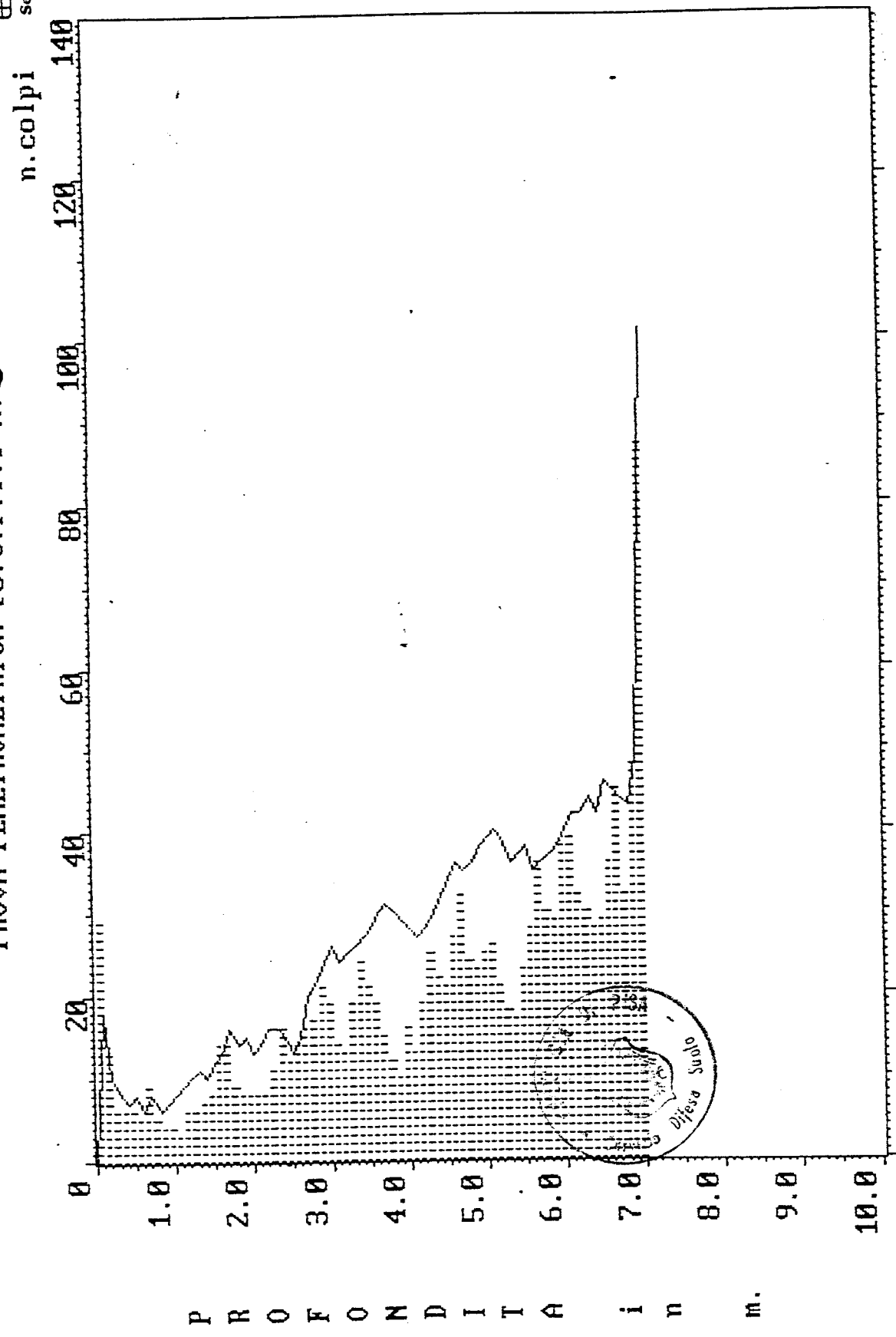
Committente : Studio TechnoGeo

Località : MONTECALVOLLI Via del Crinale (S.M. Monte) Indagine geognostica

Prova del 24-6-91 da 0.00 a 7.00 (m.)

N. Archiviazione GEOCANTIERI : (38/D1)

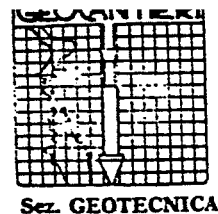
PROVA PENETROMETRICA I.S.C.P.T.1 N. 5



Resistenza : punta (| 1 colpo/10 cm.) rivestimento (—)

Committente : Studio Techngeo
 Località : MONTECALVOL I Via del Crinale (S.M.Monte) Indagine geognostica
 Prova del 24-6-91 da 0.00 a 7.00 (a.)
 N. Archiviazione GEOCANTIERI : (38/D1)

GEOCANTIERI s.s.
SANTARNECCHI Eraldo
Via Volterrana n.245
CAPANNOLI (Pisa)



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA n. 6

Committente :Dott.Belcari Carlo

Località :Montecalvoli Via del Crinale (S.M.Monte), Indagine geognostica

Livello della falda :Assente alla prof.raggiunta

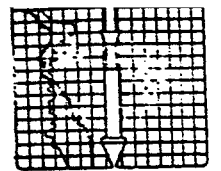
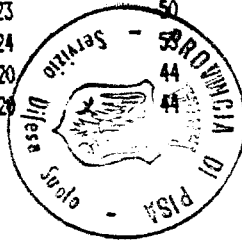
Prova del 10-4-91 da 0.00 a 7.00 (m.)

N. Archiviazione GEOCANTIERI : (308/D1)

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/N/cm ²	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/N/cm ²
0.10	5	18	3.10	5	14
0.20	8	29	3.20	6	16
0.30	7	25	3.30	5	14
0.40	9	33	3.40	7	19
0.50	10	36	3.50	8	22
0.60	7	25	3.60	9	24
0.70	7	25	3.70	11	30
0.80	6	21	3.80	12	32
0.90	4	14	3.90	14	38
1.00	5	18	4.00	16	43
1.10	7	23	4.10	16	40
1.20	6	20	4.20	1	3
1.30	7	23	4.30	17	43
1.40	7	23	4.40	16	40
1.50	6	20	4.50	19	48
1.60	7	23	4.60	18	45
1.70	7	23	4.70	24	60
1.80	7	23	4.80	22	55
1.90	5	16	4.90	22	55
2.00	6	19	5.00	25	62
2.10	4	12	5.10	25	59
2.20	3	9	5.20	26	61
2.30	7	21	5.30	24	56
2.40	7	21	5.40	22	52
2.50	5	15	5.50	23	54
2.60	8	23	5.60	22	51
2.70	7	21	5.70	21	49
2.80	3	9	5.80	20	46
2.90	4	12	5.90	19	44
3.00	4	12	6.00	21	49

cont.

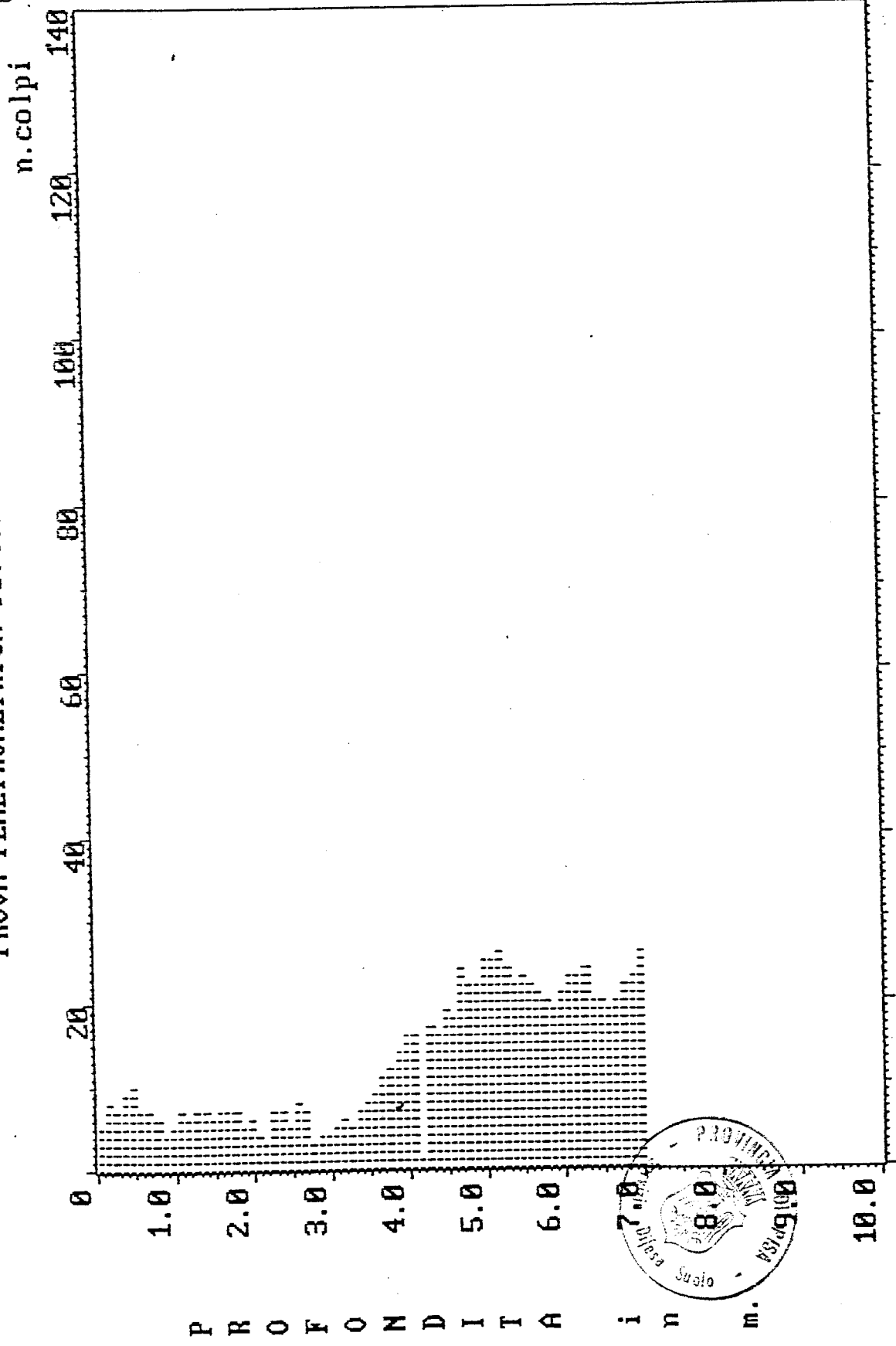
PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA KgN/cm ² .	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA KgN/cm ² .
6.10	23	50	6.60	19	41
6.20	23	50	6.70	20	43
6.30	24	44	6.80	22	49
6.40	20	44	6.90	23	50
6.50	28	44	7.00	26	57



Sez. GEOTECNICA

Committente: Dott. Belcari Carlo
 Località: Montecatini Via del Crinale (S.M. Monte) Indagine geognostica
 Prova del 10-4-91 da 0.00 a 7.00 (m.)
 N. Archiviazione GEDCANTIERI : (306/D1)

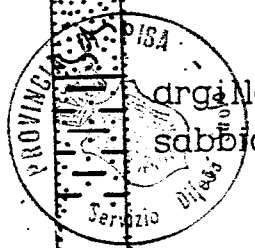
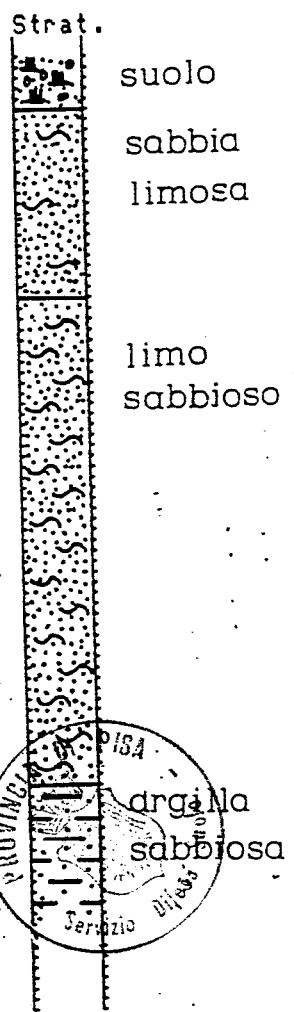
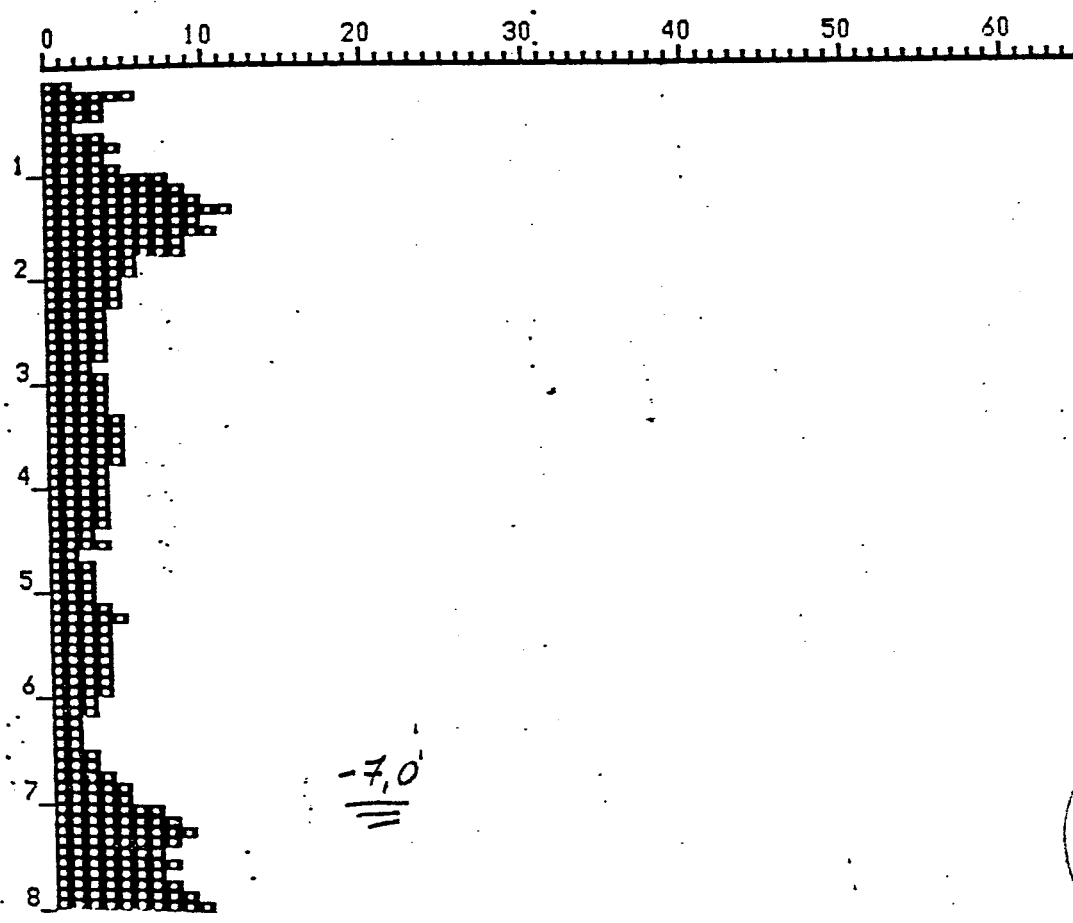
PROVA PENETROMETRICA [S.C.P.T.] N. 6



Resistenza : punta (1 colpo/10 cm.) rivestimento (—)

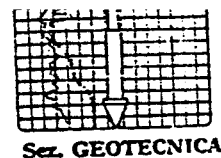
Committente : Dott. Belcari Carlo
Località : Montecalvoli Via del Crinale (S.M.Monte) Indagine geognostica
Prova del 10-4-91 da 0.00 a 7.00 (m.)
N. Archiviazione GEOCANTIERI : (308/D1)

prova n. : 7
 localita' : S.MARIA A MONTE
 data : 16-5-89
 Committente : ENEL



9_
 Kg/cm²
 colpi

GEOCANTIERI s.s.
SANTARNEDDI Eraldo
Via Volterrana n.245
CAPANNOLI (Pisa)



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA n. 8

Committente :Sassi Fabrizio e Valdrischi Antonella

Località :Santa Maria a Monte Via di Melone Indagine geognostica

Livello della falda :Assente alla prof. raggiunta

Prova del 7-7-92 da 0.00 a 6.00 (m.)

N. Archiviazione GEOCANTIERI : (173/DI)

Resistenza alla punta

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/CM ² .	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/CM ² .
0.10	8	29	3.10	28	76
0.20	9	33	3.20	26	71
0.30	14	51	3.30	30	82
0.40	27	98	3.40	34	93
0.50	19	69	3.50	46	125
0.60	11	39	3.60	40	108
0.70	9	32	3.70	33	89
0.80	7	25	3.80	28	76
0.90	13	46	3.90	36	97
1.00	6	21	4.00	37	100
1.10	10	33	4.10	30	76
1.20	14	46	4.20	38	96
1.30	21	69	4.30	48	121
1.40	18	59	4.40	64	161
1.50	13	42	4.50	89	224
1.60	19	61	4.60	101	252
1.70	28	90	4.70	47	117
1.80	34	110	4.80	34	85
1.90	29	93	4.90	36	90
2.00	33	106	5.00	35	87
2.10	39	116	5.10	40	94
2.20	26	77	5.20	46	108
2.30	20	60	5.30	47	110
2.40	17	51	5.40	40	94
2.50	18	54	5.50	39	91
2.60	27	79	5.60	54	125
2.70	36	106	5.70	61	142
2.80	48	141	5.80	97	225
2.90	35	103	5.90	49	114
3.00	31	91	6.00	59	137



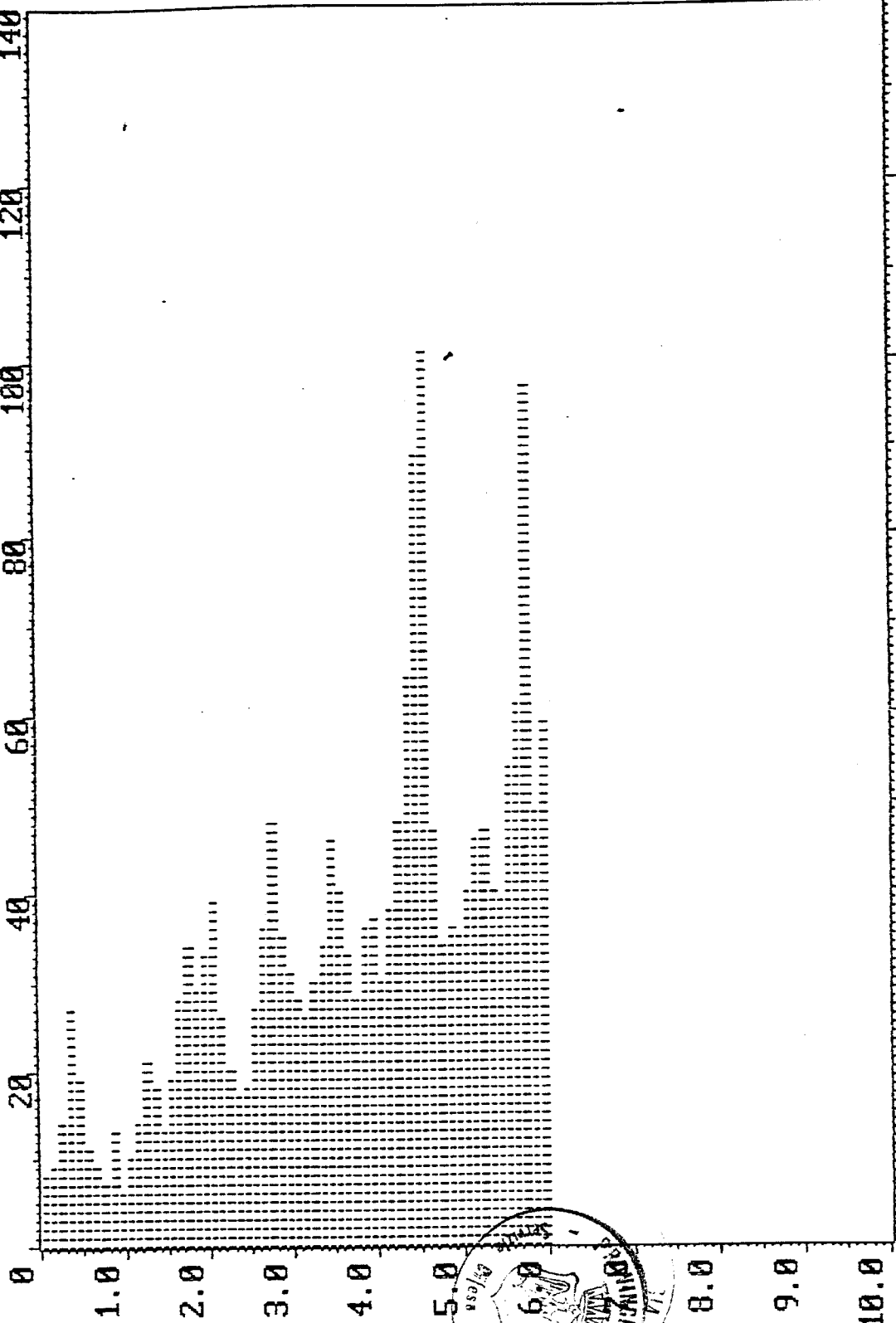
cont.

PROVA PENETROMETRICA [S.C.P.T.] N. 8

Sez. GEOTI

n.colpi

140
120
100
80
60
40
20
0



PROFONDITA' in m.

Resistenza : punta (1 colpo/10 cm.) rivestimento (—)

Committente :Sassi Fabrizio e Valdrighi Antonella

Località :Santa Maria a Monte Via di Melone Indagine geognostica

Prova del 7-7-92 da 0.00 a 6.00 (m.)

N. Archiviazione BECCANTIERI : (173/01)

G.S.Trivellazioni s.n.c.
 Bianchecchi & Scardoli
 Via C. Bini n.5
 SAN MINIATO BASSO (PI)

G. S. TRIVELLAZIONI s.n.c.
 Sede Sociale: Via C. Bini, n. 5
 56023 S. MINIATO BASSO (PI)
 - Telef. (0571) 42.440 - 42.505
 c.f. e p. I.V.A. 0045137 050 8

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA n. 9

Committente : Sig. Giorgi Leda Rossi Elsa

Località : SANTA MARIA A MONTE Via Melone Indagine geognostica

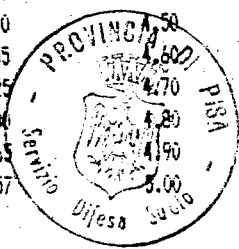
Livello della falda : Assente alla prof. raggiunta

Prova del 8.3.93 da 0.00 a 5.00 (m.)

N. Archiviazione G.S.Trivellazioni : (83/D1)

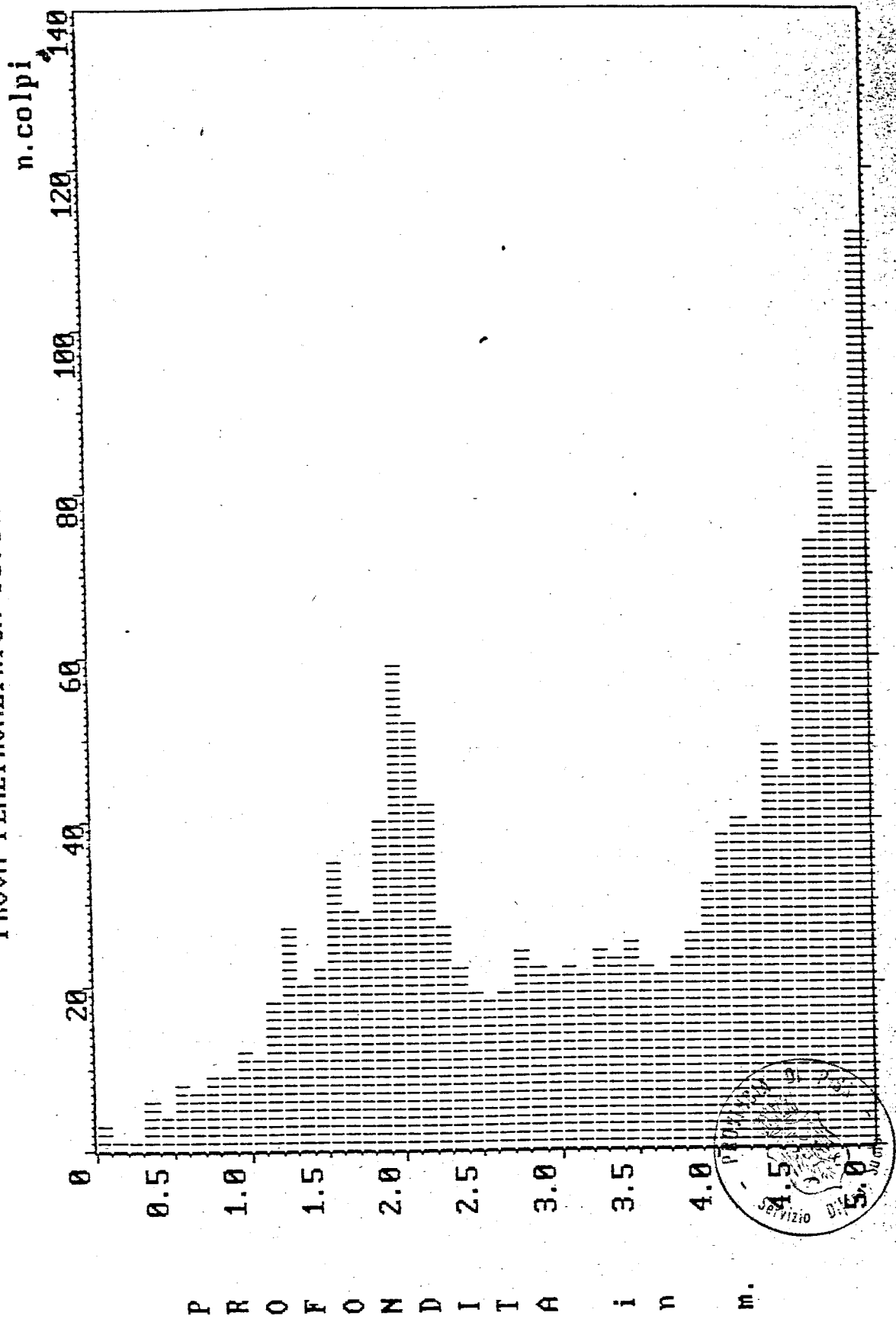
Resistenza alla punta

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA KgN/cm ² .	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA KgN/cm ² .
0.10	3	11	2.60	18	53
0.20	1	4	2.70	19	56
0.30	1	4	2.80	24	70
0.40	6	22	2.90	22	65
0.50	4	15	3.00	21	62
0.60	8	29	3.10	22	60
0.70	7	25	3.20	21	57
0.80	9	32	3.30	24	65
0.90	9	32	3.40	23	63
1.00	12	43	3.50	25	68
1.10	11	36	3.60	22	59
1.20	16	59	3.70	21	57
1.30	27	86	3.80	23	62
1.40	20	65	3.90	26	70
1.50	22	72	4.00	32	86
1.60	35	113	4.10	38	96
1.70	29	93	4.20	40	101
1.80	28	90	4.30	39	98
1.90	40	129	4.40	49	123
2.00	59	190	4.50	45	113
2.10	52	155	4.60	65	162
2.20	42	125	4.70	74	185
2.30	27	80	4.80	83	207
2.40	22	65	4.90	77	192
2.50	19	57	5.00	112	280



Basta Spedite Via C. C. 1000
50078 S. MINATO BARBO (A)
Telef. (0571) 42.440 - 42.505
c.f. e.p. I.V.A. 005137 050 6

PROVA PENETROMETRICA [S.C.P.T.] N. 9



Committente : Sigg. Giorgi Leda Rossi Elsa
Località : SANTA MARIA A MONTE Via Melone Indagine geognostica
Prova del 8.3.93 da 0.00 a 5.00 (m.)
N. Archiviazione S.S.Trivellazioni : (. 83/01)

GEOPROGETTI

Piazza Martiri della Libertà' 45 - 56025 PONTEDERA (PISA)
 Tel. 0587 / 54881 P. I.V.A. 0086639 050 3

S.C.P.T.**Standard Cone Penetration Test**

=====

ELABORAZIONE DATI PROVE PENETROMETRICHE

=====

Penetrometro dinamico leggero da 30 Kg

=====

Versione 1987

Numero prove :
 Committente : MEUCCI
 Località : S.MARIA A MONTE
 Cantiere : VIA DI BIENTINA
 Data : 16/05/1989

LEGENDA

-----	Ap	Argilla organica o plastica	FI = Angolo di attrito
=====	A	Argilla	Dr = Densità' relativa
===== ~	Al	Argilla limosa	Cu = Coesione utile
===== ~ ~ ~ ~ ~	La	Limo argilloso	mv = Coefficiente di
===== ~ ~ ~ ~ ~	L	Limo	compressibilità' volumetrica
===== ~ ~ ~ ~ ~	Ls	Limo sabbioso	
===== ~ ~ ~ ~ ~	Sl	Sabbia limosa	
===== ~ ~ ~ ~ ~	S	Sabbia	
===== ~ ~ ~ ~ ~	Sa	Sabbia addensata	
===== ~ ~ ~ ~ ~	G	Ghiaia	
===== ~ ~ ~ ~ ~	Tr	Terreno di riporto	
===== ~ ~ ~ ~ ~	R	Substrato roccioso	

GEOPROBETTI

Piazza Martiri della Libertà 45 - 56025 PONTEDERA (PI)
Tel. 0587 / 54801 P. I.V.A. 0086639 058 3

Prova penetrometrica n°:

10

Committente:

MEUCCI

Località:

S.MARIA A MONTE

Cantiere:

VIA DI BIENTINA

Data:

16/05/1989

valori derivati

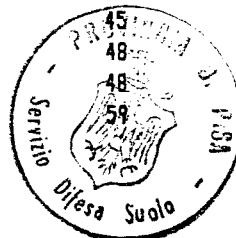
PROFONDITA' [metri]	Numero colpi	Tipo litologico	FI [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/cm ²]	av [cmq/t]
.1	6	L			.6	27.78
.2	7	L			.7	23.81
.3	6	L			.6	27.78
.4	3	L			.3	55.56
.5	4	L			.4	41.67
.6	3	L			.3	55.56
.7	2	L			.2	83.33
.8	2	L			.2	83.33
.9	4	L			.4	41.67
1	3	L			.3	55.56
1.1	4	L			.4	41.67
1.2	4	L			.4	41.67
1.3	5	Ls	28.4	20		33.33
1.4	6	Ls	28.4	20		27.78
1.5	8	Ls	29.24	28		28.83
1.6	14	Ls	31.74	45		11.9
1.7	9	Ls	30	35		18.52
1.8	8	Ls	29.24	28		28.83
1.9	10	Ls	30	35		16.67
2	7	Ls	29.24	28		23.81
2.1	7	Ls	29.24	28		23.81
2.2	16	Ls	31.74	45		10.42
2.3	9	Ls	30	35		18.52
2.4	10	Ls	30	35		16.67
2.5	9	Ls	30	35		18.52
2.6	11	Ls	30	35		15.15
2.7	11	Ls	30	35		15.15
2.8	10	Ls	30	35		16.67
2.9	22	Ls	33.94	55		7.58
3	21	Ls	33.18	52		7.94
3.1	13	Ls	30.8	40		12.82
3.2	17	Ls	32.42	40		9.8
3.3	13	Ls	30.8	40		12.82
3.4	12	Ls	30.8	40		13.89
3.5	26	Ls	34.6	59		6.41
3.6	20	Ls	33.18	52		8.33
3.7	14	Ls	31.74	45		11.9
3.8	17	Ls	32.42	40		9.8
3.9	20	Ls	33.18	52		8.33
4	15	Ls	31.74	45		11.11
4.1	13	Ls	30.8	40		12.82
4.2	12	Ls	30.8	40		13.89
4.3	13	Ls	30.8	40		12.82
4.4	13	Ls	30.8	40		12.82
4.5	12	Ls	30.8	40		13.89
4.6	12	Ls	30.8	40		13.89
4.7	15	Ls	31.74	45		11.11
4.8	12	Ls	30.8	40		13.89
4.9	14	Ls	31.74	45		11.9
5	18	Ls	32.42	48		9.26



Piazza Martiri della Libertà' 45 - 56025 PONTEDERA (PI)
Tel. 0587 / 54001 P. I.V.A. 0086639 050 3

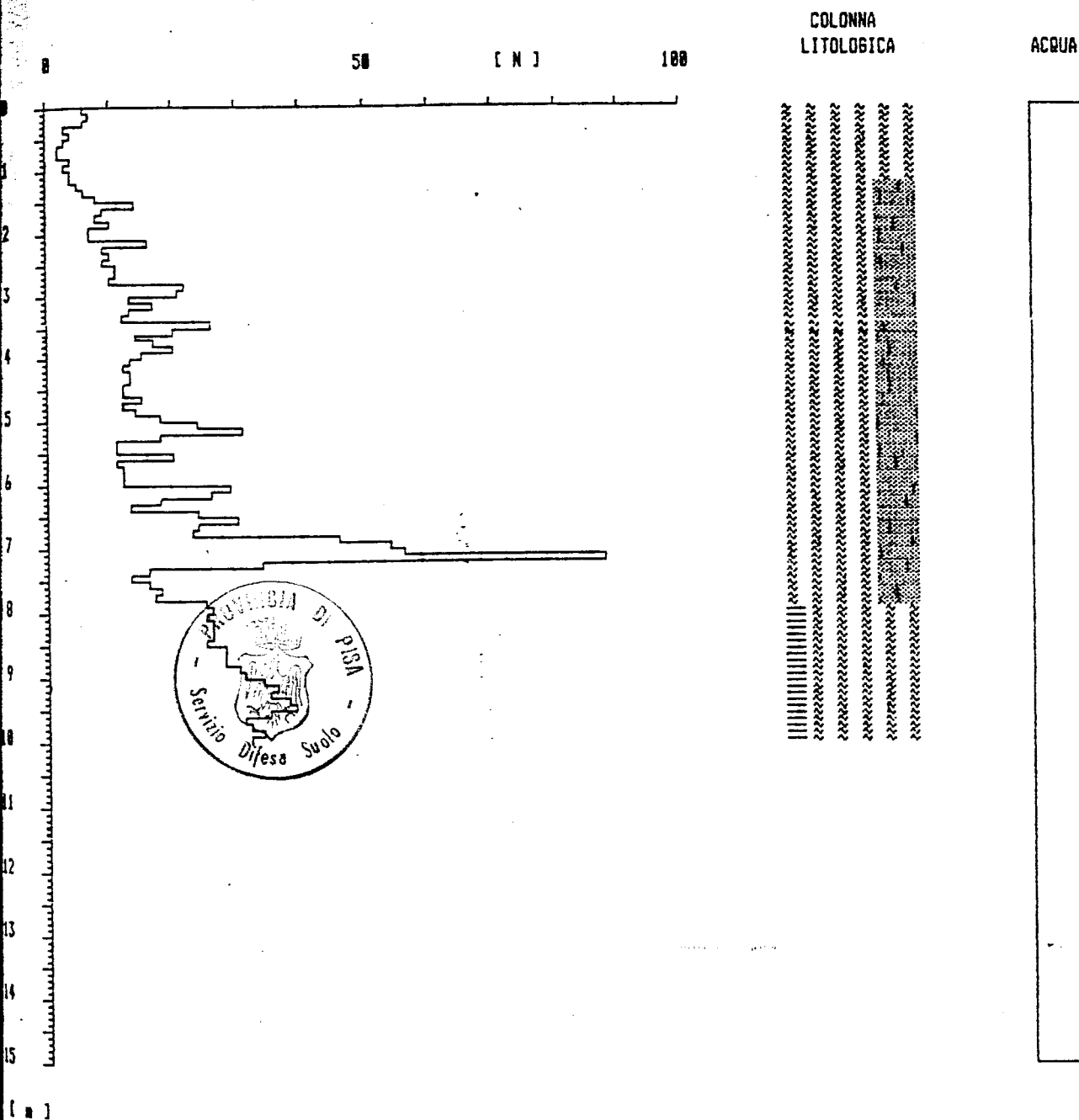
valori derivati

PROFONDITA' [metri]	Numero colpi	Tipo litologico	FI [gradi]	Dr [%]	Cu [Kg/cmq]	mv [cmq/t]
5.1	24	Ls	34.6	59		6.94
5.2	31	Ls	35.98	65		5.38
5.3	18	Ls	32.42	48		9.26
5.4	11	Ls	30	35		15.15
5.5	11	Ls	30	35		15.15
5.6	20	Ls	33.18	52		8.33
5.7	11	Ls	30	35		15.15
5.8	12	Ls	30.8	40		13.89
5.9	12	Ls	30.8	40		13.89
6	12	Ls	30.8	40		13.89
6.1	29	Ls	35.98	65		5.75
6.2	26	Ls	34.6	59		6.41
6.3	18	Ls	32.42	48		9.26
6.4	13	Ls	30.8	40		12.82
6.5	24	Ls	34.6	59		6.94
6.6	30	Ls	35.98	65		5.56
6.7	24	Ls	34.6	59		6.94
6.8	23	Ls	33.94	55		7.25
6.9	46	Ls	39.77	80		3.62
7	54	Ls	41.9	89		3.09
7.1	56	Ls	41.9	89		2.98
7.2	80	Ls	42.73	92		1.89
7.3	34	Ls	37.35	70		4.9
7.4	16	Ls	31.74	45		18.42
7.5	13	Ls	30.8	40		12.82
7.6	16	Ls	31.74	45		18.42
7.7	18	Ls	32.42	48		9.26
7.8	17	Ls	32.42	48		9.8
7.9	25	Ls	34.6	59		6.67
8	26	La			2.6	6.41
8.1	25	La			2.5	6.67
8.2	26	La			2.6	6.41
8.3	26	La			2.6	6.41
8.4	26	La			2.6	6.41
8.5	25	La			2.5	6.67
8.6	28	La			2.8	5.95
8.7	28	La			2.8	5.95
8.8	28	La			2.8	5.95
8.9	30	La			3	5.56
9	31	La			3.1	5.38
9.1	34	La			3.4	4.9
9.2	36	La			3.6	4.63
9.3	35	La			3.5	4.76
9.4	38	La			3.8	4.39
9.5	39	La			3.9	4.27
9.6	35	La			3.5	4.76
9.7	31	La			3.1	5.38
9.8	32	La			3.2	5.21
9.9	34	La			3.4	4.9
10	32	La			3.2	5.21

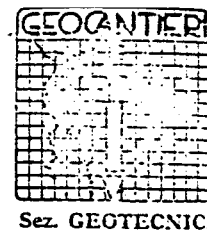


Piazza Martiri della Libertà 45 - 56025 PONTEDERA (PI)
Tel. 0587 / 54001 P. I.V.A. 0086639 050 3

Committente : MEUCCI
Località : S.MARIA A MONTE
Cantiere : VIA DI BIENTINA
Data : 16/05/1989



GEOCANTIERI s.s.
SANTARNECCHI Eraldo
Via Volterrana n.245
CAPANNOLI (Fisa)



PROVA FENETROMETRICA DINAMICA n. 11

Committente : Sig. Rosellini Elio

Località : Via di Bientina 305 SANTA MARIA A MONTE - Indagine geognostica

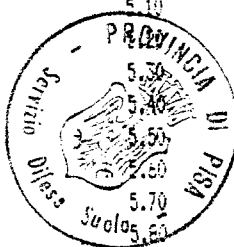
Livello della falda : Assente alla prof. raggiunta

Prova del 19-5-92 da 0.00 a 6.00 (m.)

N. Archiviazione GEOCANTIERI : (144/D1)

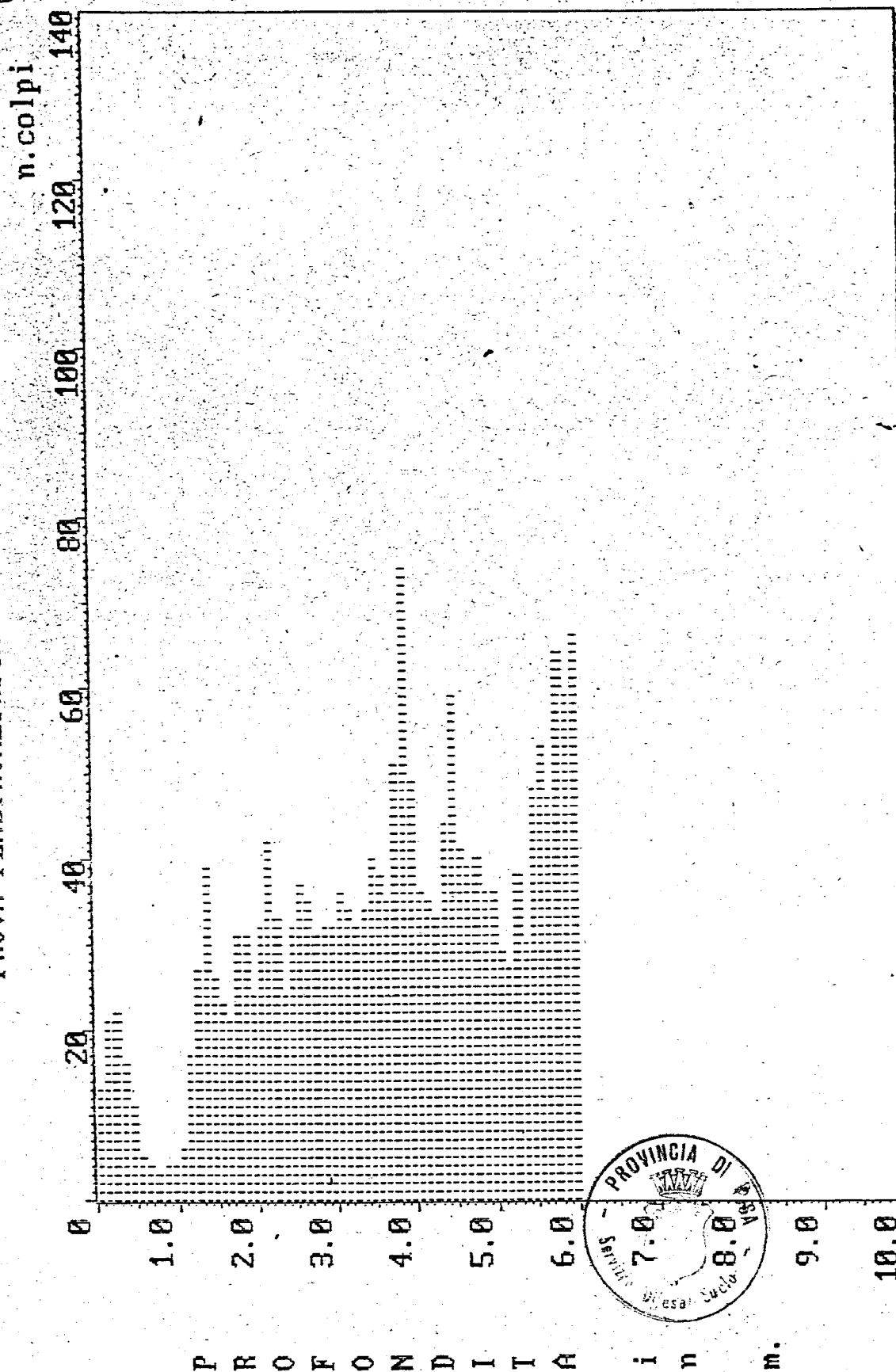
Resistenza alla punta

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/M/cm².	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/M/cm².
0.10	13	47	3.10	36	96
0.20	21	76	3.20	34	93
0.30	22	80	3.30	32	87
0.40	16	58	3.40	34	93
0.50	11	40	3.50	40	109
0.60	5	18	3.60	38	103
0.70	4	14	3.70	38	98
0.80	3	11	3.80	51	138
0.90	4	14	3.90	74	200
1.00	4	14	4.00	49	132
1.10	6	20	4.10	36	91
1.20	17	56	4.20	35	88
1.30	27	82	4.30	33	83
1.40	39	127	4.40	44	111
1.50	26	85	4.50	59	149
1.60	23	74	4.60	41	102
1.70	21	65	4.70	39	97
1.80	31	100	4.80	40	100
1.90	31	100	4.90	35	90
2.00	24	77	5.00	36	90
2.10	32	95	5.10	29	68
2.20	42	125	5.20	27	63
2.30	33	98	5.30	38	89
2.40	24	71	5.40	30	76
2.50	32	95	5.50	43	112
2.60	37	109	5.60	33	123
2.70	38	103	5.70	47	107
2.80	31	91	5.80	64	149
2.90	32	94	5.90	59	137
3.00	32	94	6.00	66	153



PROVA PENETROMETRICA [S.C.P.T.] N. 11

Sez. GEOT



Resistenza : punta (1 colpo/10 cm.) rivestimento (—)

Committente : Sig. Rosellini Elio

Località : Via di Bientina 305 SANTA MARIA A MONTE Indagine geognostica

Prove del 19-5-92 da 0.00 a 6.00 (m.)

N. Archiviazione GEOCANTIERI : (146/01)

GEOCANTIERI s.s.
SANTARNECCHI Eraldo
Via Volterrana n.245
CAPANNOLI (Pisa)

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA n. 12

Committente : Sig. Falaschi Franco

Località : Pregiuntino S.M. MONTE (PI) Indagine geognostica

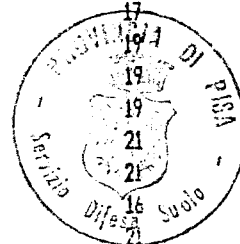
Livello della falda :

Prova del 21-1-91 da 0.00 a 10.00 (m.)

N. Archiviazione GEOCANTIERI : (259/D1)

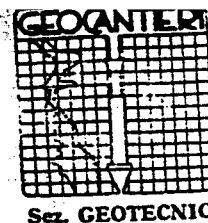
Resistenza alla punta

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 ca.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg*IN/cm ² .	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 ca.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg*IN/cm ² .
0.10	4	15	3.10	16	44
0.20	4	15	3.20	17	46
0.30	1	4	3.30	14	38
0.40	2	7	3.40	17	46
0.50	7	25	3.50	18	49
0.60	12	43	3.60	22	59
0.70	19	68	3.70	22	59
0.80	23	82	3.80	21	57
0.90	25	89	3.90	19	51
1.00	26	93	4.00	18	49
1.10	37	121	4.10	18	45
1.20	38	124	4.20	19	48
1.30	49	160	4.30	17	43
1.40	41	134	4.40	14	35
1.50	37	121	4.50	10	25
1.60	36	116	4.60	11	27
1.70	34	110	4.70	10	25
1.80	33	106	4.80	10	25
1.90	25	81	4.90	9	22
2.00	20	64	5.00	7	17
2.10	17	51	5.10	8	19
2.20	16	48	5.20	8	19
2.30	17	51	5.30	8	21
2.40	15	45	5.40	9	21
2.50	14	42	5.50	9	16
2.60	14	41	5.60	7	21
2.70	15	44	5.70	9	23
2.80	14	41	5.80	10	23
2.90	14	41	5.90	10	23
3.00	15	44	6.00	10	23



cont.

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/N/cm².	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/N/cm².
6.10	9	20	8.10	15	29
6.20	11	24	8.20	16	31
6.30	12	26	8.30	18	35
6.40	11	24	8.40	20	39
6.50	11	24	8.50	21	41
6.60	12	26	8.60	24	46
6.70	13	28	8.70	25	48
6.80	11	24	8.80	30	58
6.90	9	20	8.90	31	60
7.00	11	24	9.00	30	58
7.10	15	31	9.10	28	51
7.20	13	27	9.20	29	53
7.30	8	16	9.30	38	69
7.40	5	10	9.40	43	79
7.50	5	10	9.50	47	86
7.60	5	10	9.60	46	84
7.70	4	8	9.70	40	73
7.80	8	16	9.80	35	64
7.90	10	20	9.90	37	67
8.00	13	26	10.00	41	74

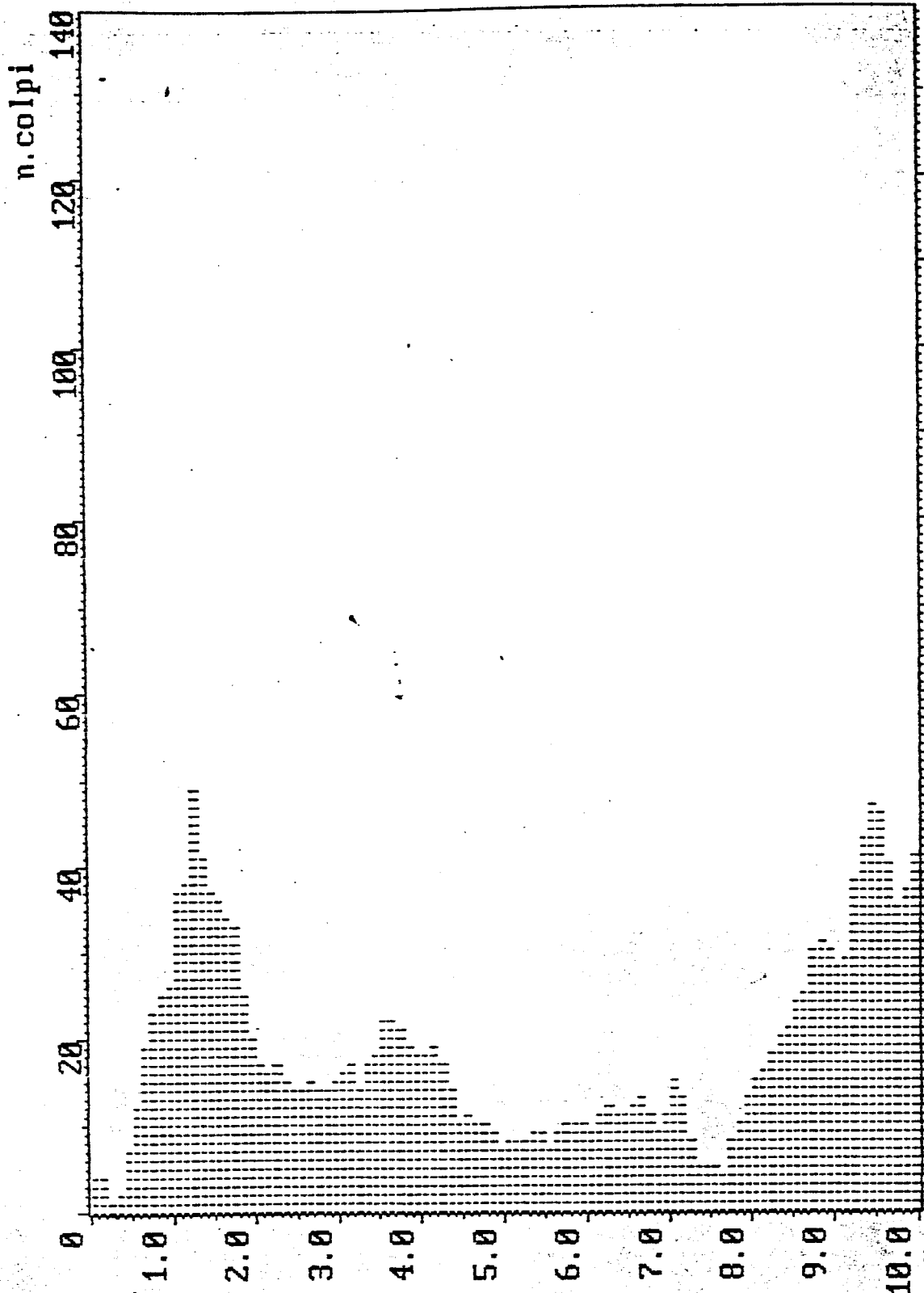


Committente : Sig. Falaschi Franco
 Località : Pregiuntino S.M. MONTE (PI)
 Prova del 21-1-91 da 0.00 a 10.00 (m.)
 N. Archiviazione GEOANTERI : (258/D1)



PROVA PENETROMETRICA [S.C.P.T.] N. 12

Sez. GEOTEC



Resistenza : punta (| 1 colpo/10 cm.) rivestimento (—)

PROFONDITA

Committente : Sig. Falaschi Franco
 Località : Prejuntino S.M. MONTE (PI) Indagine geognostica
 Prova del 21-1-91 da 0.00 a 10.00 (m.)
 N. Archiviazione GEOCANTIERI : (259/D1)



GEOCANTIERI s.s.
SANTARNECCHI Eraldo
Via Volterrana n.245
CAPANNOLI (Pisa)



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA n. 13

Committente : Sig. Nieri Michele

Località : Prajuntino Via Paniacchi 7 S.M. MONTE Indagine geognostica

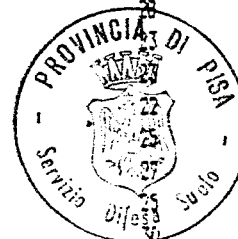
Livello della falda : Assente alla prof. raggiunta

Prova del 20-5-91 da 0.00 a 7.00 (M.)

N. Archiviazione GEOCANTIERI : (325-2)

Resistenza alla punta

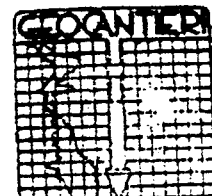
PROFONDITA IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. PEN. DIN. PUNTA (kg/cm²)	PROFONDITA IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. PEN. DIN. PUNTA (kg/cm²)
0.10	1	4	3.10	13	35
0.20	1	4	3.20	10	27
0.30	1	4	3.30	13	35
0.40	1	4	3.40	11	30
0.50	2	7	3.50	11	30
0.60	3	11	3.60	11	30
0.70	4	14	3.70	11	30
0.80	6	21	3.80	12	32
0.90	10	36	3.90	10	27
1.00	13	46	4.00	11	30
1.10	12	39	4.10	11	28
1.20	11	36	4.20	12	30
1.30	11	36	4.30	11	28
1.40	12	35	4.40	9	27
1.50	12	39	4.50	9	27
1.60	10	32	4.60	9	27
1.70	11	35	4.70	10	28
1.80	12	39	4.80	11	30
1.90	13	42	4.90	10	28
2.00	13	42	5.00	12	30
2.10	27	80	5.10	14	33
2.20	33	98	5.20	18	42
2.30	21	62	5.30	26	59
2.40	13	39	5.40	25	59
2.50	13	39	5.50	22	52
2.60	12	36	5.60	25	58
2.70	10	29	5.70	24	56
2.80	11	32	5.80	24	56
2.90	12	35	5.90	24	56
3.00	13	38	6.00	25	58



PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/CM ²	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA Kg/CM ²
----------------------	-------------------------	--	----------------------	-------------------------	--



5.10	25	57	6.60	25	54
5.20	27	57	6.70	27	59
5.30		61	6.80	29	63
6.40		61	6.90	29	63
6.50		57	7.00	28	61

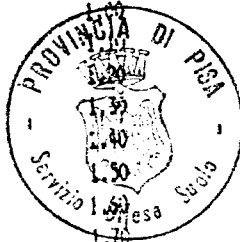


Sez. GEOTECNICA

Resistenza rivestimento



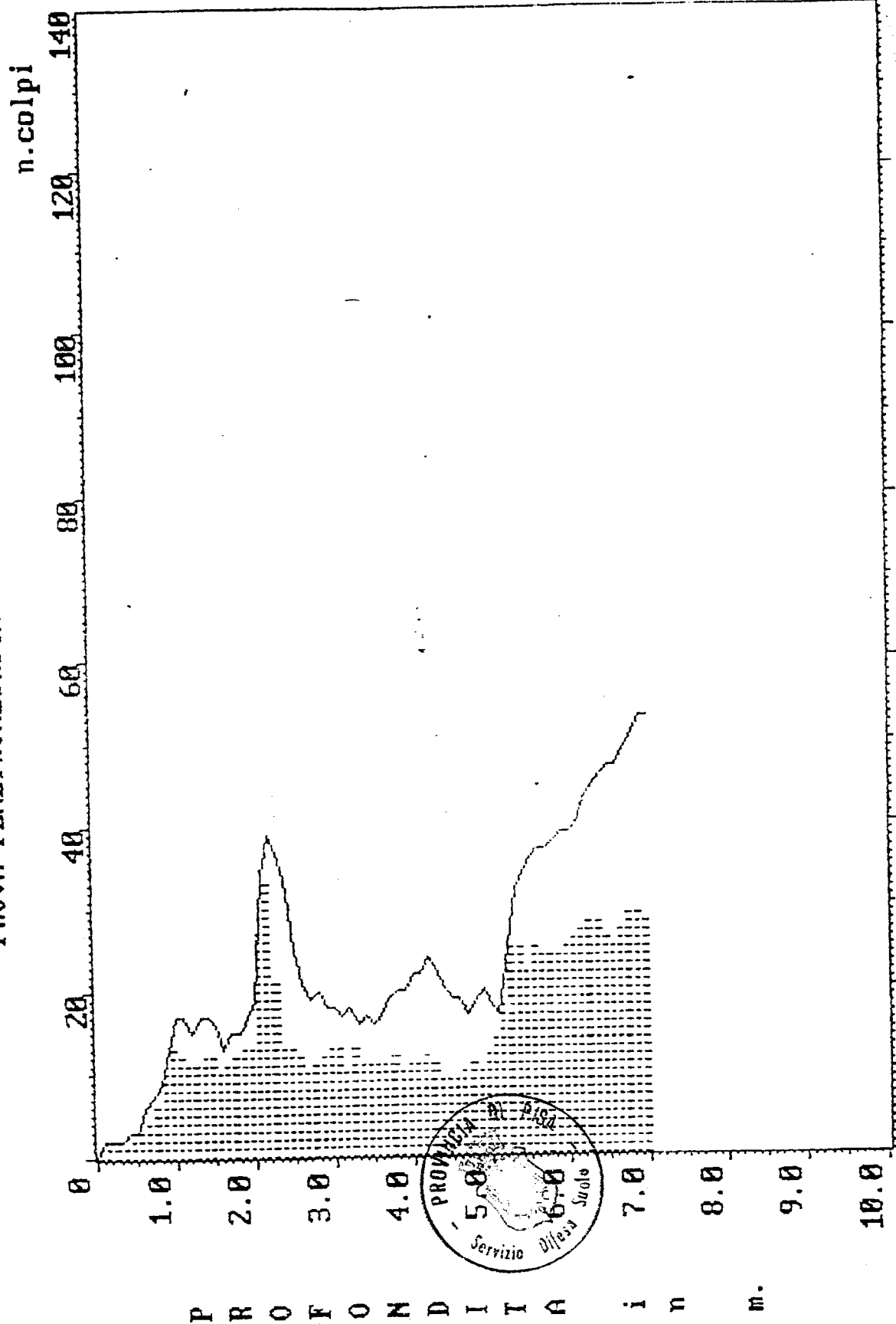
PROFONDITA' IN s.	N. COLPI ogni 10 cm.	PROFONDITA' IN s.	N. COLPI ogni 10 cm.
0.10	2	3.50	17
0.20	2	3.70	19
0.30	2	3.80	20
0.40	3	3.90	20
0.50	3	4.00	22
0.60	5	4.10	22
0.70	7	4.20	24
0.80	9	4.30	22
0.90	13	4.40	26
1.00	17	4.50	19
1.10	17	4.60	19
1.20	15	4.70	17
1.30	17	4.80	17
1.40	17	4.90	20
1.50	16	5.00	16
1.60	13	5.10	17
1.70	15	5.20	23
1.80	15	5.30	32
1.90	17	5.40	34
2.00	17	5.50	36
2.10	34	5.60	37
2.20	39	5.70	37
2.30	36	5.80	35
2.40	32	5.90	39
2.50	21	6.00	40
2.60	21	6.10	43
2.70	19	6.20	45
2.80	20	6.30	45
2.90	18	6.40	46
3.00	16	6.50	47
3.10	17	6.60	47
3.20	16	6.70	47
3.30	16	6.80	51
3.40	17	6.90	53
3.50	15	7.00	53



Committente: Sig. Neri Michele
 Località: Pregiurino Via Pennacchio 7 S.M. ANGELO Indagine geognostica
 Prova del 20-5-91 da 0,10 a 7,00 (e.)
 N. Archiviazione GEOANTIERI : (325/01)

PROVA PENETROMETRICA [S.C.P.T.] N. 13

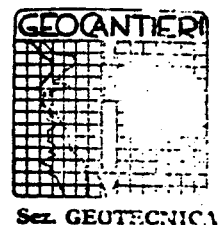
Sez. GEOTEC



Resistenza : punta (| 1 colpo/10 cm.) rivestimento (—)

Committente : Sig. Neri Michele
 Località : Pregiuntino Via Paniaccio 7 S.M. ANATE Indagine geognostica
 Prova del 20-5-91 " da 0.00 a 7.00 (m.)
 N. Archiviazione GEODANTIERI : (325/01)

GEOCANTIERI s.s.
SANTARNECCHI Eraldo,
Via Volterrana n.245
CAPANNOLI (Pisa)



PROVA PENETROMETRICA DINAMICA n.14

Committente : Sig. Catastini Demetrio

Località : Fontina S.MARIA a MONTE Via del Bruno Indagine geognostica

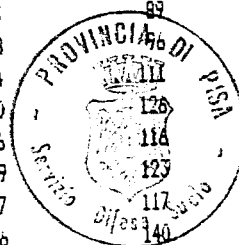
Livello della falda : Assente alla prof. raggiunta

Prova del 19-6-91 da 0.00 a 5.00 (m.)

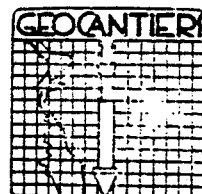
N. Archiviazione GEOCANTIERI : (26/D1)

Resistenza alla punta

PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA kg/m ² cm ² .	PROFONDITA' IN M.	N. COLPI ogni 10 cm.	RES. ROT. DIN. PUNTA kg/m ² cm ² .
0.10	7	25	2.60	21	62
0.20	7	25	2.70	23	68
0.30	4	15	2.80	26	76
0.40	5	18	2.90	23	68
0.50	5	18	3.00	24	70
0.60	6	21	3.10	25	68
0.70	6	21	3.20	30	82
0.80	6	21	3.30	24	65
0.90	9	32	3.40	26	71
1.00	14	50	3.50	22	60
1.10	19	62	3.60	23	62
1.20	21	69	3.70	27	73
1.30	25	82	3.80	29	78
1.40	25	82	3.90	30	81
1.50	28	92	4.00	33	89
1.60	23	74	4.10	38	96
1.70	19	61	4.20	44	126
1.80	21	68	4.30	50	116
1.90	24	77	4.40	46	123
2.00	25	81	4.50	49	117
2.10	25	74	4.60	47	140
2.20	25	74	4.70	56	210
2.30	23	68	4.80	84	182
2.40	21	62	4.90	73	275
2.50	20	60	5.00	118	

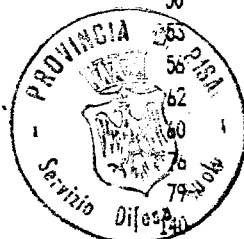


Resistenza rivestimento



Sez. GEOTECNICA

PROFONDITA' IN m.	N. COLPI ogni 10 cm.	PROFONDITA' IN m.	N. COLPI ogni 10 cm.
0.10	8	2.60	43
0.20	6	2.70	44
0.30	6	2.80	43
0.40	6	2.90	48
0.50	7	3.00	46
0.60	8	3.10	43
0.70	8	3.20	41
0.80	9	3.30	44
0.90	13	3.40	42
1.00	16	3.50	45
1.10	21	3.60	48
1.20	20	3.70	47
1.30	26	3.80	49
1.40	28	3.90	50
1.50	36	4.00	53
1.60	35	4.10	50
1.70	36	4.20	48
1.80	38	4.30	50
1.90	36	4.40	
2.00	37	4.50	
2.10	35	4.60	
2.20	32	4.70	
2.30	36	4.80	
2.40	40	4.90	
2.50	41	5.00	

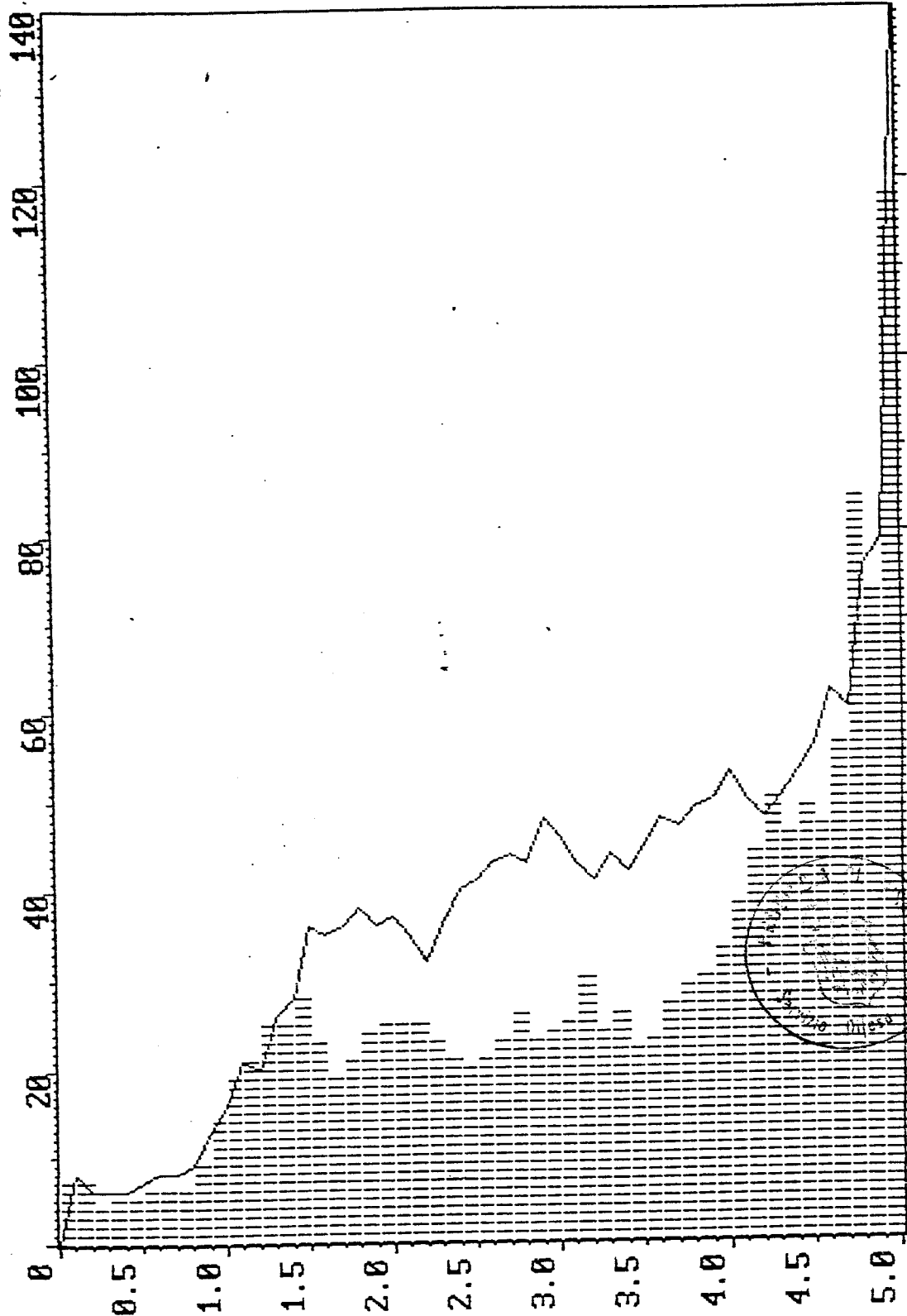


Committente : Sig. Catastini Demetrio
 Località : Fontina S. MARIA a MONTE Via del Bruno Indagine geognostica
 Prova del 19-6-91 da 0.00 a 5.00 (m.)
 N. Archiviazione GEOCANTIERI : (25/D1)

cont.

PROVA PENETROMETRICA [S.C.P.T.] N. 14

n.colpi



Resistenza : punta (1 colpo/10 cm.) rivestimento (—)

PROFONDITÀ in m.

Committente : Sig. Catastini Demetrio
 Località : Fontina S. MARIA a MONTE Via del Bruno Indagine geognostica
 Prova del 19-6-91 da 0.00 a 5.00 (m.)
 N. Archiviazione GEOTECN : (28/91)