

Protocollo n.: RG/002/95	Data esecuzione indagine: 30/06/95	Data emissione certificato: 06/07/95
Committente Amm. Comunale di Bucciano	Indirizzo:	
Cantiere: Loc. Gavetelle Piano di Zona (C167) Bucciano (BN)	Stendimento (n): S5	

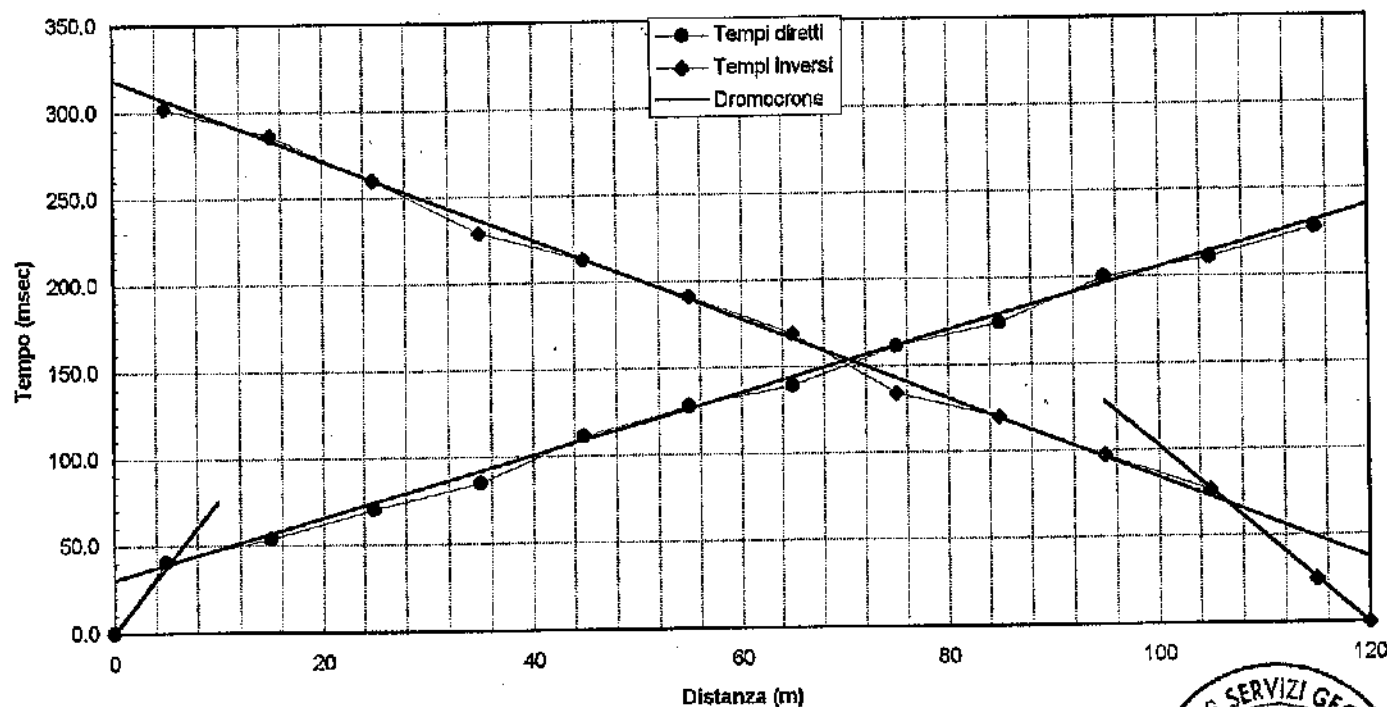
SISMICA A RIFRAZIONE

CARATTERISTICHE DELLO STENDIMENTO SISMICO

Lunghezza stendimento (m)	120.00	Distanza intergeofonica (m):	10	Distanza di offset (m)	5
---------------------------	---------------	------------------------------	-----------	------------------------	----------

DROMOCRONE

Profilo diretto ●				Profilo inverso ◆			
Geofono (n)	Quota (m s.l.m.)	Distanza (m)	Tempo (msec)	Geofono (n)	Quota (m s.l.m.)	Distanza (m)	Tempo (msec)
Scoppio Dir.	262.00	0.00	0.00	Scoppio Inv.	262.00	120.00	0.00
1	262.00	5.00	41.00	1	262.00	115.00	25.00
2	262.00	15.00	54.00	2	262.00	105.00	76.00
3	262.00	25.00	70.00	3	262.00	95.00	97.00
4	262.00	35.00	85.00	4	262.00	85.00	120.00
5	262.00	45.00	111.00	5	262.00	75.00	134.00
6	262.00	55.00	128.00	6	262.00	65.00	169.00
7	262.00	65.00	139.00	7	262.00	55.00	191.00
8	262.00	75.00	161.00	8	262.00	45.00	213.00
9	262.00	85.00	174.00	9	262.00	35.00	229.00
10	262.00	95.00	200.00	10	262.00	25.00	260.00
11	262.00	105.00	211.00	11	262.00	15.00	286.00
12	262.00	115.00	228.00	12	262.00	5.00	302.00



IL RESPONSABILE DELLA SPERIMENTAZIONE

Dott. Geol. Carmencita Ventrone

IL DIRETTORE DEL LABORATORIO

Dott. Geol. Antonio Petriccione

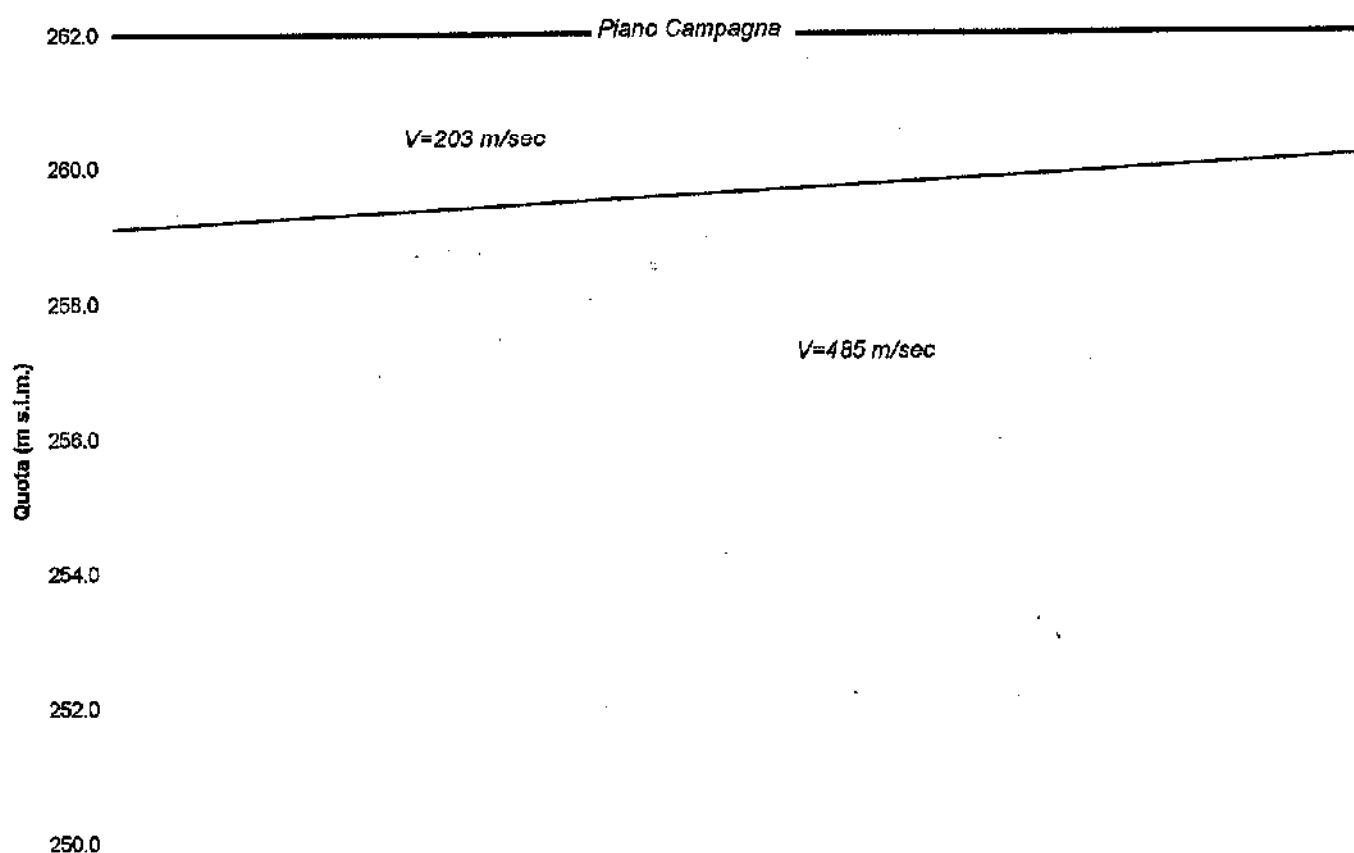


Protocollo n.: RG/002/95	Data esecuzione indagine: 30/06/95	Data emissione certificato: 06/07/95
Committente Amm. Comunale di Bucciano	Indirizzo:	
Cantiere: Loc. Gavetelle Piano di Zona (C167) Bucciano (BN)		Stendimento (n): S5

SISMICA A RIFRAZIONE

PROFILO SISMOSTRATIGRAFICO INTERPRETATIVO

Strato	(n)	1	2	3	4	5	6	7	8
Velocità onda P	(m/sec)	203	485						
Quota s.l.m. (diretto)	(m)	269.10	n.d.						
Quota s.l.m. (inverso)	(m)	260.15	n.d.						
Spessore (diretto)	(m)	2.90	n.d.						
Spessore (inverso)	(m)	1.85	n.d.						
Profondità dal p.c. (diretto)	(m)	2.90	n.d.						
Profondità dal p.c. (inverso)	(m)	1.85	n.d.						
Inclinazione	(°)	0.00	3.52						



IL RESPONSABILE DELLA SPERIMENTAZIONE

Dott. Geol. Carmencita Ventrone

IL DIRETTORE DEL LABORATORIO

Dott. Geol. Antonio Petriccione



Protocollo n.: RG/002/95	Data esecuzione indagine: 30/06/95	Data emissione certificato: 06/07/95
Committente Amm. Comunale di Bucciano	Indirizzo:	
Cantiere: Loc. Gavetelle Piano di Zona (C167) Bucciano (BN)	Stendimento (n): S6	

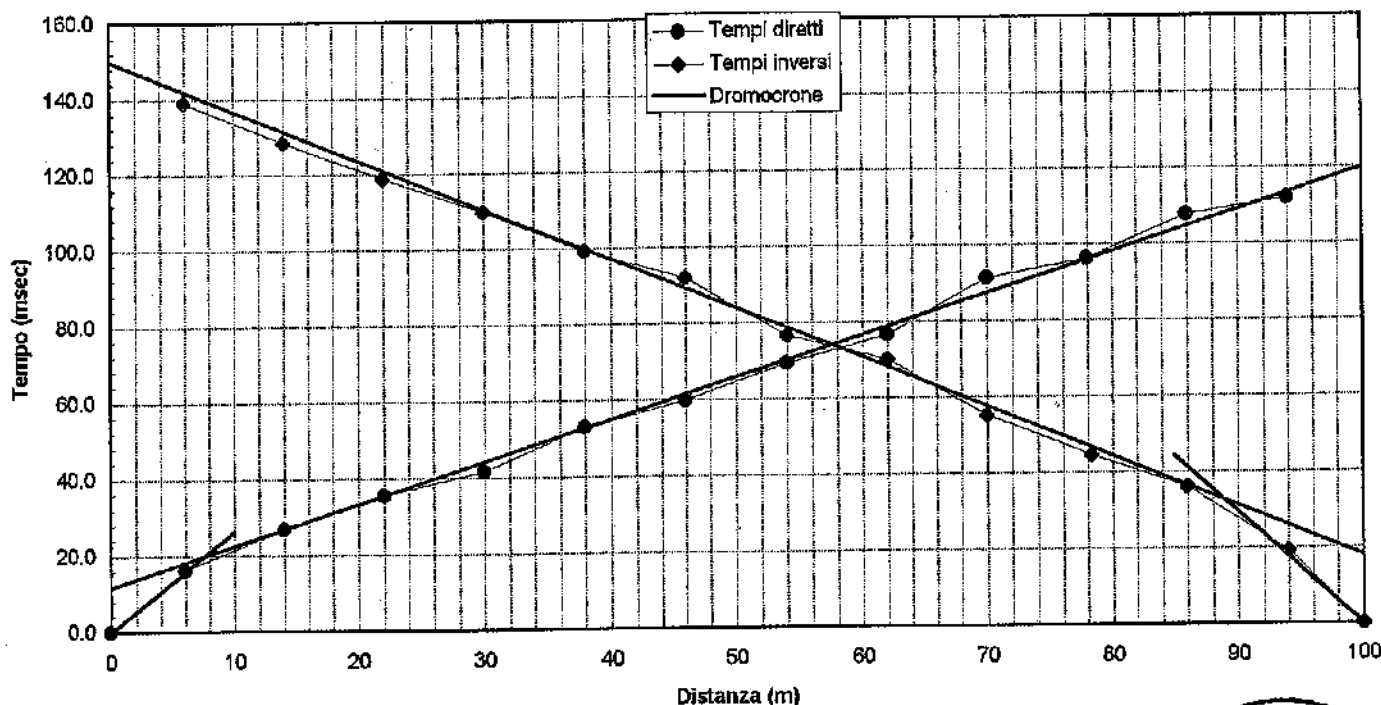
SISMICA A RIFRAZIONE

CARATTERISTICHE DELLO STENDIMENTO SISMICO

Lunghezza stendimento (m)	100.00	Distanza intergeofonica (m):	8	Distanza di offset (m)	6
---------------------------	---------------	------------------------------	----------	------------------------	----------

DROMOCRONE

Profilo diretto ●				Profilo inverso ◆			
Geofono (n)	Quota (m s.l.m.)	Distanza (m)	Tempo (msec)	Geofono (n)	Quota (m s.l.m.)	Distanza (m)	Tempo (msec)
Scoppio Dir.	274.50	0.00	0.00	Scoppio Inv.	273.00	100.00	0.00
1	274.30	6.00	16.30	1	273.10	94.00	19.20
2	274.10	14.00	27.00	2	273.20	86.00	36.00
3	274.00	22.00	35.50	3	273.40	78.30	44.50
4	273.90	30.00	41.70	4	273.50	70.00	55.20
5	273.80	38.00	53.00	5	273.60	62.00	69.90
6	273.70	46.00	59.70	6	273.70	54.00	76.60
7	273.60	54.00	69.30	7	273.80	46.00	92.00
8	273.50	62.00	76.60	8	273.90	38.00	99.20
9	273.40	70.00	91.30	9	274.00	30.00	109.90
10	273.20	78.00	96.30	10	274.10	22.00	118.90
11	273.10	86.00	107.60	11	274.30	14.00	128.50
12	273.00	94.00	112.00	12	274.50	6.00	139.20

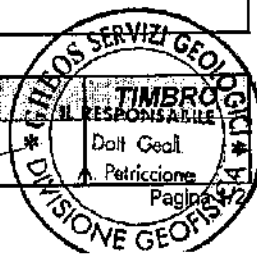


IL RESPONSABILE DELLA SPERIMENTAZIONE

Dott. Geol. Carmencita Ventrone

IL DIRETTORE DEL LABORATORIO

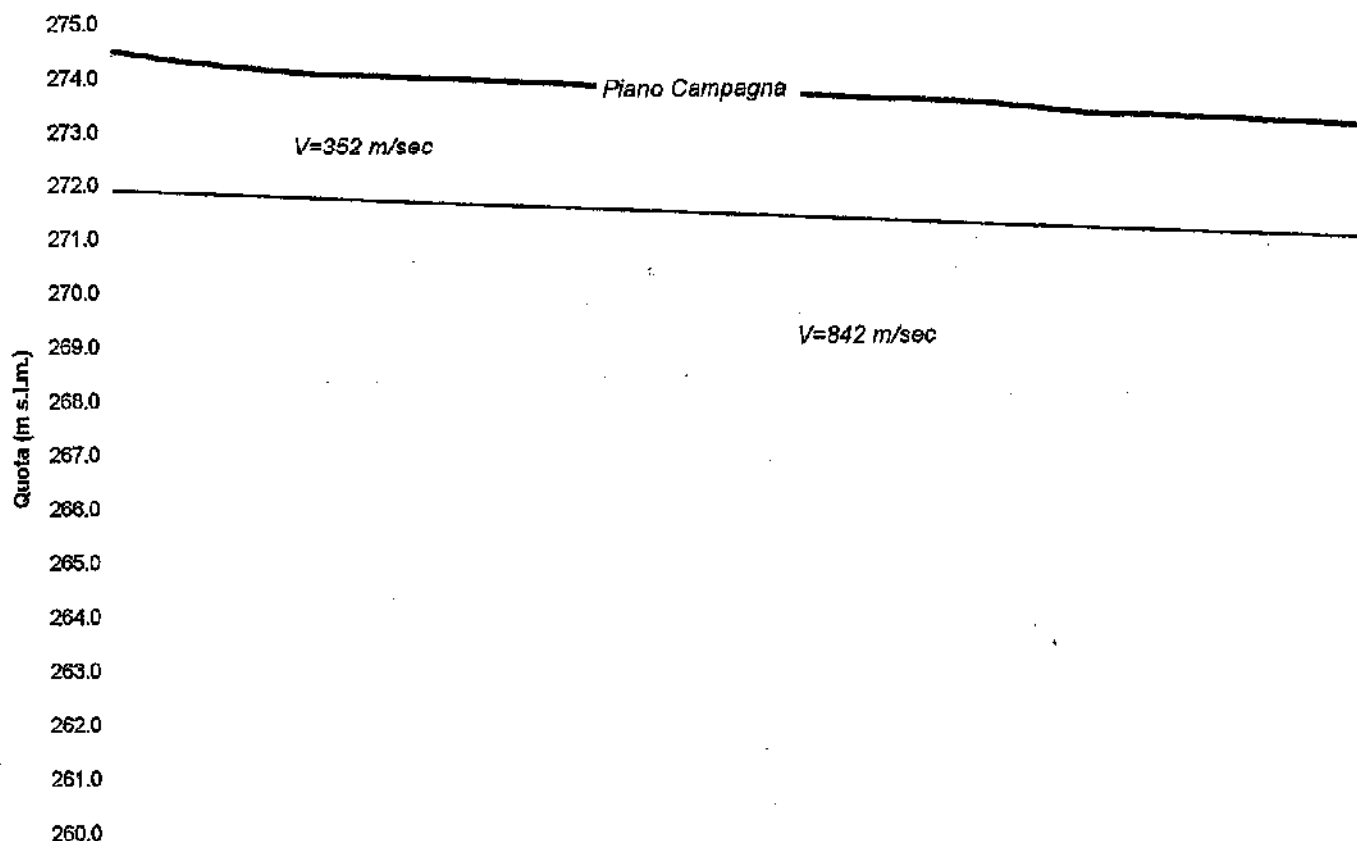
Dott. Geol. Antonio Petriccione



Protocollo n.: RG/002/95	Data esecuzione indagine: 30/06/95	Data emissione certificato: 06/07/95
Committente Amm. Comunale di Bucciano	Indirizzo:	
Cantiliere: Loc. Gavetella Piano di Zona (C167) Bucciano (BN)	Stendimento (n): S6	

SISMICA A RIFRAZIONE

PROFILO SISMOSTRATIGRAFICO INTERPRETATIVO									
Strato	(n)	1	2	3	4	5	6	7	8
Velocità onda P	(m/sec)	352	842						
Quota s.l.m. (diretto)	(m)	271.90	n.d.						
Quota s.l.m. (inverso)	(m)	270.80	n.d.						
Spessore (diretto)	(m)	2.60	n.d.						
Spessore (inverso)	(m)	2.10	n.d.						
Profondità dal p.c. (diretto)	(m)	2.60	n.d.						
Profondità dal p.c. (inverso)	(m)	2.10	n.d.						
Inclinazione	(°)	0.00	3.12						



IL RESPONSABILE DELLA SPERIMENTAZIONE

Dott. Geol. Carmencita Ventrone

IL DIRETTORE DEL LABORATORIO

Dott. Geol. Antonio Petriccione



SONDAGGIO N° 1

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO 27-28/10/86

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. - PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERBATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA							
0.00	1.00				Humus di natura piroclastica.		
1.00							
	8.00				Detrito ad elementi carbonatici di medie dimensioni misti a sabbia siltosa.		
9.00							
	2.50				Tufi scarsamente diagenizzati di colore giallastro-grigiastro.		
11.50							
	2.70				Tufi a media cementazione di colore giallastro.		
14.20							
	1.00				Tufi poco cementati con inclusi detritici carbonatici.		
15.20							
	1.80				Tufi abbastanza cementati di colore giallastro.		
17.00							
	5.00				Tufi abbastanza cementati di colore giallastro-grigiastro.		
22.00							

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

SONDAGGIO N° 2

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO

28-29/10/86

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERBATO	FALDA
------------	----------------	--------	------	----------------	---------	--------------	-------

PIANO DI CAMPAGNA

0.00	1.00				Humus di natura piroclastica.	
1.00						
		*				
		*				
	15.00				Detrito ad elementi carbonatici di medie dimensioni misti a sabbia siltosa, piuttosto scarsa.	
16.00						
	2.00				Detrito ad elementi carbonatici di medie dimensioni misti a sabbia siltosa piuttosto abbondante.	
18.00						
	3.00				Detrito ad elementi carbonatici misti a sabbia siltosa, molto scarsa.	
21.00						

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

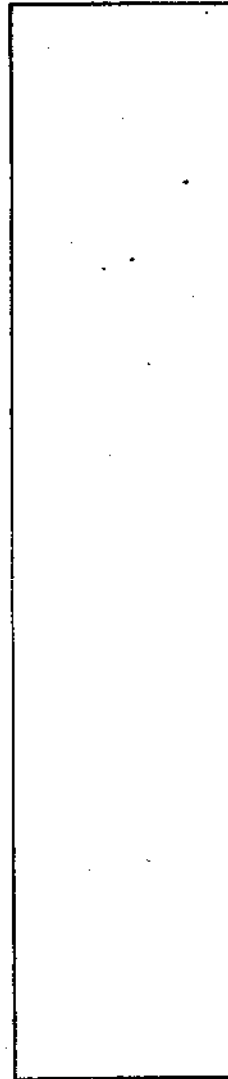
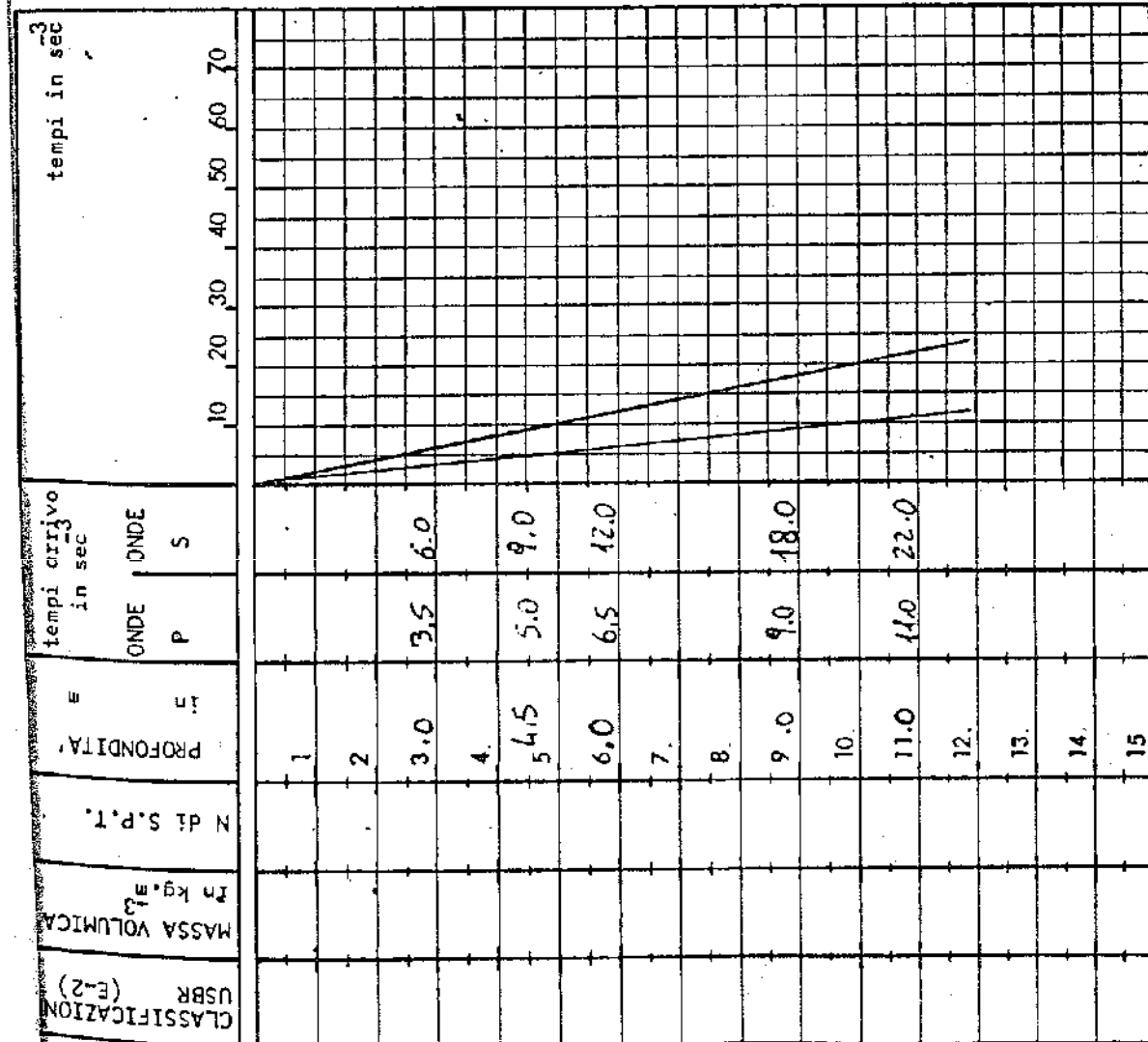
DR. GEOL. GIUSEPPE M. NISTA		LOG DEL SONDAGGIO SISMICO		N° 2
PROSPEZIONI		GEOFISICHE		tipo: NORM DOWN HOLE
RIF. N°	DEL	Operatore:		

PROGETTO:	PIANO DI RECUPERO	CLIENTE: AMMINISTRAZIONE COMUNALE DI BUCCIANO (BN)
LOCALITA':	BUCCIANO (BN)	Eseguito il 28/10/86
		Punti Indagati N°: 6+6

PARAMETRI DEI TERRENI	I° STRATO	II° STRATO	III° STRATO
-----------------------	-----------	------------	-------------

Potenza strato	$\frac{m}{h}$		
Massa volumica	$\frac{kg}{m^3}$	ρ	1800
Velocità onde P	$\frac{m}{s}$	V_p	1066
Velocità onde S	$\frac{m}{s}$	V_s	500
Indice di POISSON	ν		0,36
Modulo di YOUNG	$\frac{N}{m^2}$	E	1224×10^6
Modulo TAGLIO	$\frac{N}{m^2}$	G	$450,0 \times 10^6$
Modulo COMPRES.	$\frac{N}{m^2}$	λ	$1157,1 \times 10^6$
Rigidità	$\frac{N}{s \cdot m^3}$	R	$1,9 \times 10^6$

NOTE:



SONDAGGIO N° 3

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANI 29-30/10/86

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. PROVA SCISSIONOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERBATO	FALDA
------------	----------------	--------	------	----------------	---------	--------------	-------

PIANO DI CAMPAGNA

0.00	1.00				Humus di natura piroclastica.	
1.00					Detrito ad elementi carbonatici, talvolta arrotondati, misti a silt, sabbia ed argilla, presente in quantità variabile.	
12.50					Detrito carbonatico di piccole dimensioni misto a sabbia siltosa piroclastica.	
13.50	1.50				Sabbie siltose di natura piroclastica.	
15.00	1.50				Detrito carbonatico di piccole dimensioni misto a sabbia siltosa piroclastica.	
16.50	1.50				Alternanze di materiali piroclastici, talvolta argillificati, con materiale organico.	
18.00	1.00				Materiali piroclastici fini (siltiti) in parte argillificati e bene addensati.	
19.00	1.50				Detrito carbonatico di piccole dimensioni misto a sabbia siltosa.	
20.50	2.50				Detrito carbonatico di piccole dimensioni misto a sabbia siltosa.	
23.00					Detrito carbonatico di piccole dimensioni misto a sabbia siltosa.	

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	DETERMINAZIONI DELLE CARATTERISTICHE FISICHE GENERALI
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	
Analista:	RIF. LAB. N° 99/86 del

DETERMINAZIONE DELL' UMIDITA' NATURALE ED IGROSCOPICA

Capsula	n°			γ_d^*	K_f^*	
Capsula, massa	gr			20.94	20.85	
Capsula + terra nat. (*asciutta)	gr			56.74	61.83	
Capsula + terra secco	gr			53.83	58.60	
UMIDITA' NATURALE	Wn	%				55.2
UMIDITA' IGROSCOPICA	Wi	%		8.8	8.6	8.7

DETERMINAZIONE DEL PESO DI VOLUME

Volumetro	n°			C	
Volumetro, massa	gr			201.32	
Volumetro, capacità	cm ³			40.0	
Volumetro + campione	gr			267.51	
PESO VOLUME NATURALE	γ_n	KN m ⁻³		16.55	16.55
PESO VOLUME ASCIUTTO	γ_d	KN m ⁻³			11.59
PESO VOLUME SECCO	γ_d	KN m ⁻³			10.66
PESO VOLUME SATURO	γ_m	KN m ⁻³			16.55

DETERMINAZIONE DEL PESO SPECIFICO DEI GRANI (AASHTO T 100)

Picnometro	n°		* I **	* ritenuto al vaglio 10 ASTM: 0 % ** passante al vaglio 10 ASTM: 100 %
Campione secco	gr		27.81	
Picnometro + campione + acqua	gr		161.36	
Temperatura delle pesate (T)	°C		18	
Picnometro + acqua	gr		145.08	
Peso Specifico dei grani a T 18 (°)	KN m ⁻³		24.12	(°) k = 1.0004
PESO SPECIFICO DEI GRANI a 20 °C	KN m ⁻³		24.13	G _t 24.13

DETERMINAZIONE DELLE GRANDEZZE INDICI

INDICE DEI VUOTI	e°	=		1.264
POROSITA'	n	%		55.8
GRADO DI SATURAZIONE	Sr	%		100.0
PESO VOLUME IMMERSO	γ_i	KN m ⁻³		6.55

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	ANALISI GRANULOMETRICA DI UNA TERRA CON VAGLI	
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	ASTM E DENSITOMETRIA. (AASHTO T 88-72)	
Analista:	RIF. LAB. N° 99/86 del	

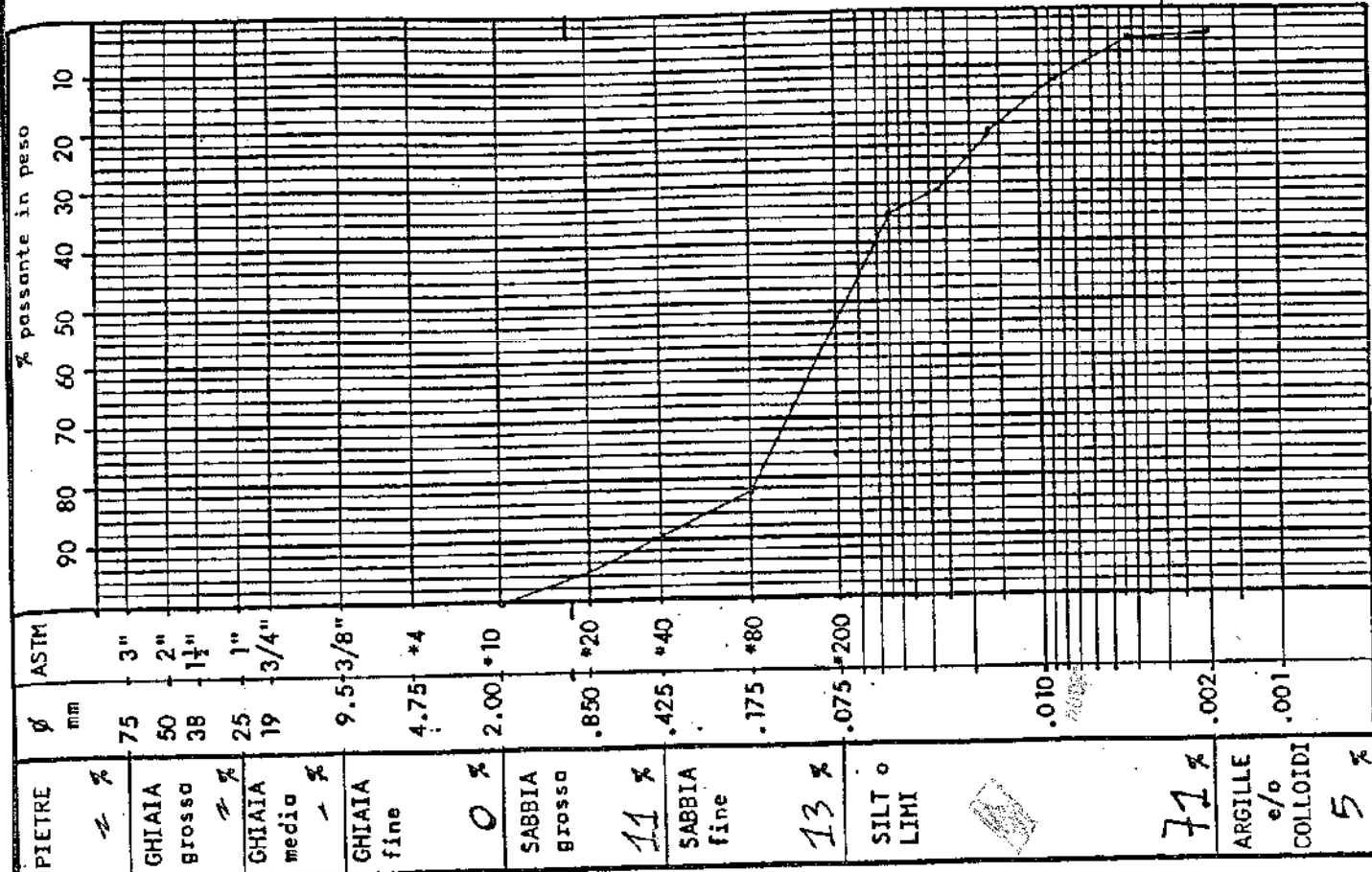
CAMPIONE:	ANALISI MECCANICA E DENSITOMETRICA del PASSANTE al vaglio ASTM #10
-----------	---

CAMPIONE secco gr	
CAMPIONE secco corretto	

ANALISI MECCANICA DEL TRATTENUTO al #10	
CAMPIONE, secco gr	
Campione, L/S al #200	
perdita	

ANALISI DENSITOMETRICA		(data:)	
temperatura °C	20		
tempi	2	5	15
densimetro, R	1.017	1.016	1.012
corr. dens. r	0.0043		
DENSIMETRO, R	1.0132	1.017	1.0067
φ max grani, mm	.040	.026	.015
φ - GRANI, mm	0.045	0.028	0.017
% PASSANTE	35.6	31.6	20.8

ANALISI MECCANICA		CAMPIONE, SECCO, per 1° analisi densito=	
campione L/S #200	gr	metrica: 63.23 gr	
vagli	riten. pass. gr	F	PASS.
# 20	3.06	60.17	35.1
# 40	3.88	56.29	89.0
# 80	4.18	52.11	82.4
# 200	4.10	48.01	76.0
PAN	48.01		—



PIETRE
GHIAIA
grossa
GHIAIA
media
GHIAIA
fine
SABBIA
grossa
SABBIA
fine
SILT o
LIMI
ARGILLE
e/o
COLLOIDI

77%
5%

Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)
Analista:	RIF. LAB. N° 99/86 del

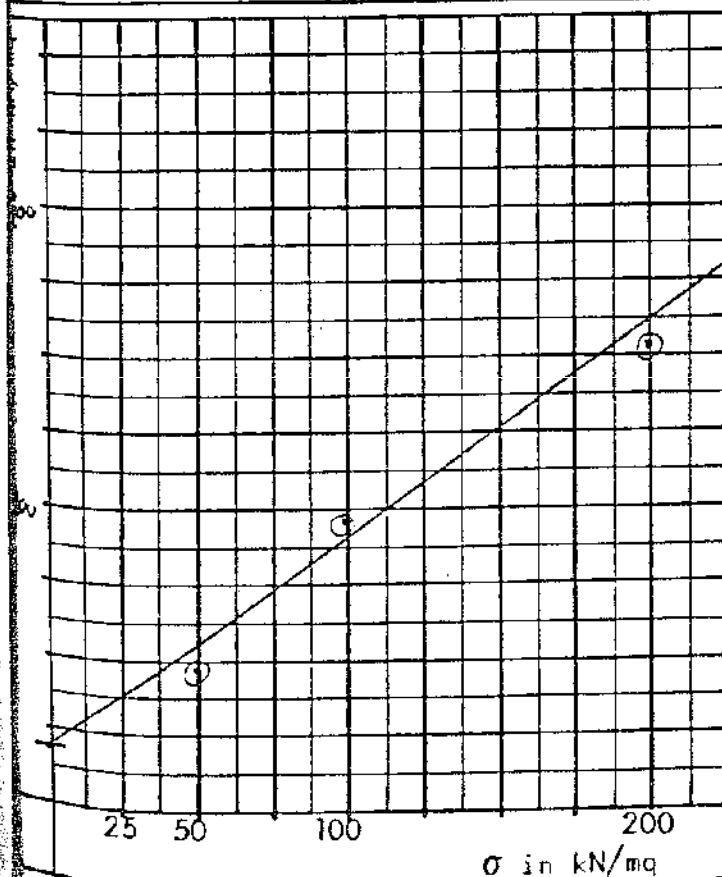
CELLA DI TAGLIO: ~~non~~ alloggiata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm mn⁻¹

Peso Specifico dei Grani: 24.13 kN m⁻³ -

RIEPILOGO RISULTATI:

Provino	Sforzi Normali	Umidità Naturale	Peso Specif. Natur.	Consol.	Peso Specif. secco	Indice dei vuoti		SFORZI di TAGLIO τ	Note
N°	kPa	%	kN m ⁻³	%	kN m ⁻³	iniz. e ⁰	cons. e ^x	kN m ⁻²	
1	25.	/	/	/	/	/	/	/	
2	50.	61.2	16.14	1.1	10.02	1.413	1.386	48.1	
3	100.	55.8	15.77	3.0	10.12	1.388	1.318	96.2	
4	200.	53.2	15.93	5.0	10.40	1.324	1.213	153.1	
56.7		15.95	10.18		1.375				

Curva SFORZI NORMALI-SFORZI DI TAGLIO



RISULTATI:

Equazione curva per regressione lineare:

$$\tau = 0.681 \cdot \sigma + 19.7$$

Coefficiente di correl.: 0.990

Angolo di Attrito Interno: 34.3

Coesione o rottura: 19.7 kN m⁻²

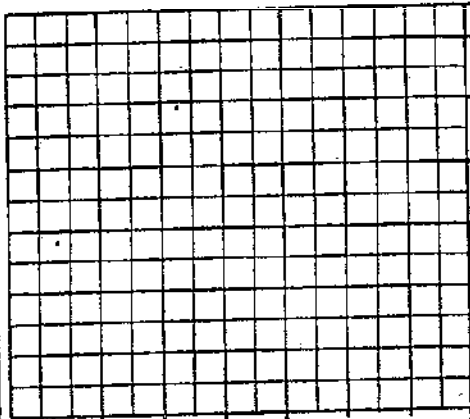
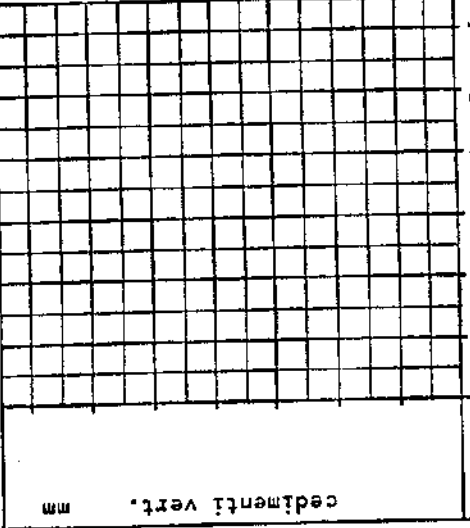
RIF. LAB. Nº 99126 del

3 AM

-Consol. E.O.

```
(data:
```

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Nat.	15.77	16.22	0.45
H	Peso Spec. Secco	10.12	10.41	0.29
I	Indice dei Vuoti	1.388	1.318	-0.07
K	Altezza Solidi cm	0.963		

CURVE	Taglio - Spostamenti e	Cedimenti - Spostamenti
sforzi di taglio KN 		

Notes:

SFOR70 NORMAL:

100 2

SEORZO DI TAGLIO A ROT.

962 KN 2

Dr. Geol. GIUSEPPE N. NYSIA		PROVA DI TACILIO DIRETTO (ARSHIO 1235)
Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)
Analista:		RIF. LAB. N° 99/86 del

CELLA DI TAGLIO: non alligata	-	VELOCITA' DI TAGLIO:	0.05	mm min ⁻¹
CEDIMENTI: 0.025 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 0.275 cm - Consol. 1.1 %				

RISULTATI della PROVA di Taglio:														(data:)				
1	Spostamenti Cella orizz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0				
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60										
3	Compressore Sforzi di Taglio	n°	25	30	40	45	50	60										
4	Compressore Cedimenti Vert.	n°	27	26	25	24	24	25										
5	SFORZI di TAGLIO	kg/cm²	32,8	39,4	43,7	48,1	48,3	45,9										

[illegible]

Note:

SFORZO NORMALE:

21E
N
Q
Q

SFORZO DI TAGLIO A ROT.

$$\tau_{max} = 48.1 \text{ kN/m}^2$$

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA

PROVA DI COMPRESSIONE EDOMETRICA
(AASHTO T 216) (foglio 1 di 2)

Laboratorio TERRE e MATERIALI

Analista:

RIF. LAB. N° 99/86 del

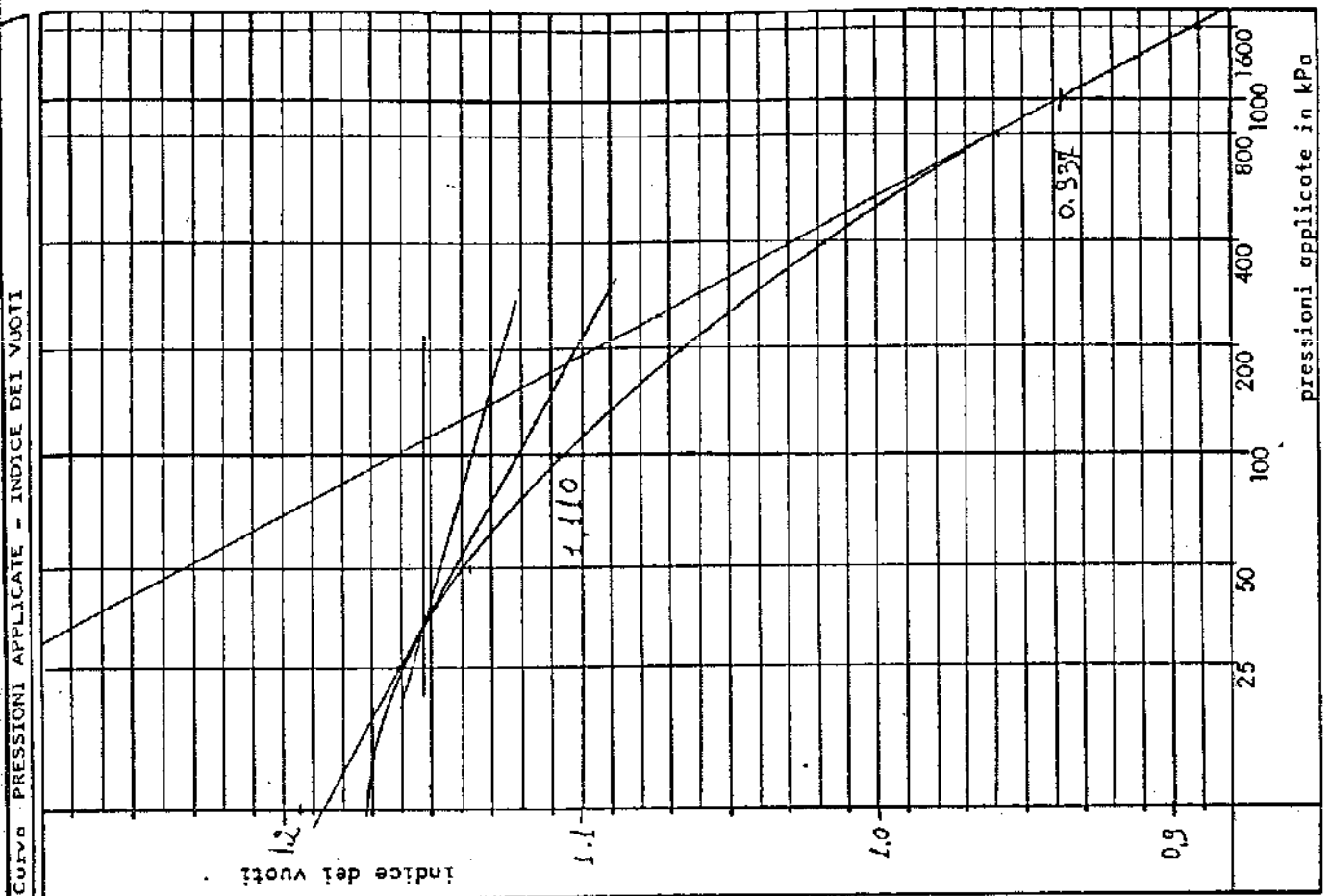
DATI del CAMPIONE						(peso specifico dei grani : 24.13 kN m^{-3})	
Campione, volume	cm ³	40.000	Umidità Naturale	%	50.5		
Campione, area base	cm ²	20.000	Grado di Saturazione	%	100.00		
Peso Specifico naturale	kN m^{-3}	16.55	Peso Specifico secco	kN m^{-3}	11.00		
Pressione Litostatica	kPa		Altezza Solido	cm	0.911		

RISULTATI ANALITICI									
Pressioni Appli- cate.	Altezza Campione 2 H	Altezza Vuoti 2Hv	Indice Vuoti e	Indice Compres. Cc	Modulo Edom. Eed	Consolida- zione Cons. Pri	Indice Coeff. r	Coeff. Consol. Cv	
kPa	cm	cm			kN m^{-2}	%		$\frac{1}{\text{m}^2 \text{ sec}}$	
0.	2.000	1.069	1.195	—	—	0.0	—	—	
25.	1.968	1.057	1.160	—	—	1.6	—	—	
50.	1.948	1.037	1.138	0.073	2448	2.7	—	—	
100.	1.923	1.012	1.110	0.091	3871	4.0	—	—	
200.	1.883	0.972	1.066	0.146	4758	6.2	—	—	
400.	1.839	0.928	1.018	0.160	8459	8.8	—	—	
800.	1.785	0.874	0.959	0.197	13422	12.0	—	—	
1600.	1.722	0.811	0.890	0.230	22267	16.1	—	—	

Carico di Preconsolidazione: 136 kPa

Cc (100-1000) = 0.173

Eed (100-1000) = 11419 kN m^{-2}



(AASHTO T 216) (folio 2 di 2)

RTF - LAB - No 99126 del

data:

(conditions: saturated/inundate @ 0.0 kPa)

Note:

consolidazione in 102 cm

[illegible]

BONDAGGIO N° 4

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO 31/10-6/11/86

≡ F.R. = FALDA RINVENUTA

≡ F.S. = FALDA STABILIZZATA

■ = CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. = STANDARD PENETRATION TEST

V.T. = PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	BON- DAGGIO	TERRENO ATTRAVERBATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA						
0.00 0.50	0.50				Humus di natura piroclastica.	
	50	*			Detrito ad elementi carbonatici di media grandezza (0-4 cm.) misti a sabbia siltosa piuttosto scarsa.	
11.00	1.50				Detrito ad elementi carbonatici minuti, misti a materiale piroclastico scuro argillificato.	
12.50	2.50				Detrito carbonatico ad elementi di media grandezza (0-4 cm.) misti a sabbia siltosa piuttosto scarsa.	
15.00	6.00				Detrito carbonatico ad elementi minuti misti a sabbia siltosa.	
21.00						

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

CLASSIFICAZIONE (E-2)	USBR	MASSA VOLUMICA ρ in kg.m^{-3}	N di S.P.T.	PROFONDITA' z	tempi arrivo in sec	tempi in sec
					ONDE P	ONDE S
1						
2						
3				3.0	3.5	6.5
4						
5				5.0	5.0	10.0
6						
7						
8				7.50	7.0	15.0
9						
10				10.0	9.5	20.0
11						
12				11.5	11.0	23.0
13				13.0	12.5	25.5
14						
15						

DR. GEOL. GIUSEPPE M. NISTA		LOG DEL SONDAGGIO SISMICO		Nº 4
PROSPEZIONI GEOFISICHE		tipo:		MR DOWN HOLE
RIF. Nº	DEL	Operatore:		

PROGETTO:	CLIENTE:
PIANO DI RECUPERO	AMMINISTRAZIONE COMUNALE DI BUCCIANO (BN)
LOCALITA':	Eseguito il 31/10/86
BUCCIANO (BN)	Punti Indagati Nº: 6 + 6

PARAMETRI DEI TERRENI	I° STRATO	II° STRATO	III° STRATO
-----------------------	-----------	------------	-------------

Potenza strato	m	h	
Massa volumica	kg.m^{-3}	ρ	1800
Velocità onde P	m.s^{-1}	V_p	1000
Velocità onde S	m.s^{-1}	V_s	413
Indice di POISSON		ν	0.35
Modulo di YOUNG	N.m^{-2}	E	1081.3×10^6
Modulo TAGLIO	N.m^{-2}	G	402.7×10^6
Modulo COMPRES.	N.m^{-2}	λ	934.6×10^6
Rigidità	N.s.m^{-3}	R	1.8×10^6

NOTE:

SONDAGGIO N° 5 + PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITA' BUCCIANO 7/11/86

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. PROVA SCISSIONOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERGATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA							
0.00	2.30				Detrito ad elementi carbonatici misti a silt argilloso di natura piroclastica.		
2.30					Detrito carbonatico misto a silt argilloso.		
3.20	0.90				Piroclastiti sabbioso-argillose.		
4.80	1.60	*			Detrito carbonatico misto a silt (cineriti).		
7.20	2.40				Siltite (cinerite) con elementi detritici carbonatici di piccole dimensioni.		
8.00	0.80				Siltiti argillose (cineriti in parte argillificate) con detrito carbonatico.		
9.00	1.00				Detrito ad elementi carbonatici di media grandezza.		
10.00	1.00				Detrito ad elementi carbonatici di piccole dimensioni misti a silt di natura piroclastica.		
14.80	4.80				Siltite argillosa con materiale organico.		
15.00	0.20				Detrito ad elementi carbonatici di media grandezza.		
16.00	1.00				Siltite argillosa con materiale organico.		
16.50	0.50				Detrito ad elementi carbonatici di piccole dimensioni misti a silt.		
21.50	5.00						

PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO 7/11/86

 F.R. = FALDA RINVENUTA

≡ F.B. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S. P. T. — STANDARD PENETRATION TEST

V. T. PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V. T.	BON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERBATO	FALDA
------------	-------------------	--------	-------	----------------	---------	--------------	-------

PIANO DI CAMPAGNA

21.50	2.50		Siltiti di natura piroclastica di scarsa consistenza.	
24.00	1.00		Detrito ad elementi carbonatici di piccole dimensioni misti a silt.	☒
25.00				

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	IDENTIFICAZIONE VISIVA DEL CAMPIONE E PROVE ESEGUITE NEL LABORATORIO TERRE.
Laboratorio TERRE e MATERIALI	
Analista:	RIF. LAB. N° 100/86 del

CLIENTE: AMMINISTRAZIONE COMUNALE DI BUCCIANO (BENEVENTO) (Dr. Geol. Raffaele FUSCO)
PROGETTO: PIANO DI RECUPERO
LOCALITA': BUCCIANO (BENEVENTO)
SONDAGGIO: N° 5
CAMPIONE: indisturbato 7/11/1986
profondità: 3.20 - 3.50 m dal p.c.
Data del prelievo:

IDENTIFICAZIONE VISIVA (USBR E-3):
a) grana - FINE
b) consistenza -MEDIA
c) struttura - OMOGENEA
d) colore - BRUNO
e) denominazione - SILTITE SABBIA DEBOLMENTE ARGILLIFICATA
f) simbolo lettera -
g) formazione o complesso geologico- PIROCLASTITE TERROSA
NOTE: SI RINVIENE QUALCHE CLASTO CALCAREO
data:

PROVE ESEGUITE NEL LABORATORIO TERRE:

- ☒ Determinazione delle caratteristiche fisiche generali.
- ☒ Analisi granulometrica con vagli ASTM e densitometria (AASHTO T 88).
- ☐ Analisi granulometrica con soli vagli ASTM (AASHTO T 27).
- ☐ Determinazione dei limiti ed indici di consistenza (AASHTO T 89-90-92-93).
- ☒ Prova di taglio diretto consolidata ~~rapida~~/lenta (AASHTO T 236).
- ☐ Prova di compressione ed E.L.L. (AASHTO T 208).
- ☒ Prova di compressione edometrica con n° 7 carichi e n° 0 scariche (AASHTO T 216).
- ☐ Prova di compressione triassiale non consolidata non drenata (UU - CU - CD).

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	ANALISI GRANULOMETRICA DI UNA TERRA CON VAGLI	
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	ASTM E DENSITOMETRIA.	(AASHTO T 88-72)
Analista:	RIF. LAB. N° 100/86 del	

CAMPIONE:	ANALISI MECCANICA E DENSITOMETRICA del PASSANTE al vaglio ASTM #10
-----------	---

CAMPIONE secco	gr
CAMPIONE secco	gr
corretto	gr

ANALISI MECCANICA DEL TRATTENUTO al #10
--

CAMPIONE, secco	gr
Campione, L/S	gr
al #200	gr
perdita	gr

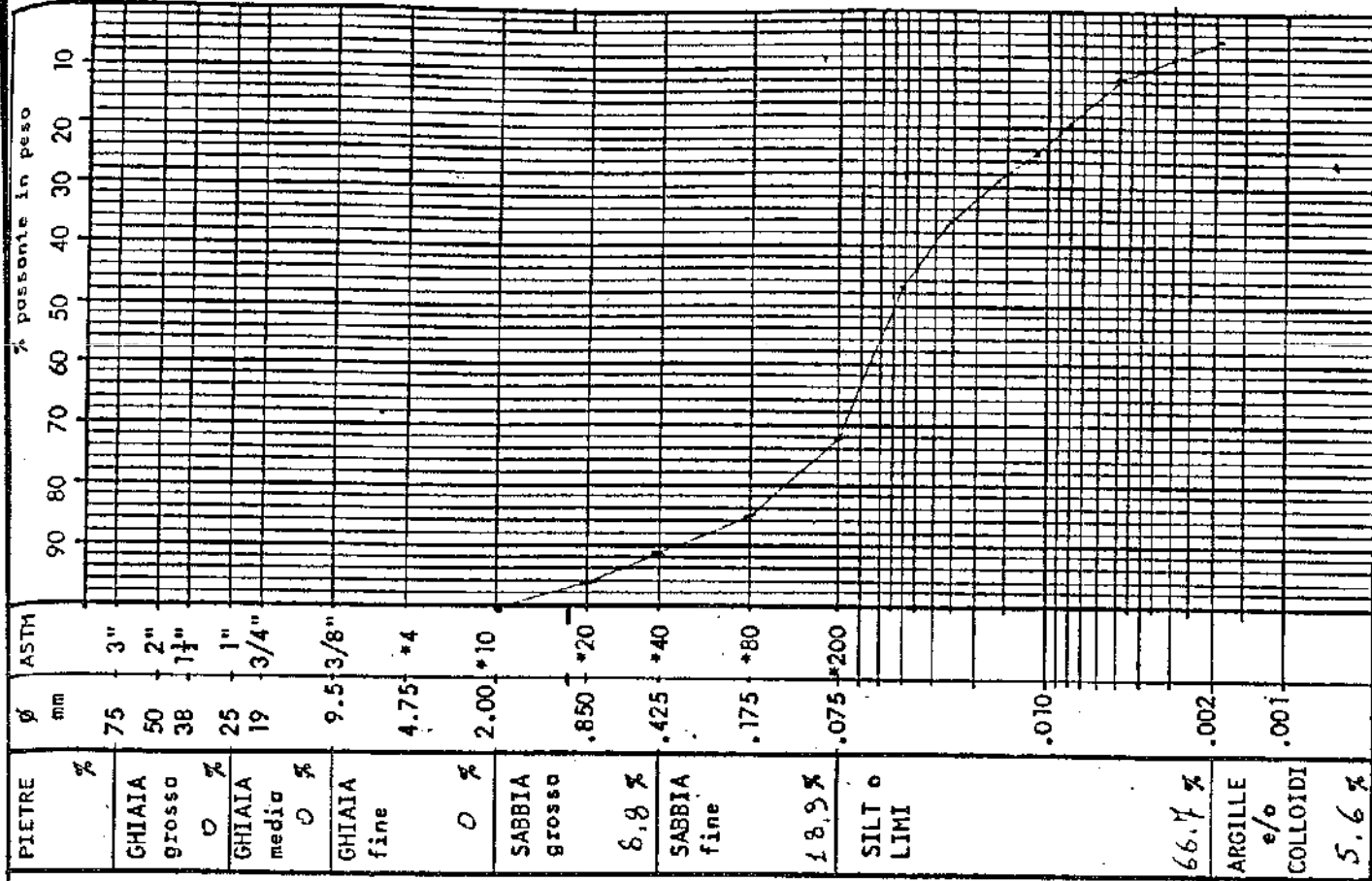
vagli	ritenuto	%	%	PASS.
3"	gr			
2"	gr			
1 1/2"	gr			
1"	gr			
3/4"	gr			
3/8"	gr			
# 4	gr			
# 10	gr			

ANALISI DENSITOMETRICA	(data:)
------------------------	----------

temperatura °C	20						
tempi mn	2	5	15	30	60	250	1440
densimetro, R	1.023	1.019	1.016	1.014	1.012	1.008	1.006
corr. dens.,	0.0043						
DENSIMETRO, R	1.018	1.014	1.011	1.009	1.007	1.004	1.002
Ø max grani, mm	.040	.026	.015	.010	.0074	.0036	.0015
Ø - GRANI, mm	0.041	0.027	0.016	0.011	0.0080	0.0040	0.0019
% PASSANTE	41.0	36.9	29.4	24.6	19.3	11.8	5.5

ANALISI MECCANICA			
campione L/S #200			
vagli	ritenuto	pass.	F
# 20	2.39	62.82	96.3
# 40	3.33	58.49	91.2
# 80	5.43	55.46	85.5
# 200	6.54	44.19	42.3
PAN	44.19	—	—

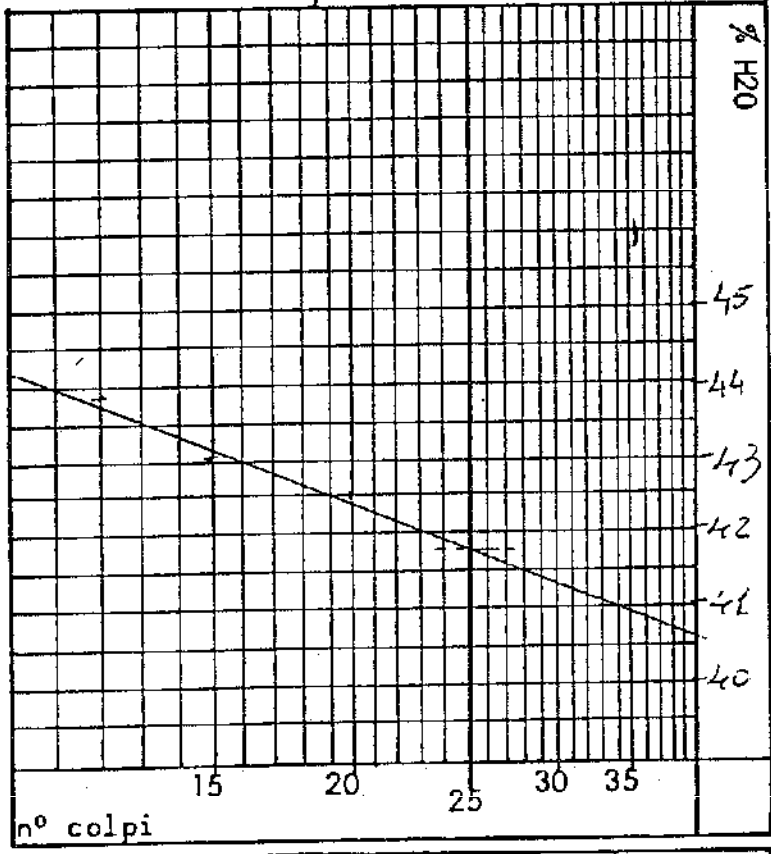
CAMPIONE, SECCO, per 1° analisi densito=	metricas 65.21 gr
PESO SPECIFICO dei GRANI del passante	ol #10: 25.64 kN m ⁻³
AGENTE DISPERSENTE:	esometofosfo di Na



Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	DETERMINAZIONE DEI LIMITI ED INDICI DI CONSISTENZA (AASHTO T 93; T90; T 89 e T 92)
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	
Analista:	RIF. LAB. N° 100/86 del

DETERMINAZIONE		umidità di campo		LIMITE PLASTICO			LIMITE LIQUIDO		
Determinazione/colpi	n°	1	2	1	2	3	20	15	12
Capsula	n°	V ₁	E	L ₂	Q ₂	A ₁	W _L	D ₂	K ₂
Capsula	gr	8.81	6.37	8.89	8.81	8.82	8.82	8.88	9.16
Caps. + Terra umida	gr	25.54	17.78	11.56	13.19	14.33	23.16	18.80	24.16
Caps. + Terra secca	gr	19.81	13.92	10.87	12.20	13.00	18.89	22.38	21.68
Umidità	%	51.2	51.1	34.8	29.2	32.6	42.4	43.1	43.8
UMIDITA' MEDIA	%	W _c = 51.2		W _p = 32.2			CURVA DI SCORRIMENTO		

DETERMINAZIONE FATTORI DI RITIRO	
Capsula monel	n°
Capsula, peso	gr
Capsula, volume	cc
Capsula + terra umida	gr
Capsula + terra secca	gr
UMIDITA'	%
Hg = Terra secca	gr
Terra secca, volume	cc
LIMITE DI RITIRO (W _r)	%
RAPPORTO DI RITIRO (R _r)	
VARIAZ. VOLUMETRICA (V _v)	
RITIRO LINEARE (R _l)	



UMIDITA' NATURALE	W _n	38.8	H	LIMITE LIQUIDO	W _L	41.8
INDICE CONSISTENZA	I _c	0.3	I	INDICE PLASTICO	I _p	9.6

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)
Analista:	RIF. LAB. N° 100/86 del

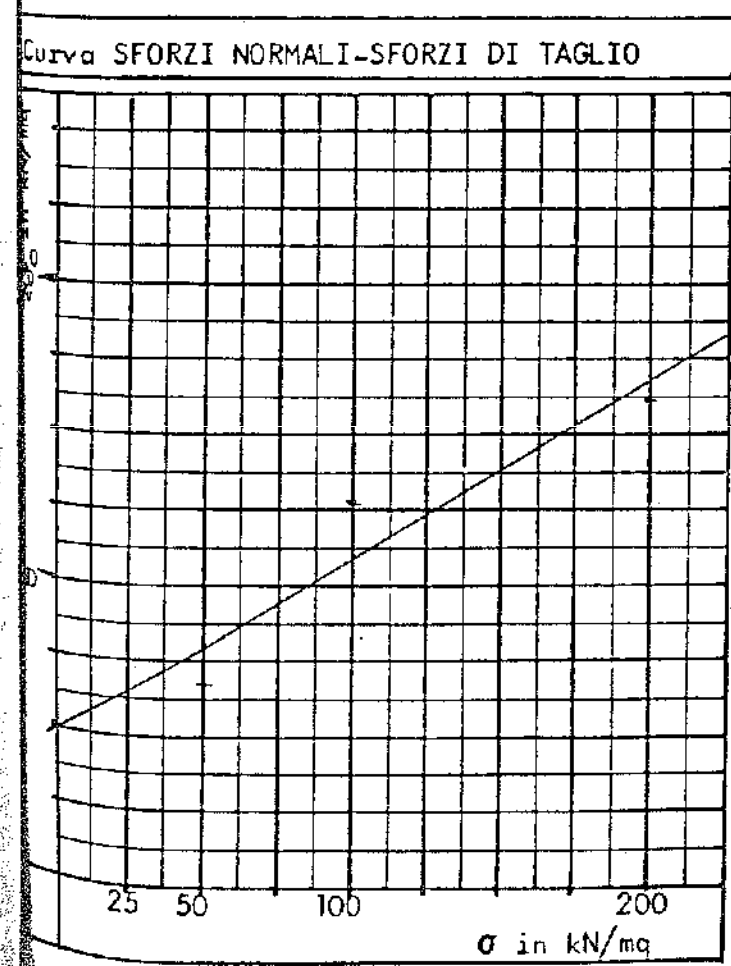
CELLA DI TAGLIO: non allegata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm min⁻¹

Peso Specifico dei Grani: 25.64 kN m⁻³ -

RIEPILOGO RISULTATI:

Provino n°	Sforzi Normali kPa	Umidità Naturale %	Peso Specif. Natur. kN m ⁻³	Consol. %	Peso Specif. secco kN m ⁻³	Indice dei vuoti		SFORZI di TAGLIO τ kN m ⁻²	Note
						iniz. e ⁰	cons. e [^]		
1	25.	—	—	—	—	—	—	—	
2	50.	38.3	17.08	0.9	12.27	1.083	1.074	67.8	
3	100.	40.1	17.34	1.4	12.38	1.074	1.045	126.8	
4	200.	37.8	16.46	5.3	11.85	1.148	1.041	161.8	

38.1 16.86 12.20 1.105



RISULTATI:
Equazione curva per regressione lineare: $\tau = 0.58\% \cdot \sigma + 50.3$
Coefficiente di correl.: 0.58%
Angolo di Attrito Interno: 30.4
Coesione a rottura: 50.3 kN m ⁻²

Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidato Rapida Lenta (di)		+ campione: 143.53 gr	
Analisto:		RIF. LAB. N° 100/26 del		campione, massa: 101,00 gr	

CELLA DI TAGLIO: non allegata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm min		SFORZO NORMALE (σ): 2.00 kN m ⁻²	
CEDIMENTI: 0,116 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2,184 cm - Consol. 5,3 %		PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 25,64 kN m ⁻³	

RISULTATI della PROVA di Taglio:															(data:)	
1	Spostamenti Cella oriz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0		
2	Tempi	mm	10	20	30	40	50	60	70	80						
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	14	22	26	31	34	36	37	37						
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	116 ^s	116 ^s	116 ^s	116 ^s	116 ^s	116 ^s	116 ^s	116 ^s						
5	SFORZI di TAGLIO	kg/cm ²	61.2	86.2	113.7	135.6	148.7	157.4	161.8	161.8						

DETERMINAZIONI		primo	dopo
A	Contenitore n°	B2	D1
B	Cont., massa gr	2088	2081
C	Cont. + Terra Um.	24.86	25.31
D	Cont. + Terra secco	67.12	70.69
E	Umidità %	38.2	37.4
F	UMIDITA' MEDIA %	37.8	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Not.	16.46	17.31	0.85
H	Peso Spec. Secco	11.95	12.56	0.62
I	Indice dei Vuoti	1.119	1.041	-0.078
K	Altezza Solidi cm	1.000		

CURVE		Taglio - Spostamenti						e Cedimenti - Spostamenti					
Sforzi di taglio τ													
		1 2 3 4 5 6						1 2 3 4 5 6					
		spostamenti mm						spostamenti mm					

Note:

SFORZO NORMALE:
 $\sigma = 2.00 \text{ kN m}^{-2}$
 SFORZO DI TAGLIO A ROT.
 $\tau_{max} = 161.8 \text{ kN m}^{-2}$

Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)		+ campione: 151.14 gr	
Analisto:		RIF. LAB. N° 100/EG del		A = 28,30 cmq V = 65,00 cc campione, massa: 112.44 gr	

CELLA DI TAGLIO: non alligato - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm min ⁻¹	SFORZO NORMALE (σ): 100 kN m ⁻²
CEDIMENTI: 0.032 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2.268 cm - Consol. 1.4 %	PESO SPECIFICO DEI GRANI (G _s): 25.64 kN m ⁻³

RISULTATI della PROVA di Taglio:															Note:
(data:)															
1	Spostamenti Cella oriz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0	
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60	70						
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	14	22	26	28	28	28	25						
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	38	38	36	28	28	28	28						
5	SFORZI di TAGLIO	kg/cm²	61,2	86,2	113,4	126,8	126,8	118,1	108,3						

DETERMINAZIONI		prima	dopo
A	Contenitore n°	D1. 91	
B	Cont., massa gr	21.14	20.88
C	Cont. + Terra Um.	75.28	73.78
D	Cont. + Terra secca	58.74	58.71
E	Umidità %	40.3	39.9
F	UMIDITA' MEDIA %	40.1	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Nat.	17.34	17.54	0.22
H	Peso Spec. Secco	12.38	12.54	0.16
I	Indice dei Vuoti	1.014	1.045	-0.028
K	Altezza Solidi cm	1.108		

CURVE		Taglio - Spostamenti						e Cedimenti - Spostamenti					
sforzi di taglio kN		1 2 3 4 5 6						1 2 3 4 5 6					
		spostamenti mm						spostamenti mm					
cedimenti vert. mm		1 2 3 4 5 6						1 2 3 4 5 6					
		spostamenti mm						spostamenti mm					

Note:

SFORZO NORMALE:
 $\sigma = 100 \text{ kN m}^{-2}$
 SFORZO DI TAGLIO A ROT.
 $\tau_{max} = 126.8 \text{ kN m}^{-2}$

Dr. Geol. GIUSEPPE H. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO (ANALISI 1 236)	Anello Portacampione N°	massa	37,12	gr
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)	$\phi_i = 6,00$ cm	$h = 2,30$ cm	+ campione:	148,22 gr
Analista:	RIF. LAB. N° 100/86 del	$A = 28,30$ cmq	$V = 65,00$ cc	campione, massa:	111,10 gr

CELLA DI TAGLIO: non allongata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm min ⁻¹	SFORZO NORMALE (σ): 50 kN m ⁻²
CEDIMENTI: 0.020 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2,28 cm - Consol. 0.88%	PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 2.5.64 kN m ⁻³

RISULTATI della PROVA di Taglio: (data:)														
1	Spostamenti Cella oriz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0
2	Tempi	min	10	20	30	40	50	60						
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	10	13	14	15	15	15						
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	20	16	13	10	8							
5	SFORZI di TAGLIO	kN m ⁻²	43,7	53,0	63,4	67,8	67,8	65,6						

CURVE			Taglio - Spostamenti						e Cedimenti - Spostamenti					
sforzi di taglio τ									cedimenti vert. ϵ					
			1 2 3 4 5 6						1 2 3 4 5 6					

Note:

SFORZO NORMALE:
 $\sigma = 50$ kN m⁻²
 SFORZO DI TAGLIO A ROT.
 $\tau_{max} = 67,8$ kN m⁻²

DETERMINAZIONI		primo	dopo
A	Contenitore	n°	N ₂
B	Cont., massa	gr	18,28
C	Cont. + Terra Um.		51,83
D	Cont. + Terra secca		42,33
E	Umidità	%	38,5
F	UMIDITA' MEDIA	%	39,3

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Not.	17,05	17,22	0,13
H	Peso Spec. Secco	12,27	12,36	0,09
I	Indice dei Vuoti	1,033	1,044	-0,018
K	Altezza Solidi	cm	1,039	

(AASHTO T 216) (foglio 1 di 2)

RIF. LAB. N° 100/ES del

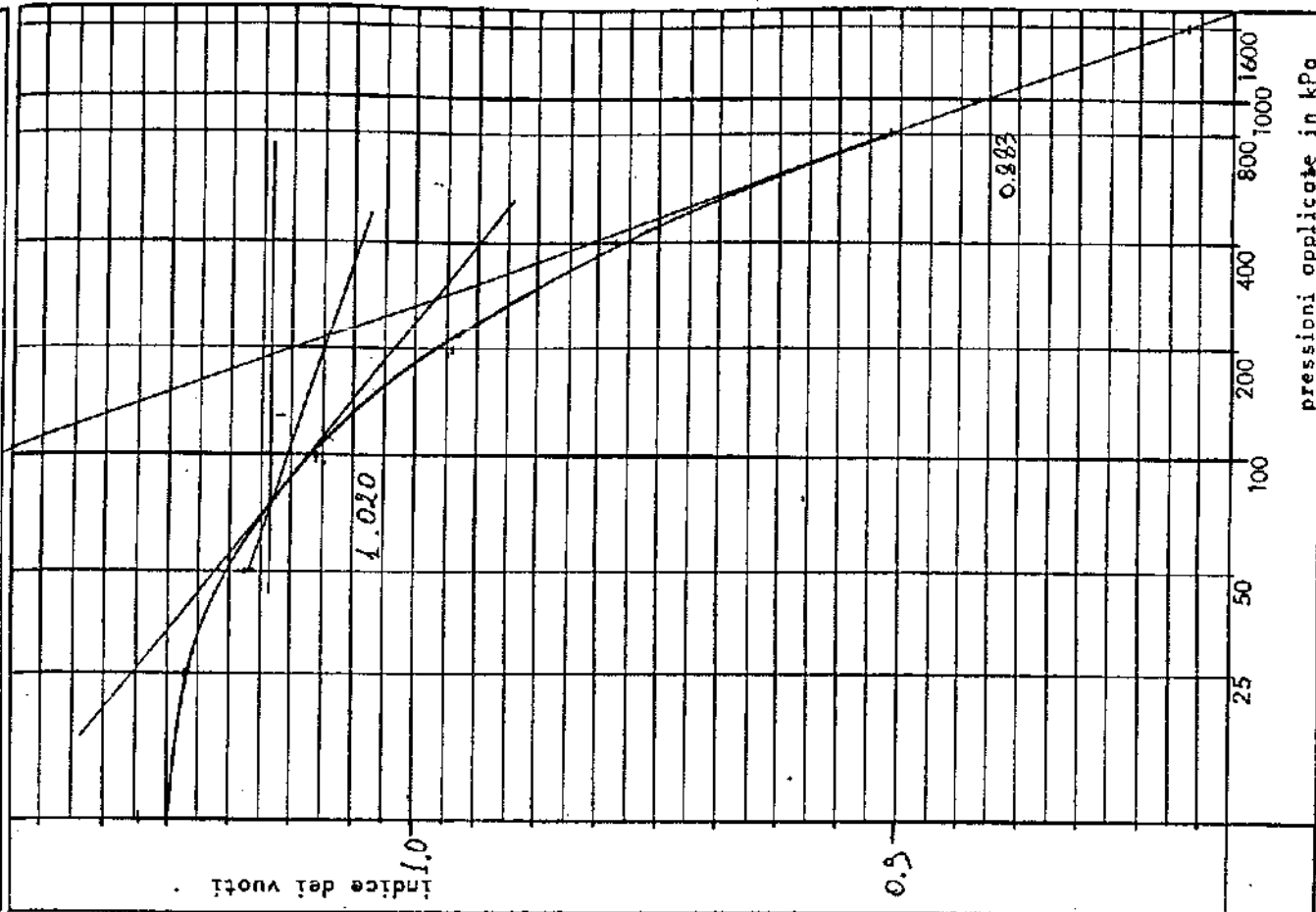
(peso specifico dei grani : 25.64 kN m^{-3})

Compone, volume	cm ³	40.000	Umidità Naturale	%	38.0
Compone, area base	cm ²	20.000	Grado di Saturazione	%	92.2
Peso Specifico naturale	kN m ⁻³	17.21	Peso Specifico secco	kN m ⁻³	12.47
Pressione Litostatica	kPa	60	Altezza Solido	cm	0.923

RISULTATI ANALITICI

Pressio- ni Appli- cate.	Altezza Campione 2 H	Altezza Vuoti 2Hv	Indice Vuoti e	Indice Compres. Cc	Modulo Edometr. Eed	Consoli- dazione r	Indice Consol. Cv	Coef- f. Consol. $\frac{1}{m \text{ sec}}$
kPa	cm	cm			$\frac{2}{\text{KN m}}$	%		

0.	2.000	1.024	1.056	—	—	0.0
25.	1.931	1.018	1.044	—	—	0.5
50.	1.844	1.004	1.033	0.048	3523	1.2
100.	1.765	0.992	1.020	0.041	8213	1.8
200.	1.698	0.965	0.993	0.082	4228	3.2
400.	1.605	0.832	0.959	0.113	11645	5.0
800.	1.452	0.849	0.904	0.181	44144	8.0
1600.	1.480	0.814	0.840	0.212	23484	11.4

$$C_c (100 - 1000) = 0.13\%$$
$$F_{ed} (100 - 1000) = 1350 \text{ kN m}^{-2}$$


Laboratorio TERRE e MATERIALI		PROVA DI COMPRESSIONE EDEOMETRICA (AASHTO T 216) (foglio 2 di 2)	
Analisto:		RIF. LAB. N° 100/86 del	

DETERMINAZIONI										data:	
A	Contenitore	N.	O ₂	R ₂	G	Anello portacampione	N.	H			
B	Contenitore, massa	gr	20,94	20,73	1,00	H	Anello, massa	gr	65,07		
C	Cont. + terra, massa	gr	82,66	84,53	0,736	I	Anello + Campione, massa	gr	133,90		
D	Cont. + terra secca,	gr	65,18	66,87	0,982	J	Anello: Ø int.	cm	5,67		
E	Umidità	%	37,6	38,3	35,9	K	Campione, altezza	cm	2,000		
F	Umidità Medio	%		38,0		L	Campione, massa	gr	68,83		

DATI TEMPI - CONSOLIDAZIONE (condizioni naturali/inondate a kPa)														
kPa	0"	15"	30"	1'	2'	4'	8'	15'	30'	1h	2h	4h	8h	24h
25	0	7,5	8	8,5	5	5	3	3	8	16	16	16	16	1,881
50	9	14	14,5	15	15,5	16	16	16	19	21	21,5	22	22,5	1,874
100	23	29	29,5	30	30,5	31	31	32	32	32,5	33	34	34,5	1,865
200	35	51	51,5	52	52,5	54	55	56	58	60	60,5	61	61,5	1,838
400	62	77	78	80,5	82	83,5	85	86	88	89	91	92	94	1,805
800	95	120	122	124	126	128	132	133	134	136	138	139	141	1,852
1600	148	175	178	182	185	188	192	195	198	202	204	206	207	1,890

Note:

consolidazione in 10² cm

tempi in mn
15" 30" 1' 2' 4' 8' 15' 30' 1h 2h 4h 8h 12h 24h

SONDAGGIO N° 6 + PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITA' BUCCIANO

10/11/86

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERBATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA							
0.00 0.40	0.40				Humus di natura piroclastica.		
	3.10	*			Piroclastiti argillificate (siltiti argillose) in parte umizzate.		
3.50		*					
	2.50				Tufi cineritici (siltiti) di colore avana molto diagenizzate.		
6.00		*					
	1.50				Tufi cineritici grigio-giallastri con livelli meglio diagenizzati.		
7.50							
	2.00	*			Tufi cineritici a granulometria variabile (siltiti sabbiose).		
9.50							
	7.00				Tufi cineritico-sabbiosi mediamente cementati.		
16.50							
	1.00				Tufi cineritico-sabbiosi con piccoli elementi carbonatici.		
17.50							
17.80	0.30				Tufi cineritico-sabbiosi con pomici.		
	1.70				Tufi cineritici scuri con livello di materiale organico (paleosuolo) argillificato.		
19.50							

PIEZOMETRO

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

BONDAGGIO N° 6 + PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITA' BUCCIANO

10/11/86

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

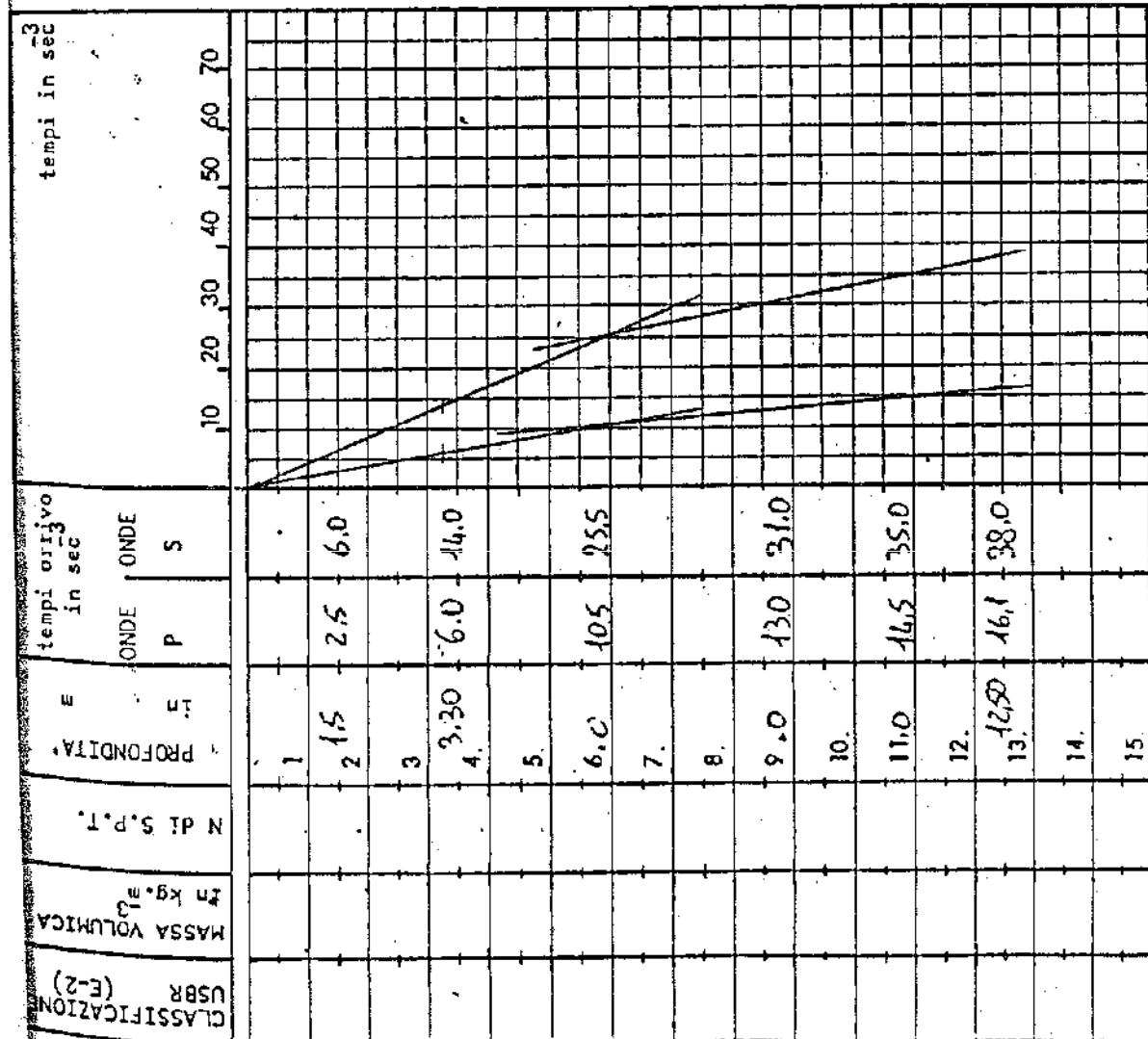
■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. - PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V. T.	BON- DAGGIO	TERRENO ATTRAVERBATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA						
19.50	6.50				Detrito ad elementi carbonatici misti a silt argilloso di natura piroclastica.	
26.00						

TECNOSONDA - CAMPOBASSO



DR. GEOL. GIUSEPPE M. NISTA		LOG DEL SONDAGGIO SISMICO N° 6	
PROSPEZIONI GEOFISICHE		tipo: WR DOWN HOLE	
RIF. N°	DEL	Operatore:	

PROGETTO:	CLIENTE: AMMINISTRAZIONE COMUNALE DI BUCCIANO (BN)
PIANO DI RECUPERO	
LOCALITA':	Eseguito il 10/11/86
VIA PAOLI (SCUOLA ELEMENTARE)	Punti Indagati N°: 6 + 6

PARAMETRI DEI TERRENI	I° STRATO	II° STRATO	III° STRATO
-----------------------	-----------	------------	-------------

Potenza strato	m	h		
Massa volumica	kg.m ⁻³	Q	1565	1100
Velocità onde P	m.s ⁻¹	Vp	562	4129
Velocità onde S	m.s ⁻¹	Vs	230	500
Indice di POISSON		ν	0,40	0,38
Modulo di YOUNG	N.m ⁻²	E	231,5 x 10 ⁶	1173 x 10 ⁶
Modulo TAGLIO	N.m ⁻²	G	82,7 x 10 ⁶	425,0 x 10 ⁶
Modulo COMPRES.	N.m ⁻²	λ	330,7 x 10 ⁶	1346,0 x 10 ⁶
Rigidità	N.s.m ⁻³	R	0,9 x 10 ⁶	1,9 x 10 ⁶

NOTE:

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	IDENTIFICAZIONE VISIVA DEL CAMPIONE E PROVE ESEGUITE NEL LABORATORIO TERRE.
Laboratorio TERRE e MATERIALI	
Analista:	RIF. LAB. N° 101/86 del

CLIENTE: AMMINISTRAZIONE COMUNALE
DI BUCCIANO (BENEVENTO)
(Dr. Geol. Raffaele FUSCO)

OGGETTO: PIANO DI RECUPERO

LOCALITA': BUCCIANO (BENEVENTO)

INDAGGIO: N° 6

CAMPIONE: indisturbato

~~Armonizzato~~

Profondità: 3 - 3.4 m dal p.c.

data del prelievo:

IDENTIFICAZIONE VISIVA (USBR E-3):

- a) grana - FINE
- b) consistenza - MOLLE
- c) struttura - OMOGENEA
- d) colore - MARRONE-NERASTRO
- e) denominazione - SILTITE CON SABBIA
- f) simbolo lettera -
- g) formazione o complesso geologico-
PIROCLASTITE TERROSA RIDEPOSITATA

NOTE:

data:

PROVE ESEGUITE NEL LABORATORIO TERRE:

- ☒ Determinazione delle caratteristiche fisiche generali.
- ☒ Analisi granulometrica con vagli ASTM e densitometria (AASHTO T 88).
- ☐ Analisi granulometrica con soli vagli ASTM (AASHTO T 27).
- ☐ Determinazione dei limiti ed indici di consistenza (AASHTO T 89-90-92-93).
- ☒ Prova di taglio diretto consolidata ~~rapida~~/lenta (AASHTO T 236).
- ☐ Prova di compressione ad E.L.L. (AASHTO T 208).
- ☒ Prova di compressione edometrica con n° 7 carichi e n° 0 discariche (AASHTO T 216).
- ☐ Prova di compressione triassiale non consolidata non drenata (UU - CU - CD).

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	DETERMINAZIONI DELLE CARATTERISTICHE FISICHE GENERALI
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	
Analista:	RIF. LAB. N° 101/86 del

DETERMINAZIONE DELL' UMIDITA' NATURALE ED IGROSCOPICA

Capsula	n°			I *	Q1 *	
Capsula, massa	gr			18.23	20.88	
Capsula + terra nat. (*asciutto)	gr			41.18	52.90	
Capsula + terra secca	gr			33.82	48.50	
UMIDITA' NATURALE	Wn	%				20.3
UMIDITA' IGROSCOPICA	Wi	%		6.3	8.7	7.5

DETERMINAZIONE DEL PESO DI VOLUME

Volumometro	n°			B	
Volumometro, massa	gr			201.37	
Volumometro, capacità	cm ³			40.00	
Volumometro + campione	gr			288.65	
PESO VOLUME NATURALE	γ_n	KN m ⁻³		14.32	14.32
PESO VOLUME ASCIUTTO	γ_a	KN m ⁻³			9.04
PESO VOLUME SECCO	γ_d	KN m ⁻³			8.41
PESO VOLUME SATURO	γ_s	KN m ⁻³			14.87

DETERMINAZIONE DEL PESO SPECIFICO DEI GRANI (AASHTO T 100)

Picnometro	n°		* III **	* ritenuto al vaglio 10 ASTM: 0 %
Campione secco	gr		24.69	
Picnometro + campione + acqua	gr		160.68	** passante al vaglio 10 ASTM: 100 %
Temperatura delle pesate (T)	°C		21	
Picnometro + acqua	gr		146.29	
Peso Specifico dei grani a T 21 (°)	KN m ⁻³		23.78	(°) k = 0.9998
PESO SPECIFICO DEI GRANI a 20 °C	KN m ⁻³		23.78	Gt 23.78

DETERMINAZIONE DELLE GRANDEZZE INDICI

INDICE DEI VUOTI	e°	=		1.828
POROSITA'	n	%		64.6
GRADO DI SATURAZIONE	Sr	%		91.5
PESO VOLUME IMMERSO	γ_i	KN m ⁻³		4.87

LABORATORIO TERRE E MATERIALI	ASTM E DENSITOMETRIA. (AASHTO T 88-72)
Analista:	RIF. LAB. N° 101/86 del

CAMPIONE:

CAMPIONE secco	gr
CAMPIONE secco corretto	gr

ANALISI MECCANICA

DEL TRATTENUTO al 10

CAMPIONE, secco	gr
Compone, l./S	gr
ol *200	gr
perdita	gr

magli	ritenuto gr	% PASS.
3"		
2"		
1½"		
1"		
¾"		
3/8"		
* 4		
* 10		

ANALISI MECCANICA

compione L/S *200				gr
vogl{	riten. gr	pass. gr	F	PASS.
* 20	1.73	54.98		96.9
* 40	3.72	51.26		90.4
* 80	5.6	45.66	1	80.5
* 200	4.8	40.86		72.0
PAN	40.86			/

CAMPIONE, SECCO, per
1' analisi densito-
metrica: 5671 gr

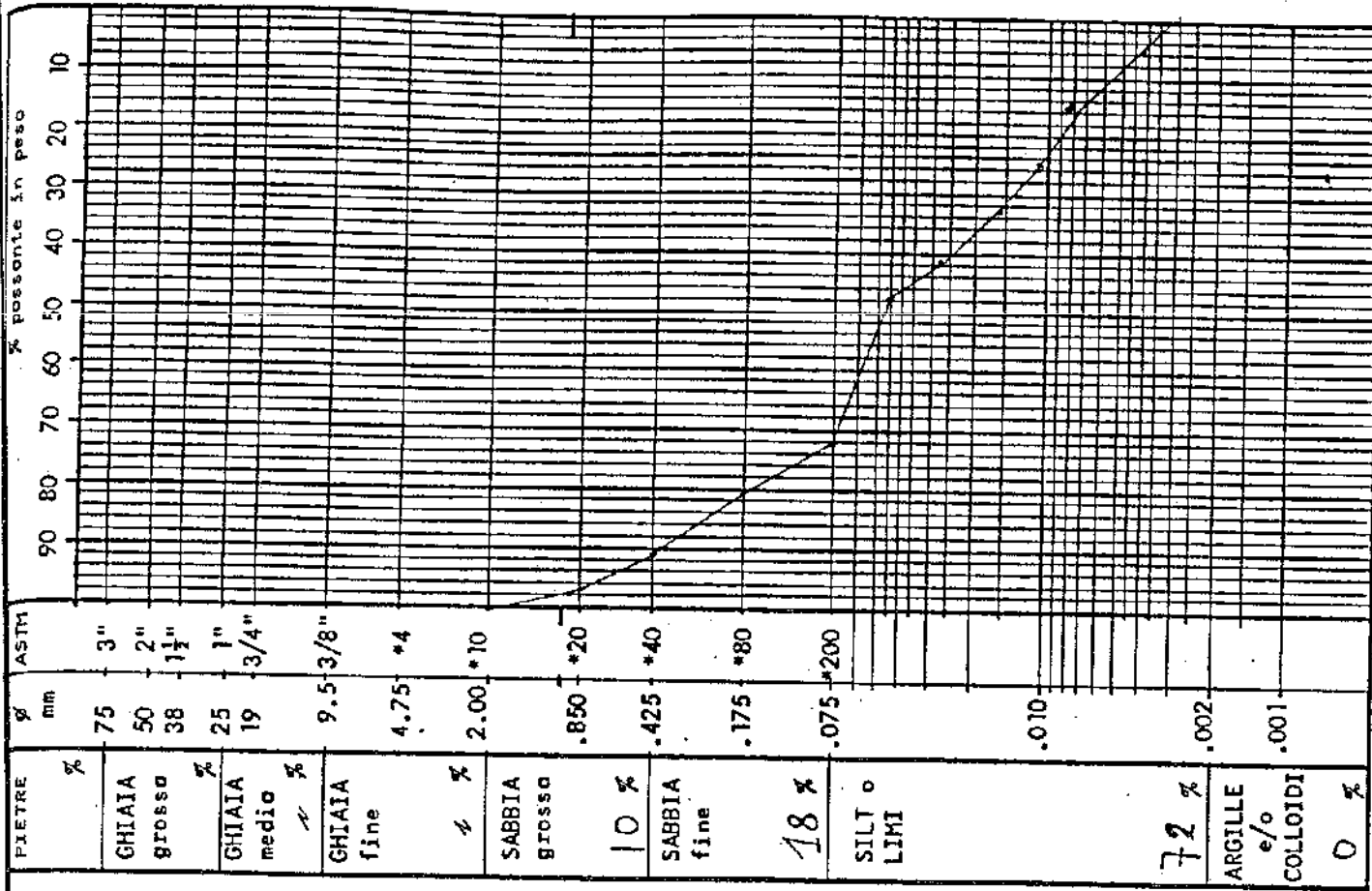
PESO SPECIFICO dei
GRANI del passante
al 10: 23.78 kN

AGENTE DISPERDENTE:
esametofosfato di Na

ANALISI MECCANICA E DENSITOMETRICA del PASSANTE
del viggio ASTM *10

ANALISI DENSITOMETRICA

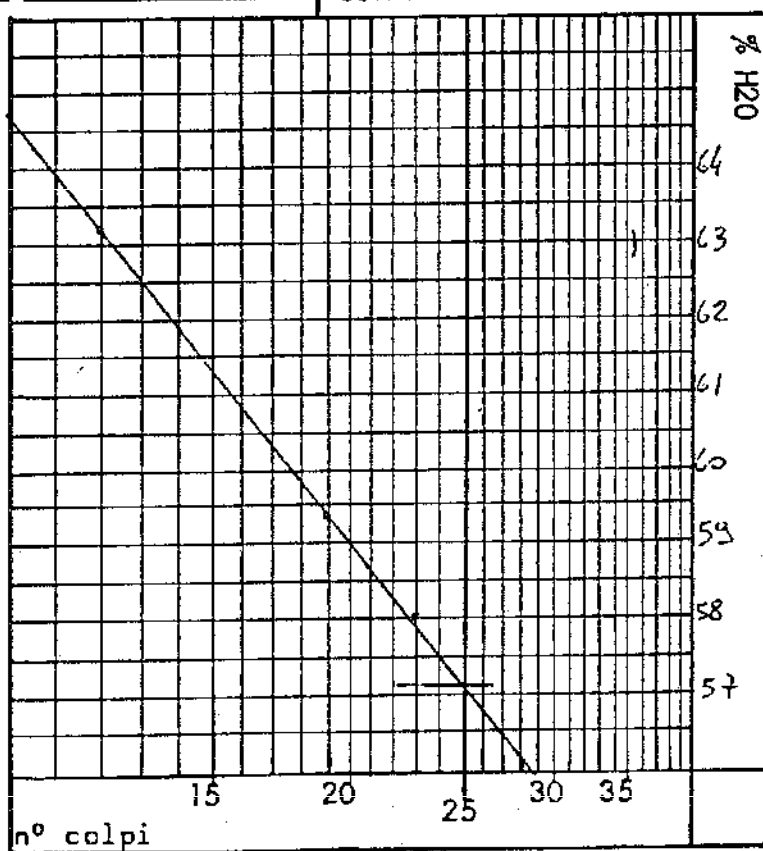
20							
temperatura °C	2	5	15	30	60"	250	1440
tempi mn							
densimetro, R	1.022	1.018	1.015	1.012 ⁵	1.009	1.006	1.004
corr. dens.,	-0.0043						
DENSIMETRO, R*	1.0157	1.0137	1.0107	1.0082	1.0047	1.0017	0.9987
Ø _{max} grani, mm	.040	.026	.015	.010	.0074	.0036	.0015
Ø - GRANI, mm	0.045	0.028	0.017	0.012	0.0086	0.0043	0.0020
Ø PASSANTE mm	47.7	41.6	32.5	24.5	14.3	5.2	0.0



Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	DETERMINAZIONE DEI LIMITI ED INDICI DI CONSISTENZA (AASHTO T 93; T90; T 89 e T 92)
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	
Analista:	RIF. LAB. N° 101/86 del

DETERMINAZIONE		umidità di campo		LIMITE PLASTICO			LIMITE LIQUIDO		
Determinazione/colpi	n°	1	2	1	2	3	23	19	12
Capsula	n°	0	F ₁	T	Y ₁	S ₁	B ₁	G ₁	x ₁
Capsula	gr	6.31	8.76	6.36	8.15	8.84	8.76	8.85	8.22
Caps. + Terra umida	gr	14.10	18.12	12.74	13.75	13.05	19.74	22.11	17.63
caps. + Terra secca	gr	10.99	14.40	10.53	12.10	11.60	15.71	17.17	14.18
Umidità	%	66.5	66.0	53.0	55.9	52.5	58.0	59.4	63.2
UMIDITA' MEDIA	%	Wc = 66.3		Wp = 53.8			CURVA DI SCORRIMENTO		

DETERMINAZIONE FATTORI DI RITIRO	
Capsula monel	n°
Capsula, peso	gr
Capsula, volume	cc
Capsula + terra umida	gr
Capsula + terra secca	gr
UMIDITA'	%
Hg ÷ Terra secca	gr
Terra secca, volume	cc
LIMITE DI RITIRO (W _r)	%
RAPPORTO DI RITIRO (R _r)	
VARIAZ. VOLUMETRICA (V _v)	
RITIRO LINEARE (R _l)	



UMIDITA' NATURALE	W _n	72.3
INDICE CONSISTENZA	I _c	—

H	LIMITE LIQUIDO	W _l	57.6
I	INDICE PLASTICO	I _p	3.8

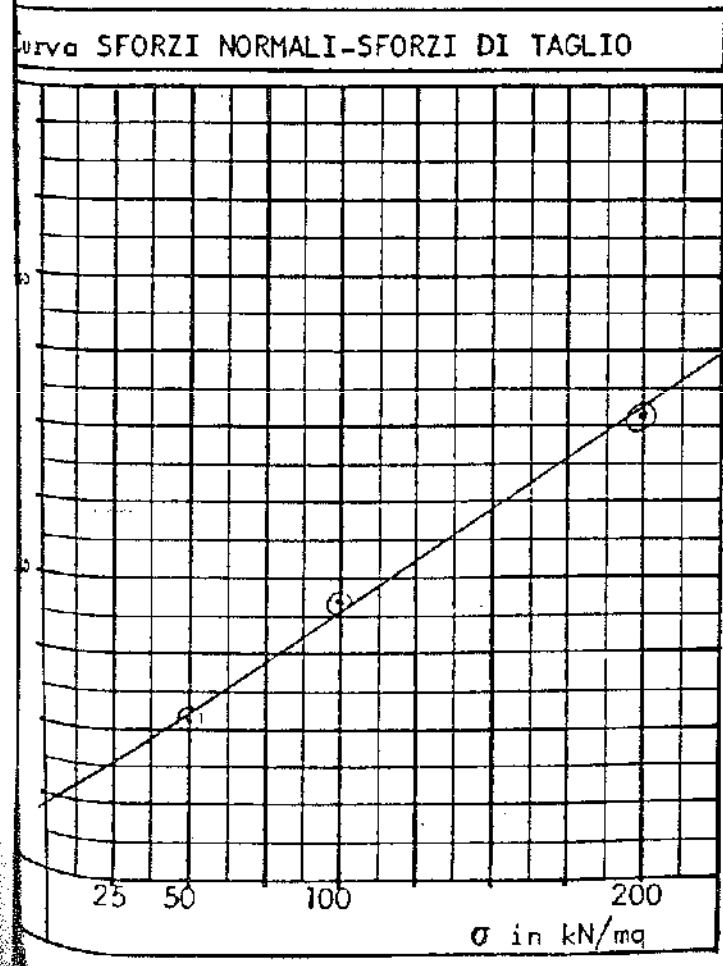
Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)
Analista:	RIF. LAB. N° 101/86 del

CELLA DI TAGLIO: ~~non~~ allogata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm min⁻¹

Peso Specifico dei Grani: 23.78 kN m⁻³ -

RIEPILOGO RISULTATI:

Provino n°	Sforzi Normali	Umidità Naturale	Peso Specif. Natur.	Consol.	Peso Specif. secco	Indice dei vuoti		SFORZI di TAGLIO	Note
	kPa	%	kN m^{-3}	%	kN m^{-3}	iniz. e^0	cons. e^+	τ kN m^{-2}	
	25.	/	/	/	/	/	/	/	/
	50.	63.1	14.87	2.0	9.12	1.612	1.560	52.5	
	100.	67.2	14.42	4.1	8.62	1.762	1.654	91.8	
	200.	67.4	14.49	5.2	8.66	1.750	1.615	153.1	
		65.9	14.59			8.80	1.708		



RISULTATI:

Equazione curva per regressione lineare:

$$\tau = 0.662 \cdot \sigma + 21.9$$

Coefficiente di correl.: 0.998

Angolo di Attrito Interno: 33.5°

Coesione o rottura: 21.9 kN m⁻²

Laboratorio TERRE e MATERIALI

Analista:

RIF. LAB. N° 101/86 del

DATI del CAMPIONE

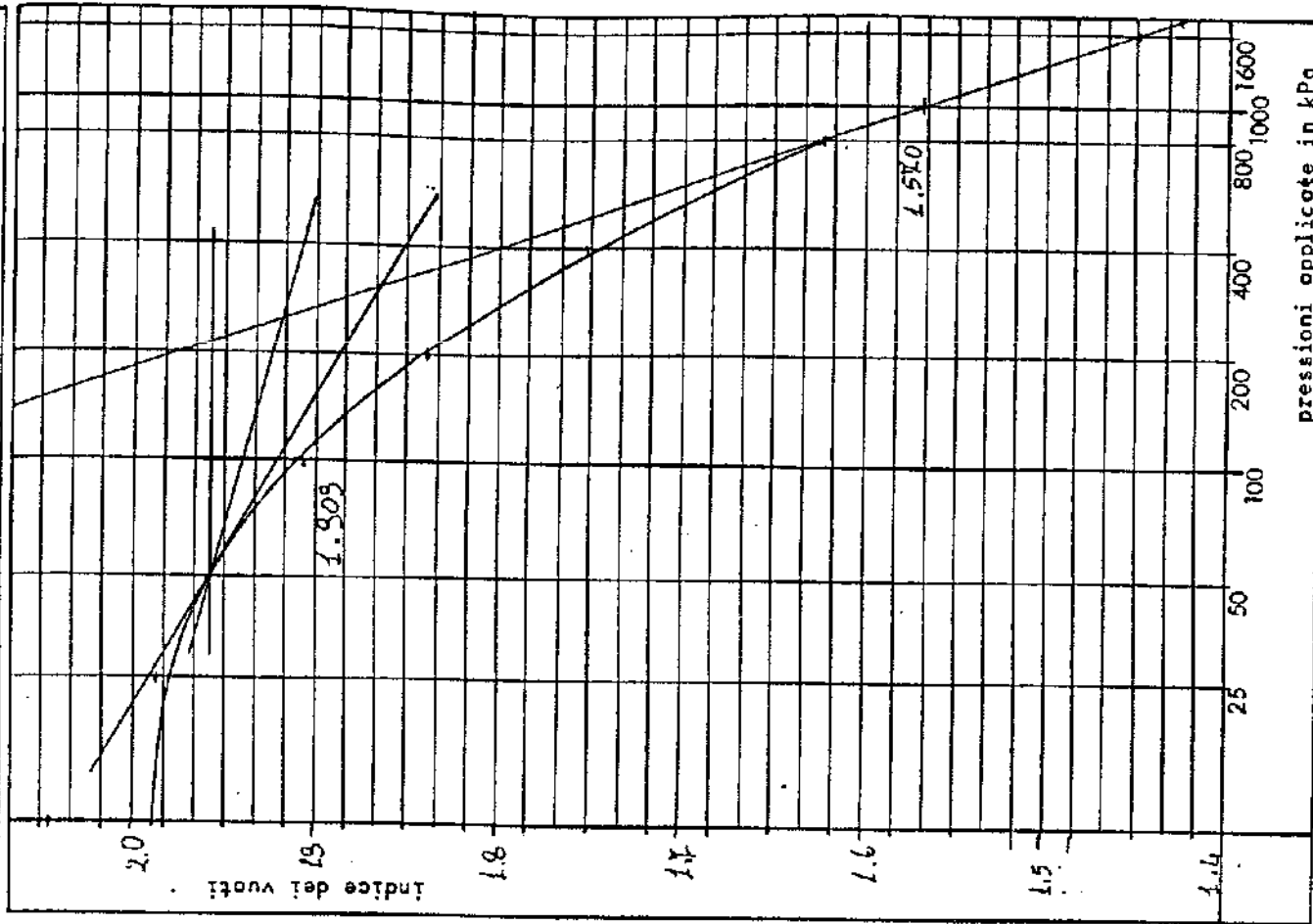
(peso specifico dei grani : 23.78 KN m^{-3})

Campione, volume	cm^3	40.000	Umidità Naturale	%	83.5
Campione, area base	cm^2	20.000	Grado di Saturazione	%	97.0
Peso Specifico naturale	KN m^{-3}	14.32	Peso Specifico secco	KN m^{-3}	7.80
Pressione Litostatica	kPa	49.0	Altezza Solido	cm	0.656

RISULTATI ANALITICI

Pressioni Appli- cate, kPa	Altezza Campione 2 H, cm	Altezza Vuoti 2Hv, cm	Indice Vuoti e	Indice Compres. Cc	Modulo Edom. Ed	Consolidazione r	Indice Cons. Pri. Coeff. Consol. Cv
0.	2.000	1.344	2.047	—	—	0.0	
25.	1.961	1.305	1.988	—	—	2.0	
50.	1.930	1.274	1.941	0.157	1569	3.6	
100.	1.909	1.253	1.909	0.106	4570	4.8	
200.	1.864	1.208	1.840	0.228	4192	7.3	
400.	1.806	1.150	1.752	0.294	6328	10.7	
800.	1.722	1.066	1.624	0.425	8400	16.1	
1600.	1.609	0.953	1.451	0.572	11791	24.3	

Corico di Preconsolidazione: 246 kPa Cc (100-1000) = 0.339

246 : 48 = 5.0 S.C. Ed (100-1000) = 8089 KN m^{-2} 

(AASHTO T 216) (foglio 2 di 2)

RIF. LAB. Nº 101/86 del

data:

Contenitore	N. T _g	G	G	Anello portacampione	N.	B
Contenitore, massa	gr 20.79	18.12	0.58	H Anello, massa	gr	20.37
Cont. + terra, massa	gr 58.50	53.40	5.23	I Anello + Campione, massa	gr	258.65
Cont. + terra secco,	gr 41.55	40.34	3.24	J Anello: Ø int.	cm	5.47
Umidità	% 81.6	85.4	60.5	K Campione, altezza	cm	2.000
Umidità Media	%	83.5		L Campione, massa	gr	57.28

CONDIZIONI NATURALI/INONDATE a 0.0 kPa)

[illegible]

Note:

consolidazione in 103 cm

	15°	30"	1'	2'	4'	8'	15'	30'	1h	2h	4h	8h	12h	24h
	tempi in mn													
1	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
2	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
3	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
4	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
5	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
6	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
7	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
8	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
9	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
10	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
11	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
12	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
13	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
14	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
15	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
16	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
17	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
18	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
19	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
20	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
21	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
22	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
23	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
24	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
25	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
26	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
27	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
28	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
29	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
30	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
31	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
32	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
33	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
34	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
35	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
36	15	30	1	2	4	8	15	30	16	26	46	92	138	276
37	15	30	1	2										

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	ANALISI GRANULOMETRICA DI UNA TERRA CON VAGLI
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	ASTM E DENSITOMETRIA. (AASHTO T 88-72)
Analisto:	RIF. LAB. N° 102/26 del

CAMPIONE:	ANALISI MECCANICA E DENSITOMETRICA del PASSANTE al vaglio ASTM #10
-----------	---

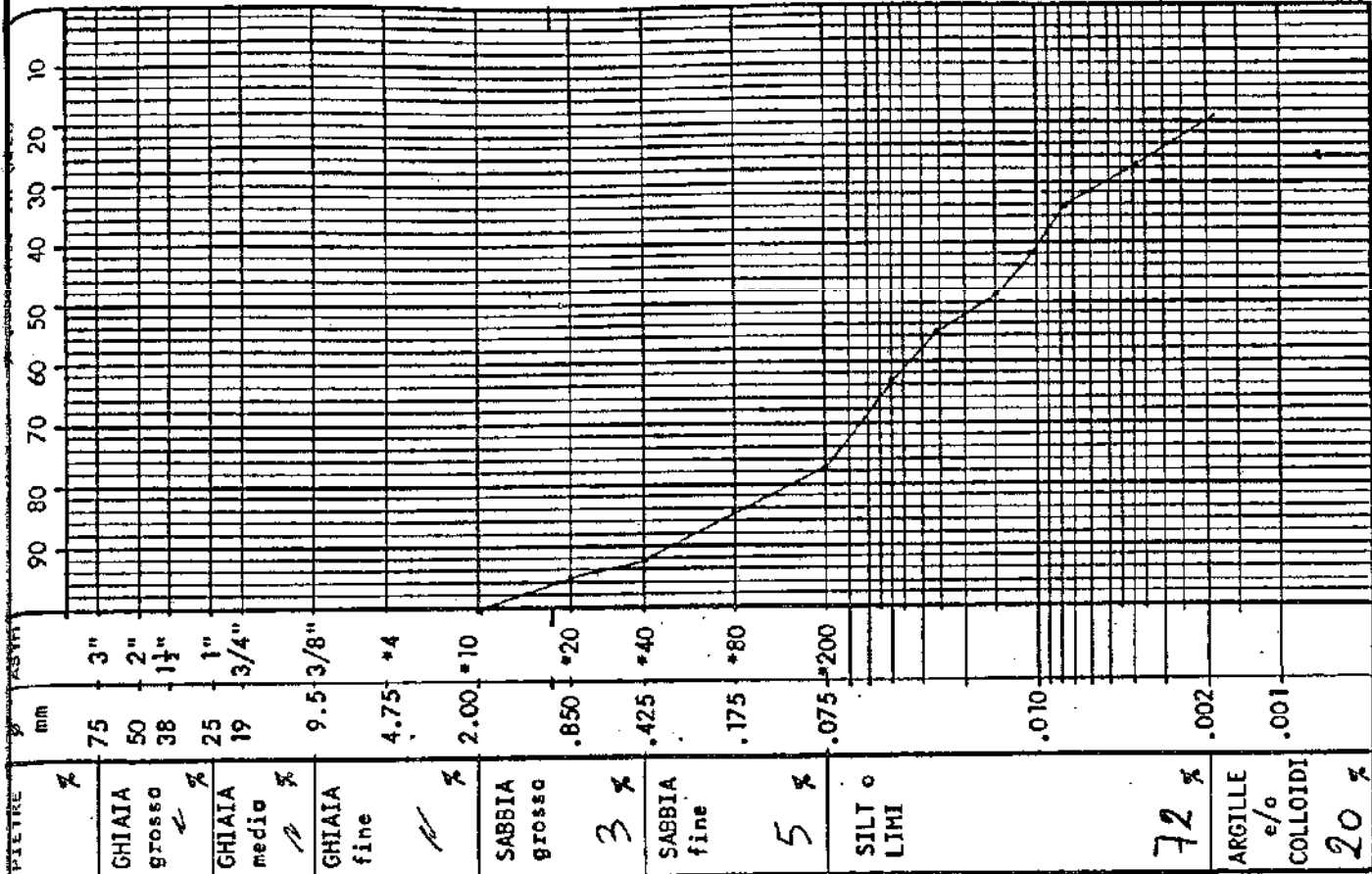
CAMPIONE secco gr	ANALISI DENSITOMETRICA (data:)
CAMPIONE secco corretto gr	

ANALISI MECCANICA DEL TRATTENUTO al #10	temperatura °C 20
	tempi mn 2 5 15 30 60 250 1440
	densimetro, R 1.028 1.025 1.022 1.020 1.017 1.014 1.011
	corr.dens., - 0.0043
	DENSIMETRO, R* 1.037 1.027 1.012 1.017 1.012 1.012 1.012
	Ø max grani, mm .040 .026 .015 .010 .0074 .0036 .0015
	Ø GRANI, mm 3.040 2.026 2.015 2.011 2.008 2.003 2.003
	% PASSANTE mm 63.3 55.3 48.6 44.0 33.3 27.3 13.2

CAMPIONE, secco Compone, L/S al #200 gr	
perdita gr	

ANALISI MECCANICA	CAMPIONE, SECCO, per 1° analisi densito=
	metrica: 61.76 gr
	PESO SPECIFICO dei GRANI del passante al #10: 25.33 kN m ⁻³
	AGENTE DISPERSENTE: esometafosfato di Na

campione L/S #200	gr	% PASS.
vagli riten. pass. F	gr	%
* 20 1.57 60.13		93.5
* 40 3.05 57.14		92.5
* 80 4.55 52.15		84.4
* 200 1.07 48.08		73.8
PAN 48.08		11



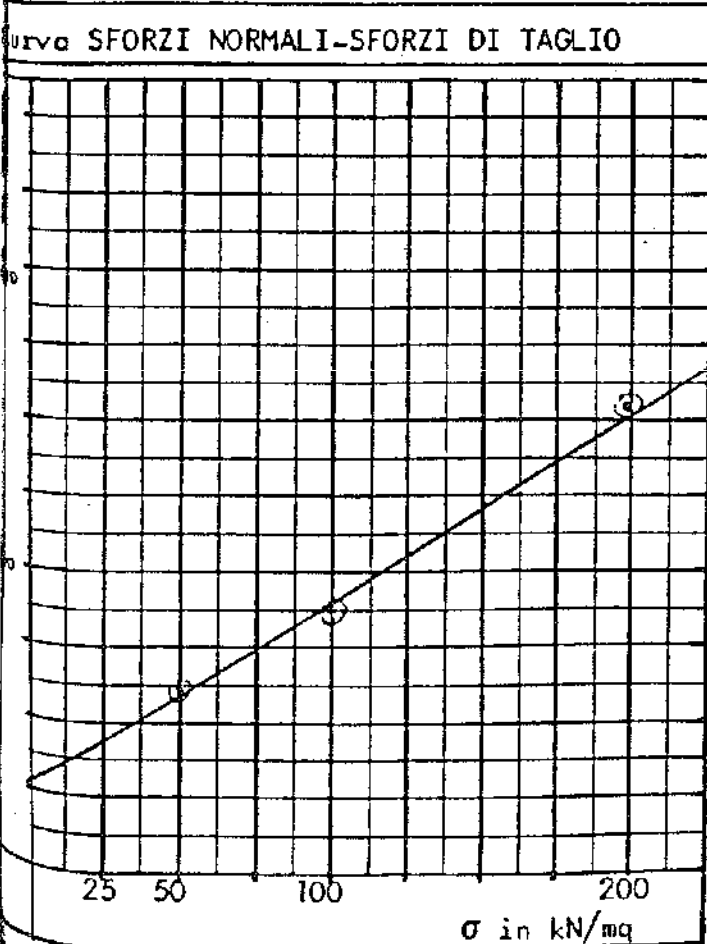
Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)
Analista:	RIF. LAB. N° 102/86 del

CELLA DI TAGLIO: non allagata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm mn⁻¹

Peso Specifico dei Grani: 25.33 kN m⁻³ -

SIEPILOGO RISULTATI:

Provino	Sforzi Normali	Umidità Naturale	Peso Specif. Natur.	Consol.	Peso Specif. secco	Indice dei vuoti		SFORZI di TAGLIO	Note
	kPa	%	kN m ⁻³	%	kN m ⁻³	iniz. e°	cons. e^	τ kN m ⁻²	
25.									
50.		40.2	17.41	0.9	12.42	1.043	1.025	61.2	
100.		33.7	17.68	1.8	13.22	0.918	0.885	87.5	
200.		34.4	18.55	4.5	13.80	0.837	0.758	153.1	
		36.1	17.88		13.15	0.933			



RISULTATI:

Equazione curva per regressione lineare:
 $\tau = 0.619 \cdot \sigma + 28.4$

Coefficiente di correl.: 0.999

Angolo di Attrito Interno: 31.8°

Coesione a rottura: 28.4 kN m⁻²

Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidato Rapido Lento (di)	
Anolista:		RIF. LAB. N° 102/86 del	
$\phi_i = 6,00$ cm	$h = 2,30$ cm	+ campione: 159.03 gr	
$A = 28,30$ cmq	$V = 65,00$ cc	campione, massa: 120.60 gr	

CELLA DI TAGLIO: non allongata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm mn ⁻¹	SFORZO NORMALE (σ): 200 kN m ⁻²
CEDIMENTI: 0.100 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2.200 cm - Consol. 4.5 %	PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 25.33 kN m ⁻³

RISULTATI della PROVA di Taglio:														
(data:)														
1	Spostamenti Cella oriz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60	70	80	90			
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	18 ^s	25	30	33 ^s	34	34	34 ^s	35	35			
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	117 ^s	113	115 ^s	118	119	120	120	120	120			
5	SFORZI di TAGLIO	kN m ⁻²	80.9	109.3	131.2	146.5	148.7	148.7	150.9	153.1	153.1			

DETERMINAZIONI		prima	dopo
A	Contenitore n°	M1	Y2
B	Cont., massa gr	20.56	20.92
C	Cont. + Terro Um.	23.53	24.61
D	Cont. + Terra secco	52.11	52.31
E	Umidità %	34.4	34.4
F	UMIDITA' MEDIA %	34.4	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Not.	18.55	19.37	0.82
H	Peso Spec. Secco	13.80	14.41	0.61
I	Indice dei Vuoti	0.837	0.758	0.080
K	Altezza Solidi cm	1.251		

SFORZO NORMALE:
 $\sigma = 200$ kN m⁻²
 SFORZO DI TAGLIO A ROT.
 $\tau_{max} = 153.1$ kN m⁻²

Note:

CURVE Taglio - Spostamenti e Cedimenti - Spostamenti

sforzi di taglio													cedimenti vert.					
1 2 3 4 5 6													1 2 3 4 5 6					
spostamenti mm													spostamenti mm					

Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidata Rapida Lento (di)	$\phi_i = 6,00$ cm	$h = 2,30$ cm	+ campione:	151,98 gr
Analista:	RIF. LAB. N° 102196 del	$A = 28,30$ cmq	$V = 65,00$ cc	campione, massa:	114,92 gr

CELLA DI TAGLIO: per alligata	- VELOCITA' DI TAGLIO:	0.05	mm min ⁻¹
CEDIMENTI: 3.040	cm dopo 8 ore - Altezza Finale:	2.260	cm - Consol. 1.8 %
SFORZO NORMALE (σ):		100	KN m ⁻²
PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_t):		2533	KN m ⁻³

RISULTATI dello PROVA di Toglio: (data:)	Note:
---	--------------

1	Spostamenti Cella orizz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50							
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	10	15	20	20 ⁺	20							
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	42 ⁺	43	42 ^s	42 ^s	42 ^s							
5	SFORZI di TAGLIO	WH ⁻²	43,7	65,6	87,5	87,5	87,5							

DETERMINAZIONI	CURVE		e	Cedimenti - Spostamenti
	prima	dopo		

A	Contenitore	n°	I.é.	fl.	
B	Cont. massa	gr	20.66	22.85	0.84
C	Cont. + Terra Um.		68.82	78.28	115.71
D	Cont. + Terra secco		58.64	62.88	87.55
E	Umidità	%	33.9	33.5	32.5
F	UMIDITA' MEDIA	%	33.7		

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Nat.	17.68	17.47	0.288
H	Peso Spec. Secco	13.22	13.44	0.22
I	Indice dei Vuoti	0.518	0.885	0.0033
K	Altezza Solidi cm	1.493		

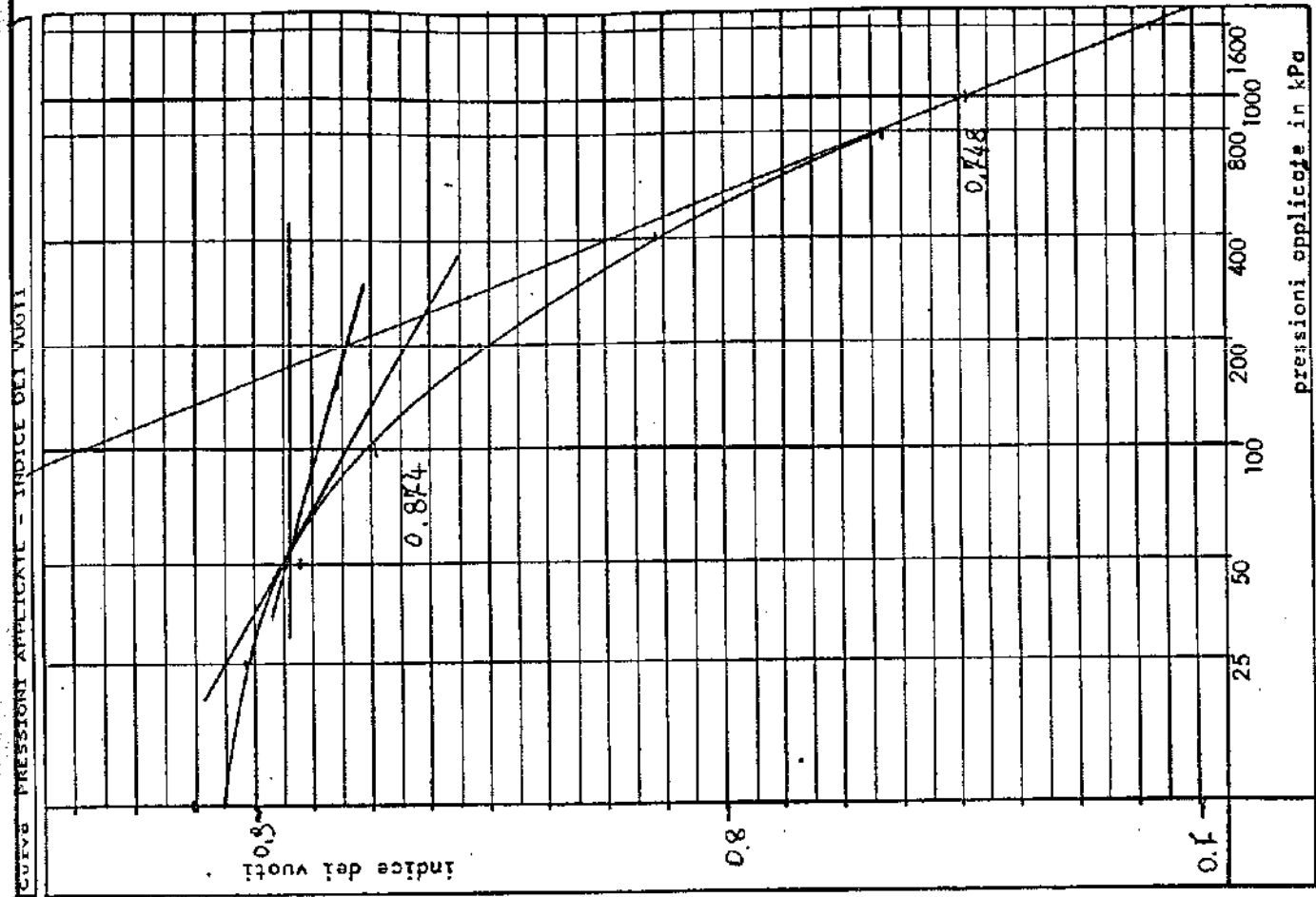
Note:

SFORZO NORMALE:	
$\sigma = 100$	KN m^{-2}
SFORZO DI TAGLIO A ROT.	
$\tau_{max} = 87.5$	KN m^{-2}

DATI DEL CAMPIONE					(peso specifico dei grani : 25.33 kN m ⁻³)	
Compione, volume	cm ³	40.000	Umidità Naturale	%	37.0	
Compione, area base	cm ²	20.000	Grado di Saturazione	%	100.0	
Peso Specifico naturale	kN m ⁻³	18.14	Peso Specifico secco	kN m ⁻³	13.24	
Pressione Litostatica	kPa	100.0	Altezza Solido	cm	1.046	

RISULTATI ANALITICI									
Pressione Appli- cate.	Altezza Campione	Altezza Vuoti	Indice Vuoti	Indice Compres.	Modulo Edom.	Consolida- zione	Indice Cons. Pri.	Coeffic. Consol.	
kPa	2 H	2Hv	e	Cc	Eed	r	r	Cv	
cm	cm	cm			kN m ⁻²	%		m ² sec ⁻¹	
0.	2.000	0.954	0.913	—	—	0.0			
25.	1.983	0.943	0.902	—	—	0.6			
50.	1.977	0.931	0.891	0.038	4131	1.2			
100.	1.960	0.914	0.874	0.054	5730	2.0			
200.	1.936	0.890	0.852	0.076	8117	3.3			
400.	1.897	0.851	0.814	0.124	9828	5.4			
800.	1.847	0.801	0.766	0.153	14376	8.3			
1600.	1.787	0.741	0.709	0.191	24227	11.9			

Carico di Preconsolidazione: 200 kPa			Cc (100-1000) =	0.126
200/100 = 2 L.S.C.			Eed (100-1000) =	13664 kN m ⁻²



RIF. LAB. Nº 162106 del

data:

consolidazione in 10⁻³ cm

(condizioni materiali/inondate a 20 kPa)

Note:

tempi in mn	
15" 30"	1 2' 4' 8' 15' 30' 1h 2h 4h 8h 12h 24h

SONDAGGIO N° 7 + PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO 11/11/86

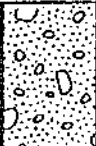
≡ F.R. = FALDA RINVENUTA

≡ F.S. = FALDA STABILIZZATA

■ = CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. = STANDARD PENETRATION TEST

V.T. PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V. T.	SON- DAGGIO	TERRENO ATTRAVERSATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA						
0.00	2.00				Materiale di riporto della sede stradale e piroclastiti alternate con pochi elementi detritici carbonatici.	PIEZOMETRO
2.00	1.50	*			Piroclastiti argillificate in parte umizzate.	
3.50	3.50	*			Detrito ad elementi carbonatici misti a silt di natura piroclastica. <i>q = 33</i> <i>C = 6,5 cm</i> <i>E_d = 143</i>	
7.00		*			Detrito ad elementi carbonatici di dimensioni variabili misti a sabbia siltosa.	
	14.80	*				
21.80					Piroclastiti con pochi elementi detritici.	
	3.20					
25.00						

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

DR.GEOL.GIUSEPPE M. NISTA

LOG DEL SONDAGGIO SISMICO

N° 7

PROSPEZIONI

GEOFISICHE

tipo:

MAX DOWN HOLE

RIF.N°

DEL

Operatore:

PROGETTO:

PIANO DI RECUPERO

CLIENTE:

AMMINISTRAZIONE
COMUNALE DI BUCCIANO (BN)

LOCALITA':

VIA PARROCCHIA

Eseguito il

14-11-86

Punti Indagati N°:

6+6

PARAMETRI DEI TERRENI

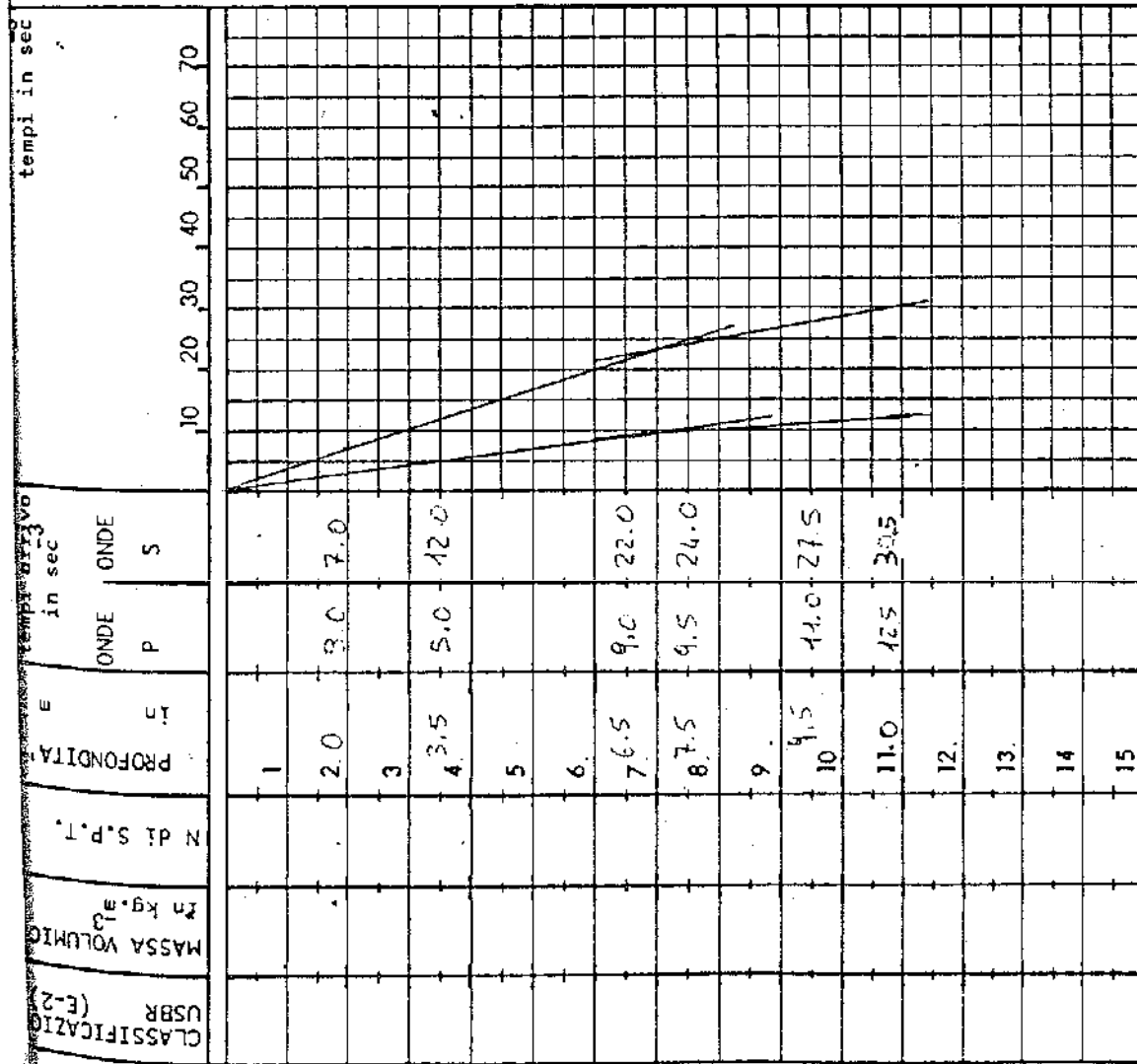
I° STRATO

II° STRATO

III° STRATO

Potenza strato	m	h		
Massa volumica	kg.m ⁻³	Q	1400	1400
Velocità onde P	m.s ⁻¹	Vp	750	1466
Velocità onde S	m.s ⁻¹	Vs	300	538
Indice di POISSON		ν	0.40	0.36
Modulo di YOUNG	N.m ⁻²	E	352.8 x 10 ⁶	14495 x 10 ⁶
Modulo TAGLIO	N.m ⁻²	G	126.0 x 10 ⁶	529.6 x 10 ⁶
Modulo COMPRES.	N.m ⁻²	λ	504.0 x 10 ⁶	1361.8 x 10 ⁶
Rigidità	N.s.m ⁻³	R	1.0 x 10 ⁶	2.2 x 10 ⁶

NOTE:



Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	DETERMINAZIONI DELLE CARATTERISTICHE FISICHE GENERALI
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	
Analista:	RIF. LAB. N° 103/86 del

DETERMINAZIONE DELL' UMIDITA' NATURALE ED IGROSCOPICA

Capsula	n°			G *	d _L *	
Capsula, massa	gr			18.12	21.15	
Capsula + terra nat. (*asciutta)	gr			50.86	51.25	
Capsula + terra secca	gr			49.06	49.44	
UMIDITA' NATURALE	W _n	%				38.6
UMIDITA' IGROSCOPICA	W _i	%		5.8	5.3	5.6

DETERMINAZIONE DEL PESO DI VOLUME

Volumometro	n°			0	
Volumometro, massa	gr			34.03	
Volumometro, capacità	cm ³			40.00	
Volumometro + campione	gr			110.47	
PESO VOLUME NATURALE	γ_n	kN m ⁻³		19.11	19.11
PESO VOLUME ASCIUTTO	γ_m	kN m ⁻³			14.55
PESO VOLUME SECCO	γ_d	kN m ⁻³			13.79
PESO VOLUME SATURO	γ_{sat}	kN m ⁻³			19.11

DETERMINAZIONE DEL PESO SPECIFICO DEI GRANI (AASHTO T 100)

Picnometro	n°		* V **	* ritenuto al voglio 10 ASTM: %
Campione secco	gr		27.84	
Picnometro + campione + acqua	gr		162.68	** passante al voglio 10 ASTM: %
Temperatura delle pesate (T)	°C		22°	
Picnometro + acqua	gr		145.78	
Peso Specifico dei grani a T (°)	kN m ⁻³		25.31	(°) k = 0.9996
PESO SPECIFICO DEI GRANI a 20 °C	kN m ⁻³		25.30	G _t 25.30

DETERMINAZIONE DELLE GRANDEZZE INDICI

INDICE DEI VUOTI	e°	=		0.835
POROSITA'	n	%		45.5
GRADO DI SATURAZIONE	S _r	%		100.0
PESO VOLUME IMMERSO	γ_i	kN m ⁻³		9.11

Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidato Rapido Lento (di)
Analista:	RIF. LAB. N° 103/84 del

CELLA DI TAGLIO: non allagata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm min⁻¹

Peso Specifico dei Grani: 25.30 kN m⁻³

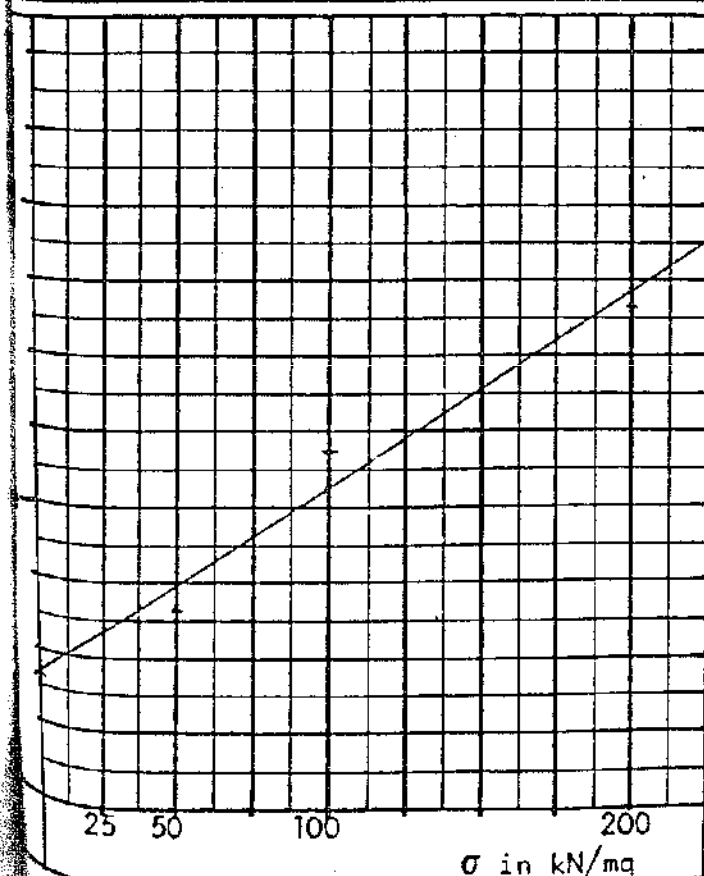
RIEPILOGO RISULTATI:

Peso spec. grani	Sforzi Normali	Umidità Naturale	Peso Specif. Natur.	Consol.	Peso Specif. secco	Indice dei vuoti		SFORZI di TAGLIO	Note
	kPa	%	kN m ⁻³	%	kN m ⁻³	iniz.	cons.	τ kN m ⁻²	
25.									
50.	39.7	16.08	1.3	11.51	1.201	1.160	65.6		
100.	52.2	13.67	2.4	8.88	1.822	1.757	118.1		
200.	31.7	18.54	6.5	14.07	0.800	0.680	166.2		

41.2 16.10

11.52 1.274

Curva SFORZI NORMALI-SFORZI DI TAGLIO



RISULTATI:

Equazione curva per regressione lineare:

$$\tau = 0.644 \cdot \sigma + 41.6$$

Coefficiente di correl.: 0.977

Angolo di Attrito Interno: 33°

Coesione a rottura: 41.6 kN m⁻²

Analista: RIF. LAB. N° 103/36 del

CELLA DI TAGLIO: non-allogata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0,05 mm min

CEDIMENTI: 0,41 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2,158 cm - Consol. 6,5 %

$\phi 1 = 6,00$ cm $h = 2,30$ cm + campione: 458,91 gr
 $A = 28,30$ cmq $V = 65,00$ cc campione, massa: 120,48 gr

SFORZO NORMALE (σ): 200 kN m⁻²

PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 25,30 kN m⁻³

RISULTATI della PROVA di Taglio:

1	Spostamenti Cella orizz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60	70					
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	13	15	33	37	38	38	37					
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	143	154	158	159	159	159	159					
5	SFORZI di TAGLIO	kg/cm ²	56,9	62,8	144,3	164,0	166,2	166,2	161,8					

DETERMINAZIONI		prima	dopo
A	Contenitore n°	G1. G2	
B	Cont., massa gr	2068	2088 0,98
C	Cont. + Terra Um.	6503	6518 118,61
D	Cont. + Terra secca	5721	5471 91,7
E	Umidità %	32,4	31,0 30,4
F	UMIDITA' MEDIA %	31,7	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Nat.	1854	1821	1,18
H	Peso Spec. Secco	14,07	14,51	0,90
I	Indice dei Vuoti	0,800	0,690	0,11
K	Altezza Solidi cm	1,218		

CURVE Taglio - Spostamenti e Cedimenti - Spostamenti

sforzi di taglio KN ⁻²													spostamenti mm																																						
1 2 3 4 5 6													1 2 3 4 5 6																																						
cedimenti vert. mm																										spostamenti mm																									

Note:

SFORZO NORMALE:
 $\sigma = 200$ kN m⁻²
 SFORZO DI TAGLIO A ROT.
 $\tau_{max} = 166,2$ kN m⁻²

Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidato Rapide Lenta (di)		+ campione: 154.20 gr	
Analista:		RIF. LAB. N° 105/84 del		A = 28,30 cmq V = 65,00 cc campione, mossa: 88,83 gr	

CELLA DI TAGLIO: non allongata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0,05 mm mn		SFORZO NORMALE (σ): 100		KN m ⁻²	
CEDIMENTI: 0,053 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2,24 cm - Consol. 2,4 %		PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 25.30		KN m ⁻³	

RISULTATI della PROVA di Taglio:														
(data:)														
		mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0
1	Spostamenti Cella orizz.													
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60	70					
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	14	20	24	26	27	27	26					
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	60	61	61	61	60	59	58					
5	SFORZI di TAGLIO	KN m ⁻²	61,2	84,5	105,0	113,7	118,1	118,1	113,7					

Note:

SFORZO NORMALE:
 $\sigma = 100 \text{ KN m}^{-2}$

SFORZO DI TAGLIO A ROT.
 $\tau_{max} = 148,1 \text{ KN m}^{-2}$



DETERMINAZIONI		prim	dopo
A	Contenitore	n° R1	S2
B	Cont., massa	gr 20,18	20,80
C	Cont. + Terra Um.	70,98	65,88
D	Cont. + Terra secca	53,18	50,88
E	Umidità	% 54,6	50,0
F	UMIDITA' MEDIA	% 52,2	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	A
G	Peso Spec. Nat.	13,67	13,97	0,30
H	Peso Spec. Secco	8,98	8,18	0,20
I	Indice dei Vuoti	1,822	1,151	-0,05
K	Altezza Solidi	cm 0,815		

CURVE		Taglio - Spostamenti						e Cedimenti - Spostamenti					
sforzi di taglio KN	cedimenti vert. mm												
		1	2	3	4	5	6	1	2	3	4	5	6

massa: 36.53		gr	
+ campione: 141.12		gr	
campione, massa: 106.53		gr	

CELLA DI TAGLIO: mm alligata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0,05 mm min ⁻¹	SFORZO NORMALE (σ): 50	KN m ⁻²
CEDIMENTI: 0,043 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2,257 cm - Consol. 1,3%	PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 25,30	KN m ⁻³

RISULTATI della PROVA di Taglio:														
(data:)														
1	Spostamenti Cella oriz.	mm	0,5	1,0	4,5	5,0	5,5	6,0						
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60						
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	9	13	14	15	115	14						
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	46+	46	43	40	40	39						
5	SFORZI di TAGLIO	KN m ⁻²	38,4	56,9	61,2	65,6	63,4	61,2						

DETERMINAZIONI		primo	dopo
A	Contenitore	n° 0	X
B	Cont., massa	gr 12,29	16,21
C	Cont. + Terra Um.	gr 15,95	12,28
D	Cont. + Terra secca	gr 59,33	58,21
E	Umidità	% 40,0	39,4
F	UMIDITA' MEDIA	% 39,7	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Nat.	16,08	16,31	0,23
H	Peso Spec. Secco	11,51	11,71	0,20
I	Indice dei Vuoti	1,201	1,160	0,041
K	Altezza Solidi	cm 10,5		

DETERMINAZIONI			primo	dopo
A	Contenitore	n°	0	K
B	Cont., massa	gr	1749	1621
				1,08

Note:

SFORZO NORMALE:	$\sigma = 50$ KN m ⁻²
SFORZO DI TAGLIO A ROT.	$\tau_{max} = 65,6$ KN m ⁻²

cedimenti Vert.		mm				
1		2	3	4	5	6

																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																															</
--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	----

D	Cont.+Terra secca	59.33	58.24	70.21
E	Umidità	%	40.0	33.4
F	UMIDITA' MEDIA	%	39.4	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ

Note:

Laboratorio TERRE e MATERIALI

(AASHTO T 216) (foglio 1 di 2)

Analista:

RIF. LAB. N° 163/86 del

DATI del CAMPIONE

(peso specifico dei grani : KN m^{-3})

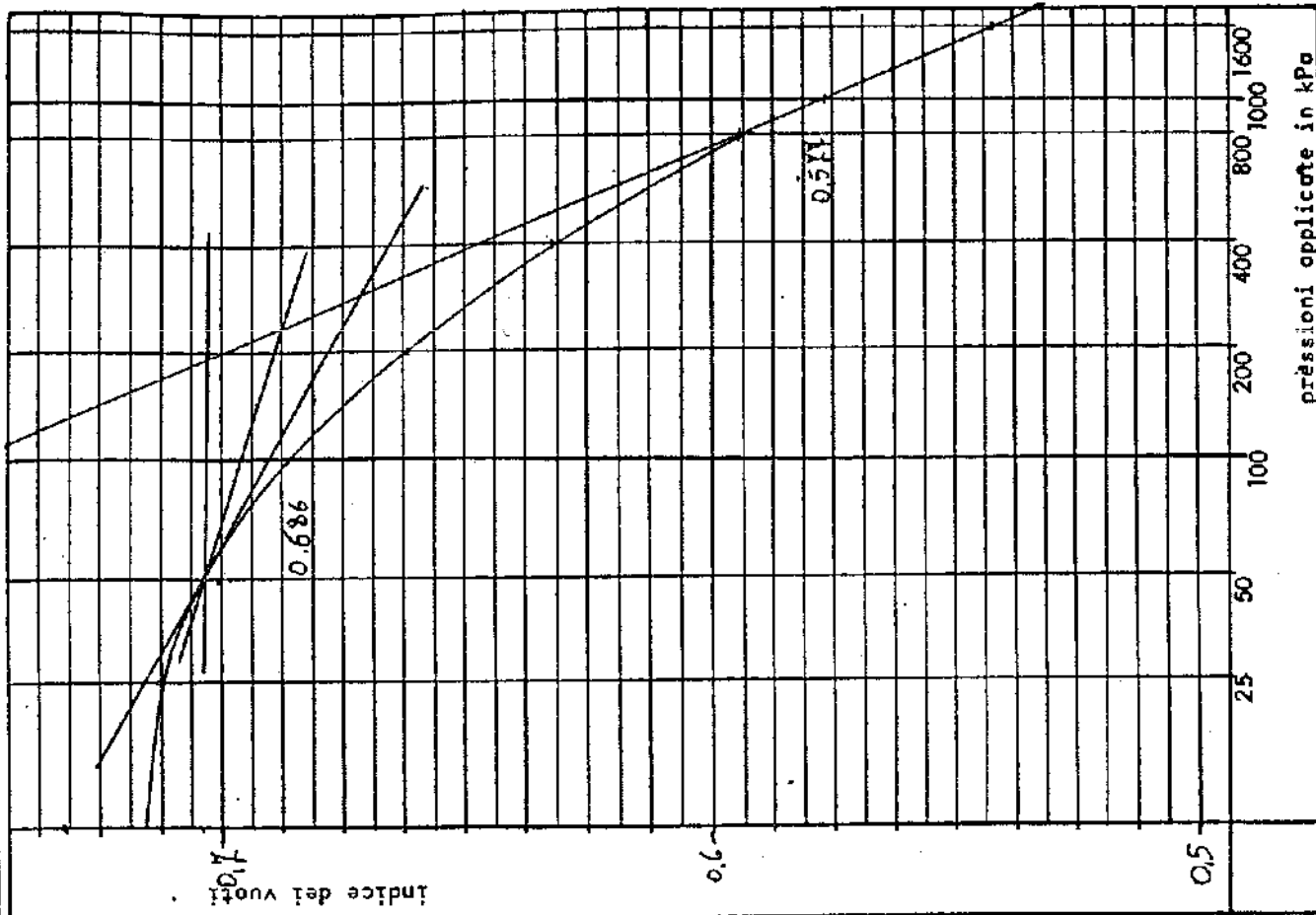
Campione, volume	cm^3	40.000	Umidità Naturale	%	30.9
Campione, area base	cm^2	20.000	Grado di Saturazione	%	100.0
Peso Specifico naturale	KN m^{-3}	19.11	Peso Specifico secco	KN m^{-3}	14.60
Pressione Litostatica	kPa	115	Altezza Solido	cm	1.154

RISULTATI ANALITICI

Pressione Appli- cate, kPa	Altezza Campione 2 H cm	Altezza Vuoti 2Hv cm	Indice Vuoti e	Indice Compres. Cc	Modulo Edometr. Eed KN m^{-2}	Consoli- dazione Cons. Pri. Consol. I	Indice Coeff. Cv $\frac{2}{\text{m}^2 \text{sec}}$
0.	2.000	0.846	0.133	—	—	0.0	—
25.	1.944	0.823	0.113	—	—	1.2	—
50.	1.961	0.804	0.693	0.046	3044	2.0	—
100.	1.946	0.782	0.686	0.043	6512	2.8	—
200.	1.919	0.765	0.668	0.048	7154	4.2	—
400.	1.885	0.731	0.633	0.058	11188	6.1	—
800.	1.841	0.684	0.595	0.124	16936	8.6	—
1600.	1.782	0.628	0.544	0.170	24563	12.2	—

Carico di Preconsolidazione: 233 kPa Cc (100-1000) = 0.109

233/115 = 2.0 C.S.C. Eed (100-1000) = 14309 KN m^{-2}



Laboratorio TERRE e MATERIALI

RIF. LAB. Nº 703/86 del

Analisto:

data:

A	Contenitore	N.	H	V ₂	G	Anello portocampione	N.	O
B	Contenitore, massa	gr	17.00	20.67	1.00	H	Anello, massa	gr
C	Cont. + terra, massa	gr	67.82	72.60	74.77	I	Anello + Campione, massa	gr
D	Cont. + terra secca,	gr	65.40	60.48	59.37	J	Anello: Øint.	cm
E	Umidità	%	31.3	30.4	26.4	K	Campione, altezza	cm
F	Umidità Medio	%	30.9			L	Campione, massa	gr

DATI TEMPI - CONSOLIDAZIONE (condizioni naturali/inondate a 0,0 kPa)

[illegible]

Vote:

BONDAGGIO N° 8

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO

12/11/86

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. - PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	BON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERGATO	FALDA
------------	----------------	--------	------	----------------	---------	--------------	-------

PIANO DI CAMPAGNA

0.00	1.50				Humus con elementi detritici carbonatici.	
1.50						
	8.50				Detrito ad elementi carbonatici con discreta quantità di sabbia siltosa.	
10.00						
	11.00				Detrito ad elementi carbonatici di grandezza variabile, scarsa presenza di sabbia siltosa.	
21.00						

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

SONDAGGIO N° 9 + PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO 13/11/86

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. - PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERBATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA							
0.00	0.50				Humus di natura piroclastica.		
0.50	1.50				Materiale piroclastico (siltiti) in parte argillificati.		
2.00	1.20	*			Siltiti argilloso-sabbiose di natura piroclastica.		
3.20	1.80	*			Siltiti sabbiose e sabbie siltose di colore grigiastro-giallastro. Consistenza variabile.		
5.00	2.00	*			Siltiti sabbiose in genere abbastanza diagenizzate di colore grigiastro. Sono presenti livelli meno consistenti con piccoli elementi litoidi carbonatici.		
7.00	0.50	*			Siltiti argillose con sabbia, molli.		
7.50	1.70				Sabbie siltose, mediamente addensate di colore giallastro-grigiastro (tufi teneri).		
9.20	0.80	*			Siltiti sabbiose bene diagenizzate (tufi)		
10.00	8.00				Siltiti sabbiose e sabbie siltose abbastanza diagenizzate (tufi).		
18.00	3.00				Siltiti sabbiose e sabbie siltose abbastanza diagenizzate, presenza di detrito carbonatico minuto.		
21.00							

SONDAGGIO N° 9 + PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITÀ: BUCCIANO 13/11/86

≡ F.R. = FALDA RINVENUTA

≡ F.B. = FALDA STABILIZZATA

■ = CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. = STANDARD PENETRATION TEST

V.T. = PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERBATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA							
21.00							
21.50	0.50				Detrito carbonatico.		
	1.50				Siltiti sabbiose (tufi teneri).		
23.00							
	1.50				Detrito carbonatico minuto misto a silt sabbioso.		
24.50							
	2.50				Siltiti con poca sabbia, molli.		
27.00							
	3.00				Siltiti verdastre (cineriti) media- mente adensate.		
30.00							⊗

DR.GEOL.GIUSEPPE M. NISTA

PROSPERZIONI GEOFISICHE

RIF.Nº DEL

LOG DEL SONDAGGIO SISMICO

tipo: 100 DOWN HOLE

Operatore:

Nº 9

PROGETTO:

PIANO DI RECUPERO

CLIENTE: AMMINISTRAZIONE COMUNALE DI BUCCIANO (BN)

LOCALITA': PASTORANO

(SCUOLA ELEMENTARE)

Eseguito il 13/11/86

Ponti Indagati Nº: 6+6

PARAMETRI DEI TERRENI

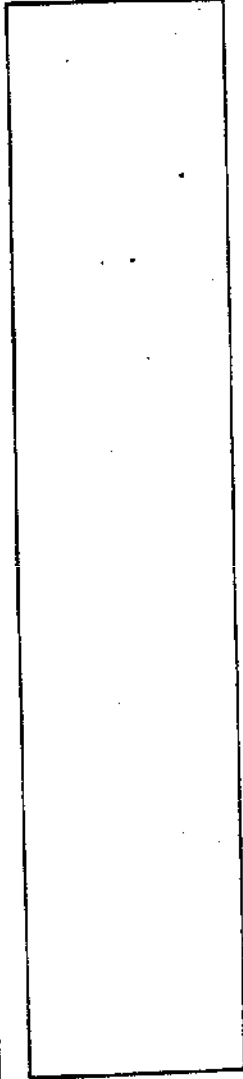
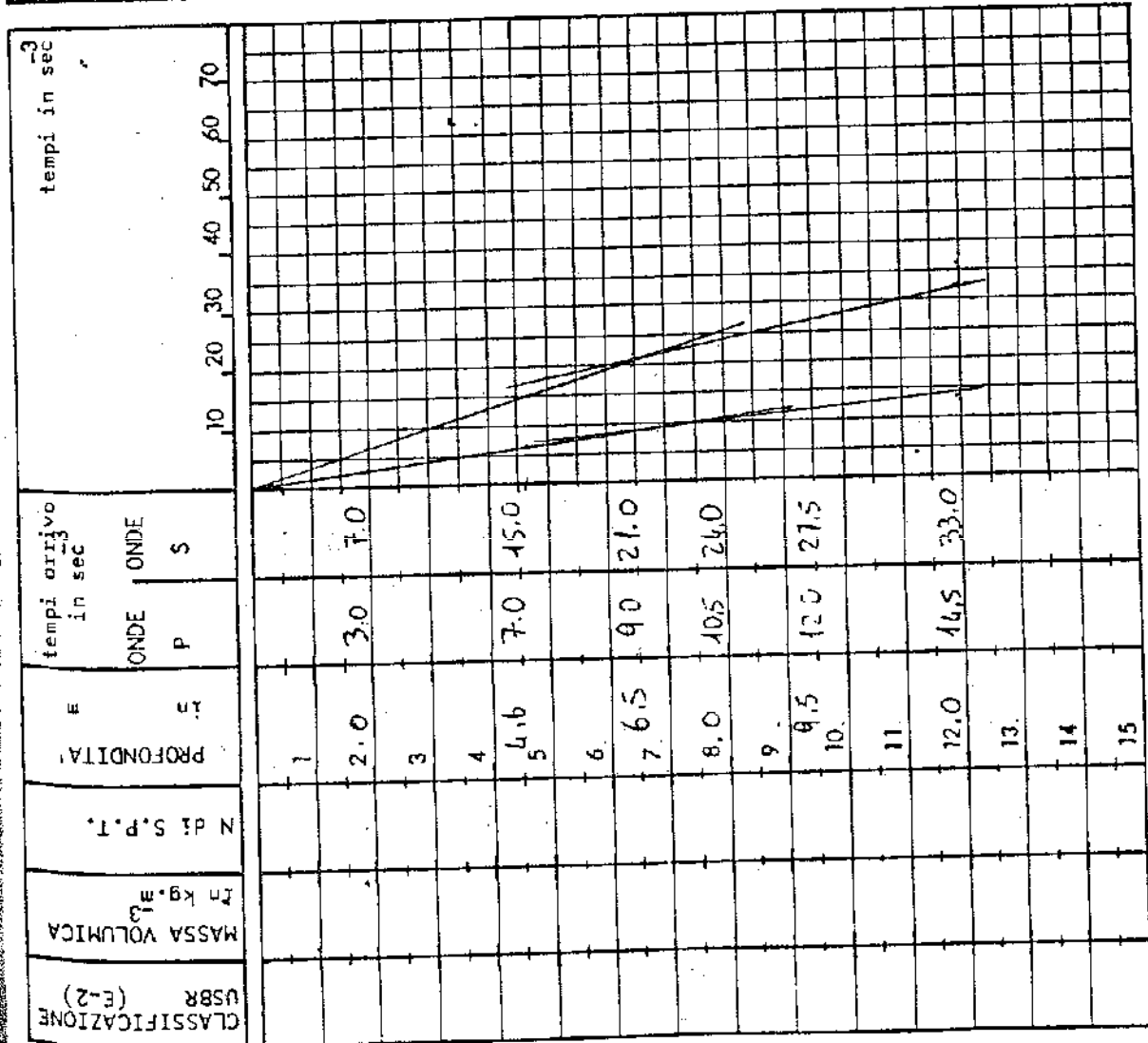
Iº STRATO

IIº STRATO

IIIº STRATO

Potenza stroto	m	h			
Massa volumica	kg.m ⁻³	Q	1400	1550	
Velocità onde P	m.s ⁻¹	Vp	750	1000	
Velocità onde S	m.s ⁻¹	Vs	321	444	
Indice di POISSON		v	0,39	0,38	
Modulo di YOUNG	N.m ⁻²	E	600,8x10 ⁶	843,2x10 ⁶	
Modulo TAGLIO	N.m ⁻²	G	144,2x10 ⁶	305,5x10 ⁶	
Modulo COMPRES.	N.m ⁻²	λ	572,5x10 ⁶	967,4x10 ⁶	
Rigidità	N.s.m ⁻³	R	1,0x10 ⁶	1,6x10 ⁶	

NOTE:



SONDAGGIO N° 10

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO

23/5/88

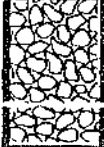
≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITA'	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO ATTRAVERBATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA						
0.00	1.00				Humus di natura piroclastica.	
1.00	2.00				Detrito carbonatico di medie dimensioni (3-4 cm.) in matrice sabbiosa biancastra.	
3.00	17.00				Detrito carbonatico di piccole dimensioni (ϕ max = 2 cm.) in matrice sabbiosa, debolmente siltosa, bene addensato.	
20.00						

SONDAGGIO N° 11

SCALA 1:100

LOCALITA' BUCCIANO

2/6/88

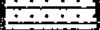
≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERMINO ATTRAVERSATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA						
0.00	3.00				Siltiti debolmente argillose (Piro- clastiti alterate).	
3.00	0.50				Detrito carbonatico in matrice piroclast.	
3.50	1.50				Siltiti di colore marrone-giallastro.	
5.00	3.50				Detrito carbonatico recante il vel- li con abbondante matrice.	
8.50	0.50				Piroclastiti sabbiose scure, addensate.	
9.00	4.00				Detrito carbonatico con silt di natura piroclastica.	
13.00	4.00				Piroclastiti siltitico-sabbiose scure, bene addensate.	
17.00	2.00				Detrito carbonatico con abbondante matrice di colore rossastro.	
19.00	1.00				Detrito carbonatico con poca matrice.	
20.00						

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	DETERMINAZIONI DELLE CARATTERISTICHE FISICHE		
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	GENERALI		
Analista:	RIF. LAB. N° 47/88	del	20 GIU. 1988

DETERMINAZIONE DELL' UMIDITA' NATURALE ED IGROSCOPICA									
A	Capsula	n°				L2 *	X1 *		
B	Capsula, massa	gr				22.70	21.13		
C	Capsula + terra nat. (*asciutta)	gr				66.97	61.05		
D	Capsula + terra secca	gr				63.34	58.52		
E	UMIDITA' NATURALE	Wn	%						69.8
F	UMIDITA' IGROSCOPICA	Wi	%			6.9	6.8		6.9

DETERMINAZIONE DEL PESO DI VOLUME									
G	Volumometro	n°				0			
H	Volumometro, massa	gr				34.03			
I	Volumometro, capacità	cm ³				97.48			
J	Volumometro + campione	gr				97.48			
K	PESO VOLUME NATURALE	γ_n	kN m ⁻³			15.86			15.86
L	PESO VOLUME ASCIUTTO	γ_a	kN m ⁻³						9.98
M	PESO VOLUME SECCO	γ_d	kN m ⁻³						9.34
N	PESO VOLUME SATURO	γ_s	kN m ⁻³						15.86

DETERMINAZIONE DEL PESO SPECIFICO DEI GRANI (AASHTO T 100)									
O	Picnometro	n°				* III **			* ritenuto al vaglio 10 ASTM: 0 %
P	Campione secco	gr				28.56			
Q	Picnometro + campione + acqua	gr				163.90			** passante al vaglio 10 ASTM: 100 %
R	Temperatura delle pesate (T)	°C				20			
S	Picnometro + acqua	gr				146.31			
T	Peso Specifico dei grani a T 20 (°)	kN m ⁻³				26.03			(°) k = 1.000
U	PESO SPECIFICO DEI GRANI a 20 °C	kN m ⁻³				26.03			G _s 26.03

DETERMINAZIONE DELLE GRANDEZZE INDICI									
V	INDICE DEI VUOTI	e°	=						1.787
W	POROSITA'	n	%						64.1
X	GRADO DI SATURAZIONE	Sr	%						100.0
Y	PESO VOLUME IMMERSO	γ_i	kN m ⁻³						5.86

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)
Analista:	RIF. LAB. N° 47/88 del 20 GIU 1988

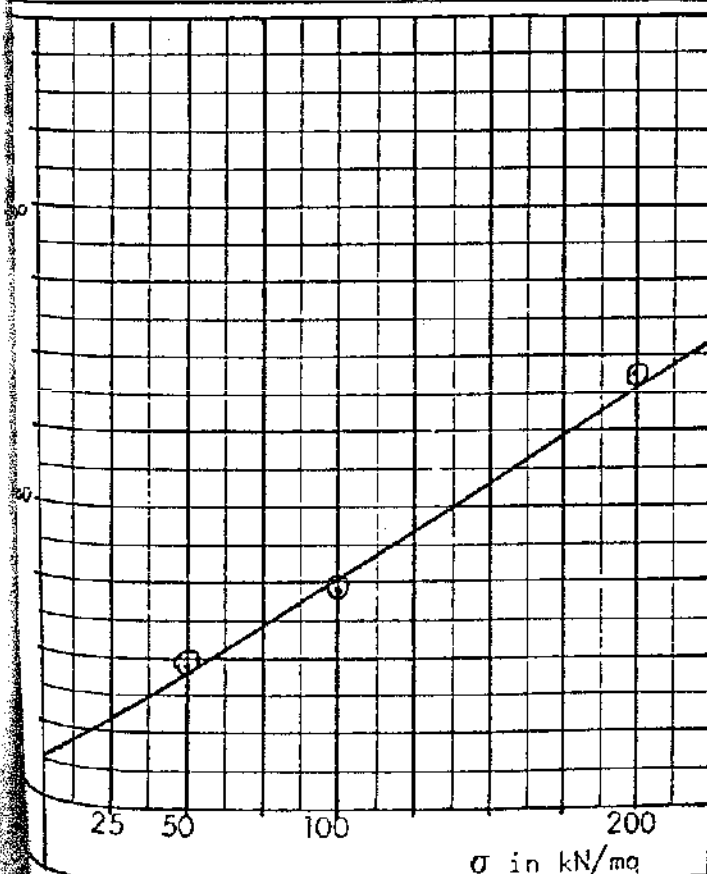
CELLA DI TAGLIO: non allagata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm min⁻¹

Peso Specifico dei Groni: 26.03 kN m⁻³ -

RIEPILOGO RISULTATI:

Provino	Sforzi Normali	Umidità Naturale	Peso Specif. Natur.	Consol.	Peso Specif. secco	Indice dei vuoti		SFORZI di TAGLIO	Note
σ	kPa	%	kN m ⁻³	%	kN m ⁻³	iniz. e ^o	cons. e [^]	τ	
25.		/			/			/	
50.	69.9	15.10	17	8.89	1.934			48.1	
100.	69.8	15.48	3.1	9.12	1.864			72.2	
200.	70.5	15.14	7.2	8.88	1.934			144.3	
	70.1	15.24		8.96	1.911				

Curva SFORZI NORMALI-SFORZI DI TAGLIO



RISULTATI:

Equazione curva per regressione lineare:

$$\tau = 0.653 \cdot \sigma + 12.1$$

Coefficiente di correl.: 0.996

Angolo di Attrito Interno: 33.1°

Coesione a rottura: 12.1 kN m⁻²

Anello Portacampione № 5		mosaici	36.53	gr
$\phi i = 6,00$ cm		h = 2,30	cm	
		+ campione:		134.98 gr
A = 28,30 cmq		V = 65,00	cc	
		campione, massa:		58.45 gr

SFORZO NORMALE (σ): 200	kN m^{-2}
PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 26.03	kN m^{-3}

RISULTATI della PROVA di Taglio:														(data:)				
1	Spostamenti Cella orizz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0				
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60										
3	Comporatore Sforzi di Taglio	n°	10	22 ^s	28 ^s	32	33	33										
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	16 ^s	172 ^s	180	188	192	195										
5	SFORZI di TAGLIO	mm. ²	43,7	38,4	124,6	133,5	144,3	144,3										

DETERMINAZIONI			primo	dopo
A	Contenitore	n°	Q	P
B	Cont., massa	gr	18,28	17,85
C	Cont. + Terra Um.		53,58	60,04
D	Cont.+Terra secca		42,61	42,48
E	Umidità	%	65,7	71,3
F	UMIDITA' MEDIA	%	70,5	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	4
G	Peso Spec. Nat.	15.14		
H	Peso Spec. Secco	8.88		
I	Indice dei Vuoti	1334		
K	Altezza Solidi cm	0.784		

CURVE	Taglio - Spostamenti	e	Cedimenti - Spostamenti
sforzi di taglio KN a 12			

Note:

SFORZO NORMALE:

$\sigma = 200$ KN m^{-2}

SFORZO DI TAGLIO A ROT.

$$T_{max} = 144.3 \text{ kN m}^{-2}$$

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA		PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHO T 236)		Anello Portacampione N°		massa		37.12		gr			
Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)		$\phi_i = 6,00$ cm		h = 2,30		cm		+ campione: 135.30		gr	
Analista:		RIF. LAB. N° 47/88 del 20 GIU 1988		A = 28,30 cmq		V = 65,00		cc		campione, massa: 98.18		gr	

CELLA DI TAGLIO: non allongata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.0 > mm min		SFORZO NORMALE (σ): 50		KN m ⁻²	
CEDIMENTI: 0.033 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2261 cm - Consol. 1.7%		PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 26.03		KN m ⁻³	

RISULTATI della PROVA di Taglio:														(data:)				
1	Spostamenti Cello orizz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0				
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50											
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	8	10	11	11 ⁺	11											
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	38	36	34	31 ^s	29.											
5	SFORZI di TAGLIO	kg/cm ²	35.0	13.7	18.1	48.1	48.1											

DETERMINAZIONI				prima	dopo
A	Contenitore	n°	U		
B	Cont., massa	gr	17.79	15.79	
C	Cont. + Terra Um.		63.36	58.85	
D	Cont.+Terra secca		44.56	41.20	
E	Umidità	%	70.2	63.5	
F	UMIDITA' MEDIA	%	69.9		

DETERMINAZIONI				iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Nat.			15.10		
H	Peso Spec. Secco			8.89		
I	Indice dei Vuoti			1.534		
K	Altezza Solidi	cm		0.184		

CURVE				Taglio - Spostamenti										e										Cedimenti - Spostamenti																			
sforzi di taglio K ₂																								cedimenti vert. mm																			

Note:

SFORZO NORMALE:
 $\sigma = 50$ KN m⁻²
 SFORZO DI TAGLIO A ROT.
 $\tau_{max} = 48.1$ KN m⁻²

Laboratorio TERRE e MATERIALI

RIF. LAB. N° 47/88 del 20 GIU 1988

Analista:

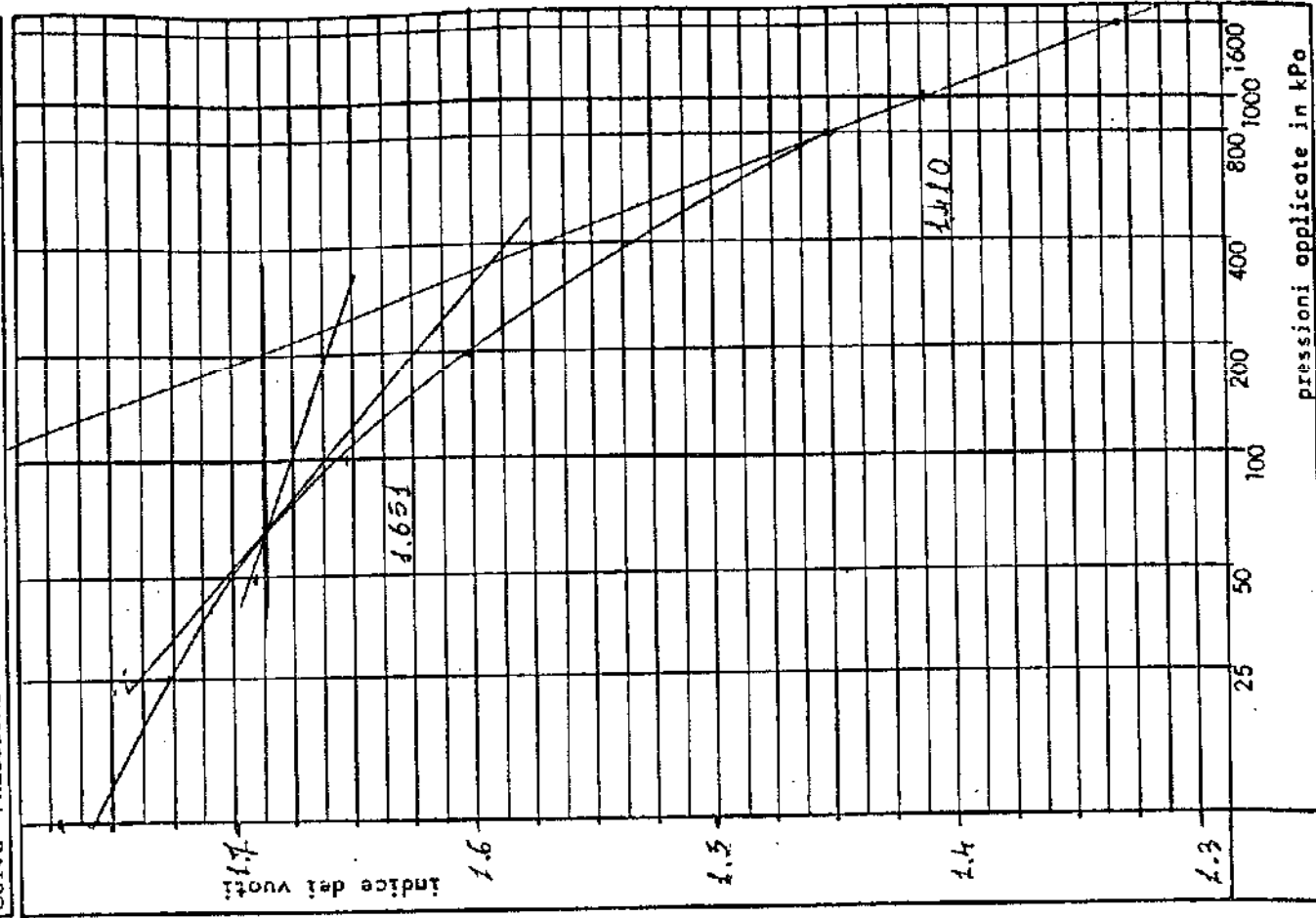
DATI del CAMPIONE (peso specifico dei grani : 26.03 KN m^{-3})

Compione, volume	cm^3	60.000	Umidità Naturale	%	68.3
Compione, area base	cm^2	20.000	Grado di Saturazione	%	100.0
Peso Specifico naturale	KN m^{-3}	15.86	Peso Specifico secco	KN m^{-3}	9.34
Pressione Litostatica	kPa	71	Altezza Solido	cm	0.722

RISULTATI ANALITICI

Pressioni Appli- cate, kPa	Altezza Campione 2 H, cm	Altezza Vuoti 2Hv, cm	Indice Vuoti e	Indice Compres. Cc	Modulo Edom. Eed, KN m^{-2}	Consolida- zione r	Indice Cons. Pri. Consol. Cv, $\frac{2}{\text{m}^2 \text{sec}}$
0.	2.000	1.278	1.770	✓	✓	0.0	
25.	1.568	1.246	1.726	✓	✓	1.6	
50.	1.542	1.220	1.650	0.120	1833	3.0	
100.	1.514	1.192	1.601	0.130	3449	4.5	
200.	1.878	1.156	1.651	0.166	5302	6.5	
400.	1.830	1.108	1.535	0.219	7882	9.3	
800.	1.769	1.047	1.450	0.282	11929	13.1	
1600.	1.681	0.959	1.328	0.405	16066	15.0	

Carico di Preconsolidazione: 242 kPa	Cc (100-1000) = 0.241
242, 71 = 3.4	Eed (100-1000) = 10344 KN m^{-2}



RIF. LAB. Nº 17/88

20.61U 1988

data:

A	Contenitore	N.	Y	L	G	Anello portacampione	N.	O
B	Contenitore, mosso	gr	1785	16.06	H	Anello, massa	gr	34.03
C	Cont. + terra, mosso	gr	6235	61.55	I	Anello + Compione, massagr		97.48
D	Cont.+terra secca,	gr	4753	43.04	J	Anello: dint.	cm	5.67
E	Umidità	%	63.2	68.8	K	Compione, altezza	cm	2.000
F	Umidità Media	%	68.9		L	Compione, massa	gr	63.45

(condizioni ~~naturali~~/inondate a 0.0 kPa)

[illegible]

Note:

consolidazione in 105 cm

SONDAGGIO N° 12

SCALA 1:100

LOCALITA' BUCCIANO

25. 5. 88

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. PROVA SCISSIONOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITA'	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SONDAGGIO	TERRENO ATTRAVERSATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA						
0.00	0.50				Humus di natura piroclastica.	
0.50	3.00				Detrito carbonatico di medie dimensioni (3-4 cm.) in matrice sabbiosa biancastra.	
3.50	16.50				Detrito carbonatico di dimensioni variabili con matrice prevalente di colore rossastro tra m. 7.50 e m. 14.50.	
20.00						

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

SONDAGGIO N° 13 + PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITA': BUCCIANO

26/5/88

 F.R. - FALDA RINVENUTA
  F.S. - FALDA STABILIZZATA
  C.I. - CAMPIONE INDISTURBATO

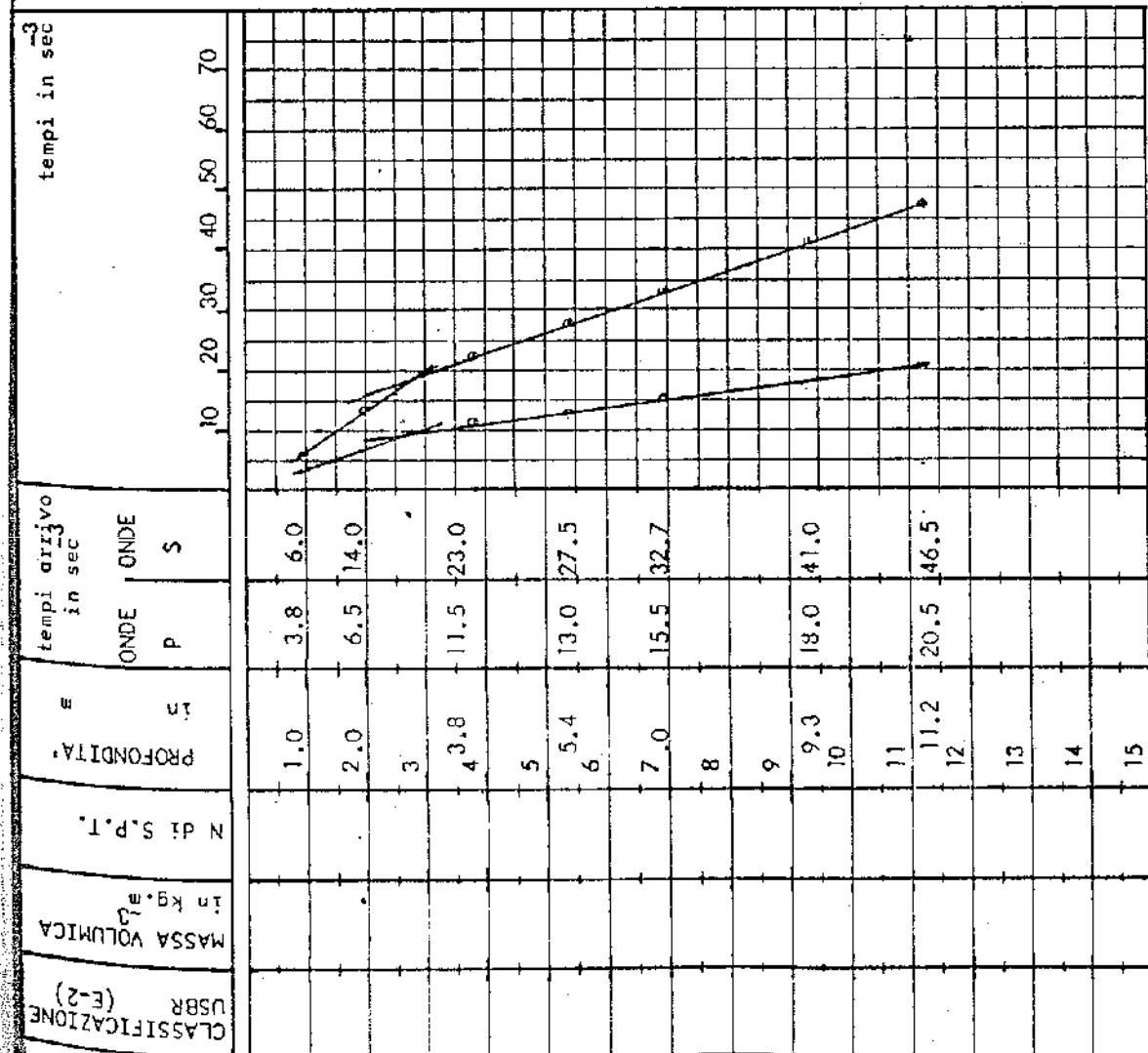
S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. - PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SONDAGGIO	TERRENO ATTRAVERSATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA						
0.00	0.50				Humus di natura piroclastica.	PIEZOMETRO
0.50	50				Siltiti sabbiose e con minuti elementi pomice e carbonatici, di colore marrone, mediamente addensate.	
2.00	1.00	*			Detrito carbonatico di dimensioni variab.	
3.00	1.50	*			Siltiti argillose di colore marrone-giallastro con elementi ghiaiosi di piccole dimensioni, mediamente consistenti.	
4.50	2.00	*			Sabbie siltose e siltiti sabbiose giallastre, addensate.	
6.50	1.50	*			Sabbie siltose di colore grigiastro, addensate.	
8.00	1.00				Detrito ad elementi carbonatici di dimensioni variabili, in matrice silto-sabbiosa grigiastrea.	
9.30	0.70				Siltiti sabbiose grigiastre, consistenti.	
10.00	1.00				Siltiti sabbioso-argillosi, consistenti.	
11.00						
	9.00				Sabbie siltose di colore grigio, addensate.	
20.00						

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

Giovanni Argente



DR.GEOL.GIUSEPPE M. NISTA

PROSPEZIONI GEOFISICHE

RIF.N° DEL 20/05/1988

Operatore: *MF*

LOG DEL SONDAGGIO SISMICO N° 13

tipo: DOWN HOLE

PROGETTO: PIANO REGOLATORE GENERALE

LOCALITA': BUCCIANO (BN)
Via GAVETELLE

CLIENTE: Dr. GEOLOGO Raffaele FUSCO

Eseguito il 26/05/1988

Punti Indagati N°: 7

PARAMETRI DEI TERRENI		I° STRATO	II° STRATO	III° STRATO
Potenza strato	m			
Massa volumica	kg.m ⁻³	1450	1550	
Velocità onde P	m.s ⁻¹	370	813	
Velocità onde S	m.s ⁻¹	125	308	
Indice di POISSON	ν	0.44	0.42	
Modulo di YOUNG	N.m ⁻²	65.0x10 ⁶	417.4x10 ⁶	
Modulo TAGLIO	N.m ⁻²	22.6x10 ⁶	147.0x10 ⁶	
Modulo COMPRES.	N.m ⁻²	153.1x10 ⁶	730.4x10 ⁶	
Rigidità	N.s.m ⁻³	0.5x10 ⁶	1.3x10 ⁶	

NOTE:

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	IDENTIFICAZIONE VISIVA DEL CAMPIONE E PROVE ESEGUITE NEL LABORATORIO TERRE.
Laboratorio TERRE e MATERIALI	
Analista: <i>MM</i>	RIF. LAB. N° 43/88 del 20 GIU 1988

CLIENTE: AMMINISTRAZIONE COMUNALE - Dr. Geol. RAFFAELE FUSCO
PROGETTO: PIANO REGOLATORE GENERALE
LOCALITA': BUCCIANO (BENEVENTO)
SONDAGGIO: N° 13 VIA GAVETELLE
CAMPIONE: indisturbato <i>tipico/bello</i>
Profondità: 9.8 + 10.3 m dal p.c.
Data del prelievo:

IDENTIFICAZIONE VISIVA (USBR E-3): a) grana - FINE b) consistenza - MEDIA c) struttura - OMOGENEA d) colore - MARRONE GIALLASTRO e) denominazione - SILTITE SABBIOSA f) simbolo lettera - g) formazione o complesso geologico - CINERITE
NOTE:
data:

PROVE ESEGUITE NEL LABORATORIO TERRE:	
☒	Determinazione delle caratteristiche fisiche generali.
☐	Analisi granulometrica con vogli ASTM e densitometria (AASHTO T 88).
☐	Analisi granulometrica con soli vogli ASTM (AASHTO T 27).
☐	Determinazione dei limiti ed indici di consistenza (AASHTO T 89-90-92-93).
☒	Prova di taglio diretto consolidata rapida /lenta (AASHTO T 236).
☐	Prova di compressione ad E.L.L. (AASHTO T 208).
☒	Prova di compressione edometrica con n° 7 carichi e n° 0 discariche (AASHTO T 216).
☐	Prova di compressione triassiale non consolidata non drenata (UU - CU - CD).

Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	DETERMINAZIONI DELLE CARATTERISTICHE FISICHE	
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	GENERALI	
Anolista:	RIF. LAB. N° 43/88	del 20 GIU 1988

DETERMINAZIONE DELL' UMIDITA' NATURALE ED IGROSCOPICA						
A	Capsula	n°			132 *	172 *
B	Capsula, massa	gr			20.95	20.85
C	Capsula + terra nat. (*asciutta)	gr			64.13	56.22
D	Capsula + terra secca	gr			61.74	54.18
E	UMIDITA' NATURALE	Wn	%			85.5
F	UMIDITA' IGROSCOPICA	Wi	%		5.9	6.1
						6.0

DETERMINAZIONE DEL PESO DI VOLUME						
G	Volumometro	n°			B	
H	Volumometro, massa	gr			201.37	
I	Volumometro, capacità	cm ³			40	
J	Volumometro + campione	gr			255.30	
K	PESO VOLUME NATURALE	γ_n	KN m ⁻³		53.93	13.48
L	PESO VOLUME ASCIUTTO	γ_a	KN m ⁻³			7.71
M	PESO VOLUME SECCO	γ_d	KN m ⁻³			7.27
N	PESO VOLUME SATURO	γ_s	KN m ⁻³			14.47

DETERMINAZIONE DEL PESO SPECIFICO DEI GRANI (AASHTO T 100)						
O	Picnometro	n°		*	V **	* ritenuto al vaglio 10 ASTM: 0 %
P	Campione secco	gr			29.21	
Q	Picnometro + campione + acqua	gr			163.82	** passante al vaglio 10 ASTM: 100 %
R	Temperatura delle pesate (T)	°C			18	
S	Picnometro + acqua	gr			145.87	(°) k = 1.0004
T	Peso Specifico dei grani a T 18 (°)	KN m ⁻³			25.94	
U	PESO SPECIFICO DEI GRANI a 20 °C	KN m ⁻³			25.95	
						G: 25.95

DETERMINAZIONE DELLE GRANDEZZE INDICI				
V	INDICE DEI VUOTI	e°	=	2.569
W	POROSITA'	n	%	72.0
X	GRADO DI SATURAZIONE	Sr	%	86.4
Y	PESO VOLUME IMMERSO	γ_i	KN m ⁻³	4.47

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO	(AASHTO T 236)
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidato Rapido <i>Lento</i>	(di)
Analista:	RIF. LAB. N° 43/88 del	20 GIU. 1988

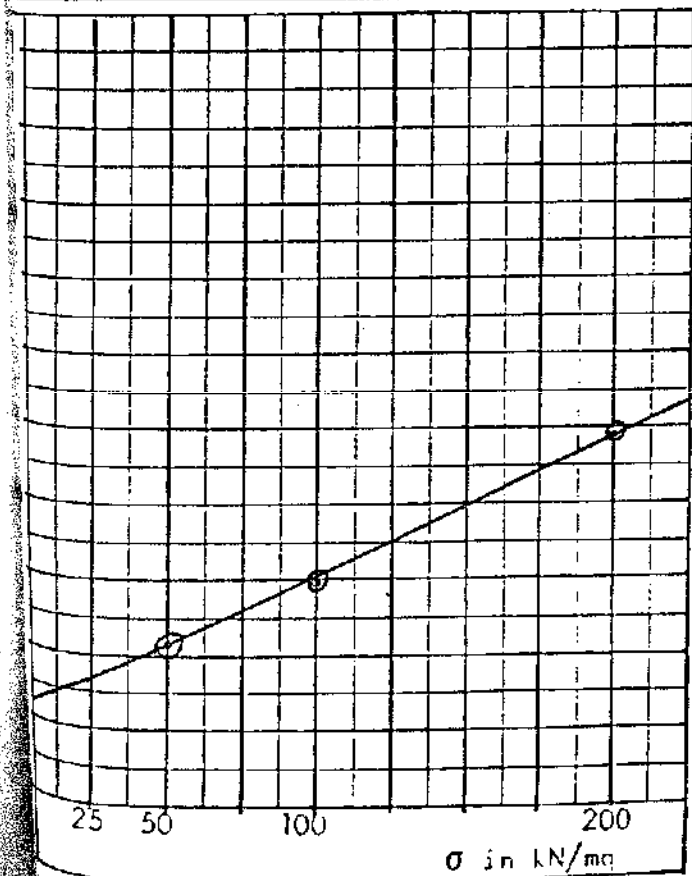
CELLA DI TAGLIO: ~~non~~ *allogata* - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 $\text{mm} \cdot \text{min}^{-1}$

Peso Specifico dei Grani: 25.95 $\text{kN} \cdot \text{m}^{-3}$

RIEPILOGO RISULTATI:

Sforzi Normali	Umidità Naturale	Peso Specif. Natur.	Consol.	Peso Specif. secco	Indice dei vuoti		SFORZI di TAGLIO τ	Note
					iniz.	cons.		
kPa	%	$\text{kN} \cdot \text{m}^{-3}$	%	$\text{kN} \cdot \text{m}^{-3}$	e^o	e^*	$\text{kN} \cdot \text{m}^{-2}$	
25.								
50.	71.9	15.72	2.4	9.14	1.842	1.774	52.5	
100.	81.9	14.52	4.6	7.98	2.256	2.112	74.3	
200.	93.1	14.20	5.9	7.35	2.533	2.335	122.4	
82.3	14.81			8.16	2.210			

Grava SFORZI NORMALI-SFORZI DI TAGLIO



RISULTATI:

Equazione curva per regressione lineare:

$$\tau = 0.468 \cdot \sigma + 28.5$$

Coefficiente di correl.: 0.999

Angolo di Attrito Interno: 25.1°

Coesione o rettore: 28.5 $\text{kN} \cdot \text{m}^{-2}$

28.500 N/mm^2
 2850 kg/m^2
 2.85 t/m^2

Laboratorio TERRE e MATERIALI

Analista:

tipo: Consolidato Rapida Lenta (di)

RIF. LAB. N° 43/88 del 20 GIU 1988

massa: 56.55 gr

$\phi_i = 6,00$ cm

$h = 2,30$ cm

$A = 28,30$ cmq

$V = 65,00$ cc

+ campione: 128.50 gr

campione, mosso: 32.31 gr

CÉLLA DI TAGLIO: per allegata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm mn

GEDIMENTI: 0.123 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2.171 cm - Consol. 5.5 %

SFORZO NORMALE (σ): 300 kN m⁻²

PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s): 25.95 kN m⁻³

RISULTATI della PROVA di Taglio:

(data:)

1	Spostamenti Cello oriz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60	70					
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	10	17 ^s	22 ^s	25	27	28	28					
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	135	145 ^s	155	165 ^s	175 ^s	185	190					
5	SFORZI di TAGLIO	kN m ⁻²	43.7	76.5	96.2	109.3	118.1	122.4	122.4					

DETERMINAZIONI

A	Contenitore	n°	X _i	Z _i
B	Cont., massa	gr	21.13	20.22
C	Cont. + Terra Un.		53.16	66.24
D	Cont. + Terra secca		41.05	44.03
E	Umidità	%	50.5	55.7
F	UMIDITA' MEDIA	%	53.1	

DETERMINAZIONI

G	Peso Spec. Nat.	iniz	cons	A
		14.20	15.02	0.823
H	Peso Spec. Secco	7.35	7.78	0.43
I	Indice dei Vuoti	2.533	2.335	0.158
K	Altezza Solidi	cm	0.69	

CURVE

Taglio - Spostamenti

Sforzi di taglio

Cedimenti e Cedimenti - Spostamenti

Cedimenti vert.

Note:

SFORZO NORMALE:

$\sigma = 300$ kN m⁻²

SFORZO DI TAGLIO A ROT.

$\tau_{max} = 122.4$ kN m⁻²

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA		PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)		Anello Portocampione N°		C	massa:		35,16	gr
Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)		$\phi_i = 6,00$ cm		h = 2,30 cm	+ campione:		129,52	gr
Analista:		RIF. LAB. N° 43/88 del 20 GIU 1988		A = 28,30 cmq		V = 65,00 cc	campione, massa:		34,36	gr
CELLA DI TAGLIO: non allagato - VELOCITA' DI TAGLIO: 0,05 mm min				SFORZO NORMALE (σ):		100	$\frac{2}{m}$		KN	
CEDIMENTI: 0,102 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2,98 cm - Consol. 4,6 %				PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s):		25,55	$\frac{3}{m}$		KN	

RISULTATI della PROVA di Taglio:

RISULTATI della PROVA di Taglio:														(data:)				
1	Spostamenti Cella oriz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0				
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60										
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	12 ^s	14	16 ^s	17	17	17										
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	117 ^s	126	137	144	150	153										
5	SFORZI di TAGLIO	KN-cm ²	54,7	61,2	72,2	74,3	74,3	74,3										

DETERMINAZIONI

	prima	dopo
A Contenitore	n° P ₂	I ₂
B Cont., massa	gr 21,14	20,66
C Cont. + Terra Um.	67,03	68,40
D Cont. + Terra secca	46,47	46,80
E Umidità	% 81,2	82,6
F UMDITA' MEDIA	% 81,9	

DETERMINAZIONI

	iniz	cons	A
G Peso Spec. Not.	14,52	15,17	0,65
H Peso Spec. Secco	7,38	8,34	0,36
I Indice dei Vuoti	2,256	2,112	0,144
K Altezza Solidi cm	0,206		

CURVE Taglio - Spostamenti e Cedimenti - Spostamenti

sforzi di taglio												
cedimenti vert.												
mm												
spostamenti mm												
spostamenti mm												
1 2 3 4 5 6												

Note:

SFORZO NORMALE:

$$\sigma = 100 \text{ KN } \frac{2}{m}$$

SFORZO DI TAGLIO A ROT.

$$\tau_{max} = 74,3 \text{ KN } \frac{2}{m}$$

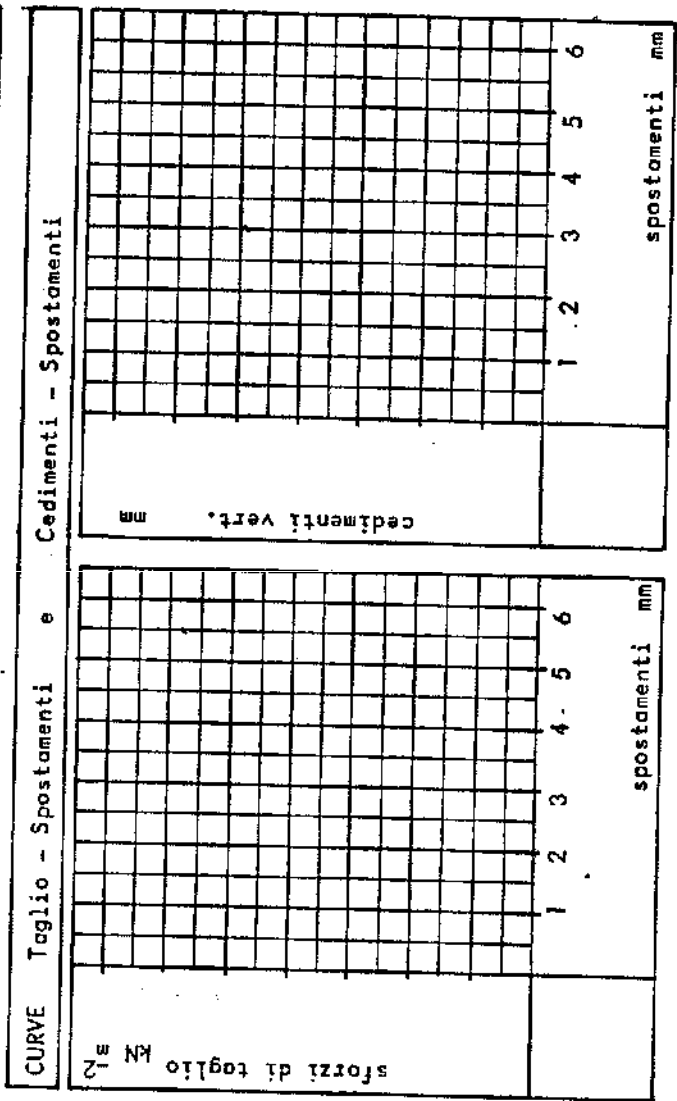
Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidato Rapido Lenta (di)		massa: 38.43 gr	
Analista:		RIF. LAB. N° 43/88 del 20 GIU 1988		+ campione: 140.60 gr	
CELLA DI TAGLIO: non allagata - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm min ⁻¹		di = 6,00 cm h = 2,30 cm		campione, massa: 102.17 gr	
CEDIMENTI: 0.055 cm dopo 8 ore - Altezza Finale: 2.245 cm - Consol. 24 %		A = 28,30 cmq V = 65,00 cc		SFORZO NORMALE (σ): 50 KN m ⁻²	
				PESO SPECIFICO DEI GRAN (G _s): 25.95 KN m ⁻³	

RISULTATI della PROVA di Taglio:														
(data:)														
1	Spostamenti Cello orizz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60						
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	5	8 ^s	11	12	12	12						
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	62 ^s	65	67	68	69	69 ^s						
5	SFORZI di TAGLIO	mm. ²	26.2	37.2	48.1	52.5	52.5	52.5						

Note:

DETERMINAZIONI		prima	dopo
A	Contenitore	n°	Q 2
B	Cont., massa	gr	20.83
C	Cont. + Terra Um.	gr	64.68
D	Cont. + Terra secca	gr	48.10
E	Umidità	%	74.7
F	UMIDITA' MEDIA	%	71.5

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Nat.	15.72	16.08	0.36
H	Peso Spec. Secco	9.14	9.36	0.21
I	Indice dei Vuoti	1.842	1.774	-0.068
K	Altezza Solidi	cm	0.809	



Note:

SFORZO NORMALE:
σ = 50 KN m⁻²

SFORZO DI TAGLIO A ROT.
τ_{max} = 52.5 KN m⁻²

PROVA DI COMPRESSIONE EDEMETRICA

Laboratorio TERRE e MATERIALI	(AASHTO T 216) (foglio 1 di 2)
Analista:	RIF. LAB. N° 43/88 del 20 GIU 1988

DATI del CAMPIONE				
(peso specifico dei grani : 25.95 KN m ⁻³)				
Campione, volume	cm ³	40.000	Unidità Naturale	%
Campione, area base	cm ²	20.000	Grado di Saturazione	%
Peso Specifico naturale	KN m ⁻³	13.48	Peso Specifico secco	KN m ⁻³
Pressione Litostatica	kPa	135	Altezza Solido	cm
				0.533

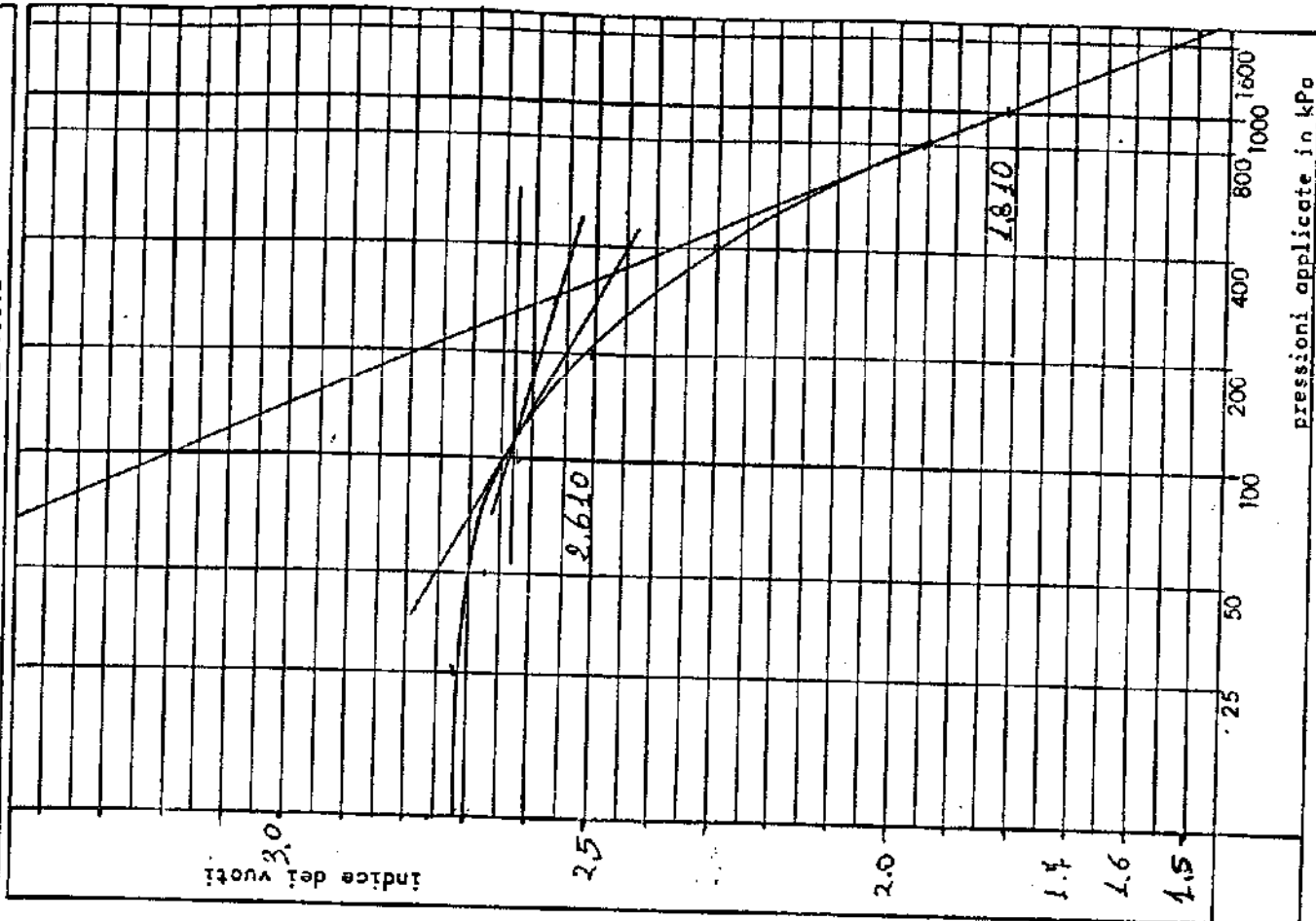
RISULTATI ANALITICI

Pressioni Appli- cate, kPa	Altezza Campione 2 H, cm	Altezza Vuoti 2Hv, cm	Indice Vuoti e	Indice Compres. Cc	Modulo Edom. Eed, KN m ⁻²	Consoli- dazione Cons. Pri, %	Indice Cons. Pri, r	Coeffic. Consol. Cv, m ² sec ⁻¹
0.	2.000	1.467	2.752	—	—	0.0	—	—
25.	1.978	1.445	2.711	—	—	1.1	—	—
50.	1.957	1.424	2.672	0.130	2379	2.2	—	—
100.	1.924	1.391	2.610	0.206	2561	4.0	—	—
200.	1.866	1.333	2.510	0.362	3312	7.2	—	—
400.	1.753	1.226	2.300	0.668	3484	13.7	—	—
800.	1.574	1.041	1.953	1.153	3806	27.1	—	—
1600.	1.357	0.824	1.546	1.352	5804	47.4	—	—

Carico di Preconsolidazione: 295 kPa	Cc (100-1000) = 0.800
295 : 135 = 2.2	Eed (100-1000) = 4221 KN m ⁻²

4221 KN m⁻²
4221 KN m⁻²

CURVA PRESSIONI APPLICATE - INDICE DEI VUOTI



PROVA DI COMPRESIONE EDOMETRICA

(AASHTO T 216) (foglio 2 di 2)

Laboratorio TERRE e MATERIALI

RIF. LAB. N° 43/88 del 20 GIU 1988

Analista:

DETERMINAZIONI

data:

A	Contenitore	N.	P ₁	D ₁	G	Anello portacampione	N.	B
B	Contenitore, massa	gr	20.85	11.7	H	Anello, massa	gr	20.37
C	Cont. + terra, massa	gr	56.16	58.31	I	Anello + Campione, massa	gr	255.30
D	Cont. + terra secco,	gr	38.94	40.24	J	Anello: Ø int.	cm	5.67
E	Umidità	%	35.2	34.8	K	Campione, altezza	cm	2.000
F	Umidità Media	%	35.0		L	Campione, massa	gr	53.97

DATI TEMPI - CONSOLIDAZIONE (condizioni anisotrofe/inondate o D.C. kPo)

kPa	0"	15"	30"	1'	2'	4'	8'	15'	30'	1 ^h	2 ^h	4 ^h	8 ^h	12 ^h	24 ^h	2H ^h (cm)
25	0	11	13	14	17	18	18 ^s	19	20 ^s	21	22	22	22	22	21	1.978
50	22	28	32	35	37	38	38 ^s	39	39 ^s	40	41	41 ^s	42	43	43	1.957
100	43	54	59	62	65	67	68 ^s	69 ^s	71 ^s	72 ^s	73 ^s	74 ^s	75	76	76	1.924
200	76	98	104	108	112	115	115 ^s	122	124	126	128	129 ^s	131	133	134	1.866
400	134	165	174	183	192	200	200 ^s	205	212	222	226 ^s	230	235	238	241	1.759
800	241	280	290	315	329	343	343 ^s	373	382	393 ^s	401	410	418	422	426	1.574
1600	426	446	477	500	525	548	548 ^s	572	580	601 ^s	622	632	639	641	643	1.357

Note:

consolidazione in 10³ cm

15^h 30^m 1^h 2^m 4^m 8^m 15^m 30^m 1^h 2^h 4^h 8^h 12^h 24^h
tempi in mn

SONDAGGIO N° 14 + PIEZOMETRO

SCALA 1:100

LOCALITA' BUCCIANO

27/5/88

≡ F.R. - FALDA RINVENUTA

≡ F.S. - FALDA STABILIZZATA

■ - CAMPIONE INDISTURBATO

S.P.T. - STANDARD PENETRATION TEST

V.T. - PROVA SCISSOMETRICA (VANE TEST)

PROFONDITÀ	QUOTE PARZIALI	S.P.T.	V.T.	SON- DAGGIO	TERRENO	ATTRAVERBATO	FALDA
PIANO DI CAMPAGNA							
0.00	3.00				Materiali di riporto e riempimento.		
3.00		*					
		*					
	12.00	*			Tufo giallo li- toide.		
15.00					Sabbia siltosa mediamente adden- sata.		
	5.00						
20.00							

PIEZOMETRO

TECNOSONDA - CAMPOBASSO

CLASSIFICAZIONE (E-2)	MASSA VOLUMICA in kg.m ³	N di S.P.T.	PROFONDITA' m	tempi arrivo in sec		tempi in sec	
				ONDE P	ONDE S		
			1				
			2				
			3				
			4	3.5	5.8	16.5	
			5				
			6	6.0	10.0	28.5	
			7				
			8				
			9	8.5	12.0	34.5	
			10	10.0	13.4	37.0	
			11				
			12				
			13	12.2	15.0	41.0	
			14				
			15				

DR.GEOL.GIUSEPPE M. NISTA
 PROSPEZIONI GEOFISICHE
 RIF.Nº DEL 20 GIU 1988

LOG DEL SONDAGGIO SISMICO Nº 14
 tipo: DOWN HOLE
 Operatore: *MM*

PROGETTO: PIANO REGOLATORE GENERALE
 CLIENTE: Dr. GEOLOGO Raffaele FUSCO
 LOCALITA': BUCCIANO (BN)
 Via MADONNA DELLE GRAZIE
 Eseguito il 27/05/1988
 Punti Indagati Nº: 5

PARAMETRI DEI TERRENI		1° STRATO	11° STRATO	III° STRATO
Potenza strato	m h			
Massa volumica	kg.m ⁻³ Q	1500	1550	
Velocità onde P	m.s ⁻¹ Vp	595	1242	
Velocità onde S	m.s ⁻¹ Vs	208	567	
Indice di POISSON	ν	0.43	0.37	
Modulo di YOUNG	N.m ⁻² E	185.3x10 ⁶	1365.3x10 ⁶	
Modulo TAGLIO	N.m ⁻² G	64.8x10 ⁶	498.3x10 ⁶	
Modulo COMPRES.	N.m ⁻² λ	401.2x10 ⁶	1394.3x10 ⁶	
Rigidità	N.s.m ⁻³ R	0.9x10 ⁶	1.9x10 ⁶	

NOTE:

Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	IDENTIFICAZIONE VISIVA DEL CAMPIONE E PROVE ESEGUITE NEL LABORATORIO TERRE.
Laboratorio TERRE e MATERIALI	
Anolisto: <i>MM</i>	RIF. LAB. N° 44/88 del 20 GIU 1988

CLIENTE: AMMINISTRAZIONE COMUNALE - Dr. Geol. RAFFAELE FUSCO
PROGETTO: PIANO REGOLATORE GENERALE
LOCALITA': BUCCIANO (BENEVENTO)
SONDAGGIO: N° 14 VIA MADONNE DELLE GRAZIE
CAMPIONE: indisturbato <i>tipico/bellissimo</i>
profondità: 5.2 + 5.7 m dal p.c.
Data del prelievo:

IDENTIFICAZIONE VISIVA (USBR E-3):
a) grana - FINE
b) consistenza - MEDIAMENTE CEMENTATA
c) struttura - OMOGENEA
d) colore - MARRONE GIALLASTRO
e) denominazione - SILTITE CON SABBIA
f) simbolo lettera -
g) formazione o complesso geologico - TUFO GIALLO
NOTE:
data:

PROVE ESEGUITE NEL LABORATORIO TERRE:	
☒	Determinazione delle caratteristiche fisiche generali.
☐	Analisi granulometrica con vogli ASTM e densitometria (AASHTO T 88).
☐	Analisi granulometrica con soli vogli ASTM (AASHTO T 27).
☐	Determinazione dei limiti ed indici di consistenza (AASHTO T 89-90-92-93).
☒	Prova di taglio diretto consolidata rapida /lenta (AASHTO T 236).
☐	Prova di compressione ad E.L.L. (AASHTO T 208).
☒	Prova di compressione edometrica con n° 7 carichi e n° 0 discariche (AASHTO T 216).
☐	Prova di compressione triassiale non consolidata non drenata (UU - CU - CD).

Dr.Geol. GIUSEPPE M. NISTA	DETERMINAZIONI DELLE CARATTERISTICHE FISICHE		
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	GENERALI		
Analista:	RIF. LAB. N° 44/88	del	20 GIU 1988

DETERMINAZIONE DELL' UMIDITA' NATURALE ED IGROSCOPICA									
A	Capsula	n°				W_1^*	D_1^*		
B	Capsula, massa	gr				2061	20.34		
C	Capsula + terra nat. (*asciutta)	gr				56.71	64.00		
D	Capsula + terra secca	gr				54.88	61.95		
E	UMIDITA' NATURALE	Wn	%						37.3
F	UMIDITA' IGROSCOPICA	Wi	%			5.5	50		5.3

DETERMINAZIONE DEL PESO DI VOLUME									
G	Volumometro	n°				A			
H	Volumometro, massa	gr				20047			
I	Volumometro, capacità	cm ³				40.0			
J	Volumometro + campione	gr				26141			
K	PESO VOLUME NATURALE	γ_n	KN m ⁻³			15.24			15.24
L	PESO VOLUME ASCIUTTO	γ_s	KN m ⁻³						11.63
M	PESO VOLUME SECCO	γ_d	KN m ⁻³						11.10
N	PESO VOLUME SATURO	γ_{sat}	KN m ⁻³						16.74

DETERMINAZIONE DEL PESO SPECIFICO DEI GRANI (AASHTO T 100)									
O	Picnometro	n°				* V_1 **			
P	Campione secco	gr				2700			* ritenuto al vaglio 10 ASTM: 0 %
Q	Picnometro + campione + acqua	gr				162.92			** passante al vaglio 10 ASTM: 100 %
R	Temperatura delle pesate (T)	°C				18			
S	Picnometro + acqua	gr				146.53			
T	Peso Specifico dei grani a T 18 (°)	KN m ⁻³				25.45			(°) k = 1.0004
U	PESO SPECIFICO DEI GRANI a 20 °C	KN m ⁻³				25.46			G _s 25.46

DETERMINAZIONE DELLE GRANDEZZE INDICI									
V	INDICE DEI VUOTI	e°	=						1.294
W	POROSITA'	n	%						56.4
X	GRADO DI SATURAZIONE	Sr	%						73.4
Y	PESO VOLUME IMMERSO	γ_i	KN m ⁻³						6.74

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	ANALISI GRANULOMETRICA DI UNA TERRA CON VAGLI	
LABORATORIO TERRE E MATERIALI	ASTM E DENSITOMETRIA. (AASHTO T 88-72)	
Anolista:	RIF. LAB. N° 44/88 del 20 GIU 1988	

CAMPIONE:	ANALISI MECCANICA E DENSITOMETRICA del PASSANTE al vaglio ASTM #10
-----------	---

CAMPIONE secco gr	ANALISI DENSITOMETRICA (data:)
CAMPIONE secco corretto gr	

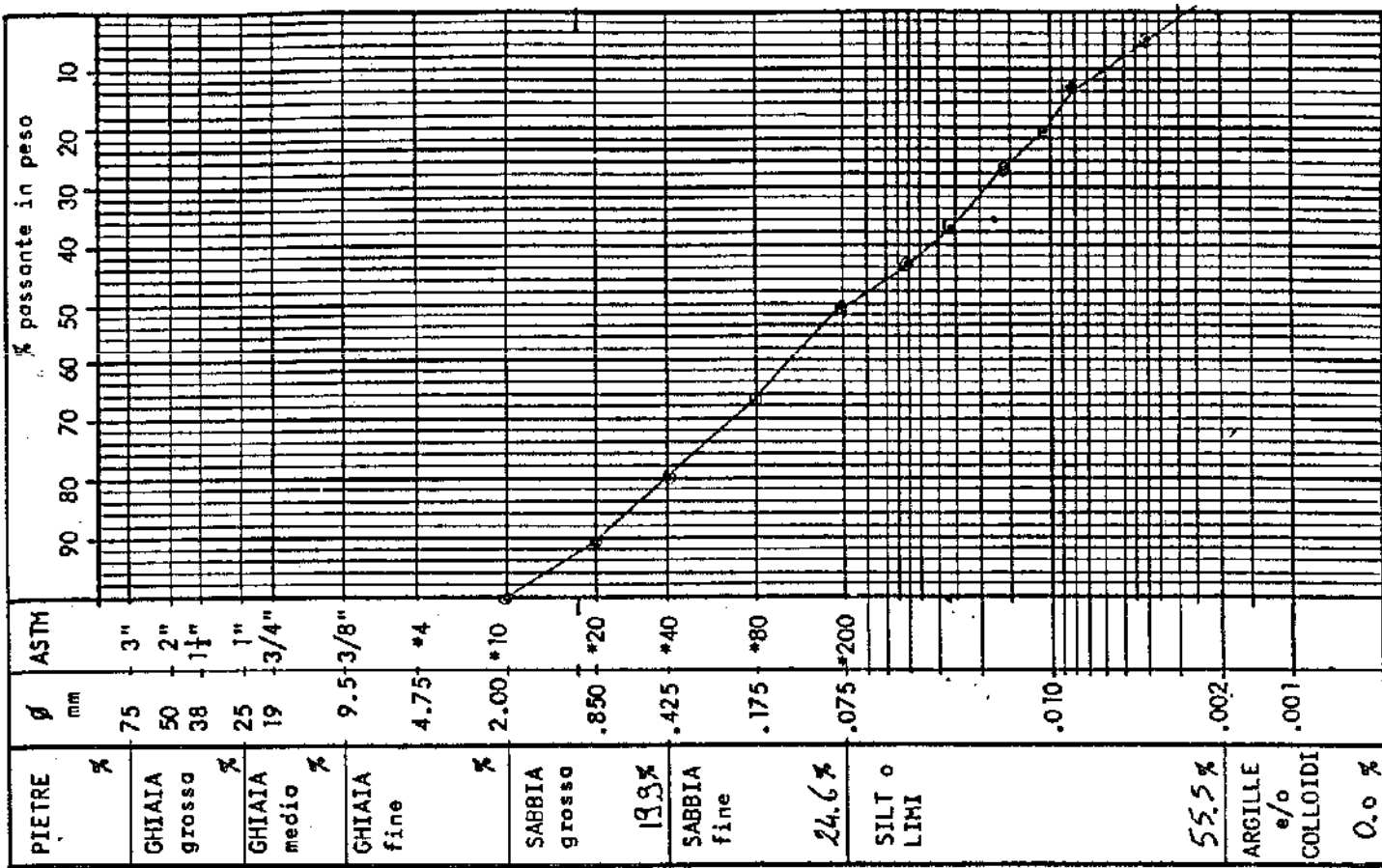
ANALISI MECCANICA DEL TRATTENUTO al #10	
---	--

CAMPIONE, secco gr	
Campione, L/S al #200 gr	
perdita gr	

vagli	ritenuto gr	% PASS.
3"		
2"		
1 1/2"		
1"		
3/4"		
3/8"		
#4		
#10		

ANALISI MECCANICA		
campione L/S #200	gr	%
ritenuto	gr	F
pass.	gr	PASS.
* 20	6.53	64.37
* 40	7.53	56.38
* 80	9.30	47.48
* 200	8.12	39.36
PAN	39.36	—

CAMPIONE, SECCO, per 1' analisi densito:		metrica: 70.80 gr
PESO SPECIFICO dei GRANI del passante al #10: 25.46 kN m ⁻³		
AGENTE DISPERSENTE:		esometafosfato di Na



Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA	PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)
Laboratorio TERRE e MATERIALI	tipo: Consolidata Rapida Lenta (di)
Analista:	RIF. LAB. N° 44/88 del 20 GIU. 1988

CELLA DI TAGLIO: ~~non~~ allagato - VELOCITA' DI TAGLIO: 0.05 mm mn⁻¹

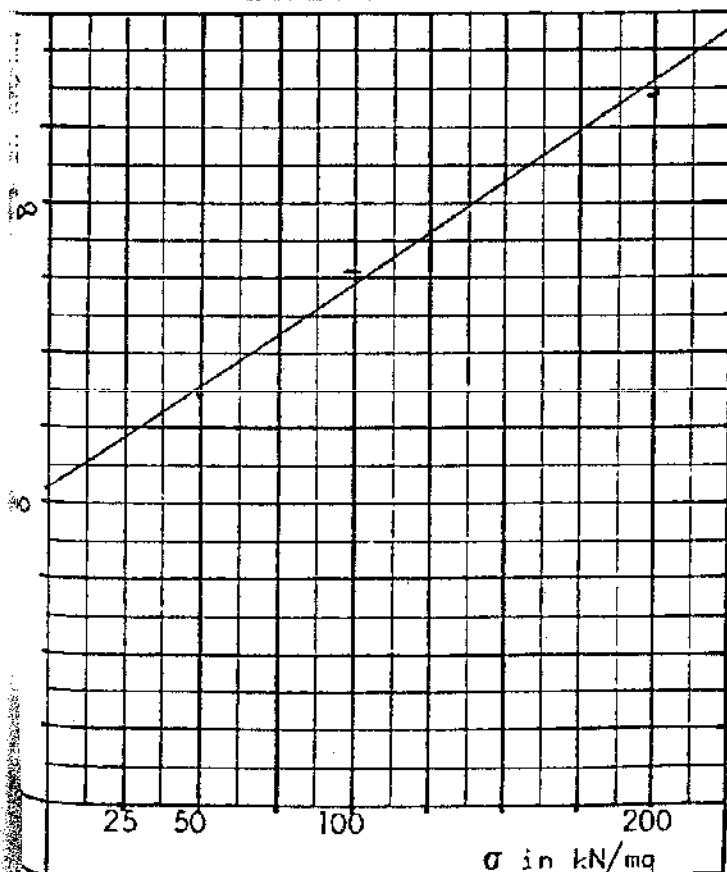
Peso Specifico dei Groni: 25.46 kN m⁻³ -

RIEPILOGO RISULTATI:

Provino n°	Sforzi Normali kPa	Umidità Naturale %	Peso Specif. Natur. kN m ⁻³	Consol. %	Peso Specif. secco kN m ⁻³	Indice dei vuoti		SFORZI di TAGLIO τ kN m ⁻²	Note
						iniz. e ^o	cons. e ^u		
1	25.	/	/	/	/	/	/		
2	50.	32.3	15.62	1.0	11.80	1.160	1.138	135.6	
3	100.	31.3	15.51	1.6	11.29	1.254	1.222	174.8	
4	200.	39.1	20.92	2.9	11.40	1.185	1.123	236.1	

36.2 17.35 11.60 1.168

Curva SFORZI NORMALI-SFORZI DI TAGLIO



RISULTATI:

Equazione curva per regressione lineare:
 $\tau = 0.662 \cdot \sigma + 105.0$
 Coefficiente di correl.: 0.998

Angolo di Attrito Interno: 33.5°
 Coesione o rottura: 105.0 kN m⁻²

Dr. Geol. GIUSEPPE M. NISTA		PROVA DI TAGLIO DIRETTO (AASHTO T 236)	
Laboratorio TERRE e MATERIALI		tipo: Consolidato Rapida Lento (di)	
Analista:		RIF. LAB. N° 44/88 del	
Anello Portacampione N°	D	massoi	37.12 gr
$\phi_i = 6,00$ cm	h = 2,30 cm	+ campione:	142.63 gr
A = 28,30 cmq	V = 65,00 cc	campione, massa:	105.51 gr

SFORZO NORMALE (σ):	200	KN m^{-2}
PESO SPECIFICO DEI GRANI (G_s):	25.46	KN m^{-3}

RISULTATI della PROVA di Taglio:												
(data:)												

1	Spostamenti Cella oriz.	mm	0,5	1,0	1,5	2,0	2,5	3,0	3,5	4,0	4,5	5,0	5,5	6,0
2	Tempi	mn	10	20	30	40	50	60	70	80	90	100		
3	Comparatore Sforzi di Taglio	n°	8 ^s	16	25	33	39	45	50 ^s	53 ^s	54	48		
4	Comparatore Cedimenti Vert.	n°	71	77	81	85	88 ^s	91	93	95	95	92		
5	SFORZI di TAGLIO	KN m^{-2}	37.2	70.0	103.3	141.3	170.6	196.8	220.8	234.0	236.1	203.9		

DETERMINAZIONI		prima	dopo
----------------	--	-------	------

A	Contenitore	n°	V ₁	Q ₁
B	Cont., massa	gr	10.92	10.88
C	Cont. + Terra Um.		18.26	71.34
D	Cont. + Terra secca		54.34	57.98
E	Umidità	%	35.1	35.1
F	UMIDITA' MEDIA	%	35.1	

DETERMINAZIONI		iniz	cons	Δ
G	Peso Spec. Not.	16.23	16.68	0.45
H	Peso Spec. Secco	11.70	11.93	0.32
I	Indice dei Vuoti	1.185	1.123	-0.062
K	Altezza Solidi cm	1.053		

CURVE Taglio - Spostamenti e Cedimenti - Spostamenti												
sforzi di taglio KN m^{-2}												
cedimenti vert. mm												
spostamenti mm												
spostamenti mm												

Note:

SFORZO NORMALE:
 $\sigma = 200 \text{ KN m}^{-2}$
 SFORZO DI TAGLIO A ROT.
 $\tau_{max} = 236.1 \text{ KN m}^{-2}$