

PROVE S.P.T. - Verticale 7

RZ-GPL-89

Località : ANACAPRI (NA)
Data : SETT. 05

Quota inizio : 0.00
Prof. falda = ---

Nspt (colpi/30cm)																					
0	5	10	15	20	25	30	35	40	45	50	60	70	80	90	100	120	140	160	180	200	
m0-																					
1-																					

 pdfelement

Località : ANACAPRI
 PROVA S.P.T. n. 1 verticale n. 7
 quota inizio : 0.00
 profond.prova = 1.50 m press.vert.eff.consol. p'vo = 0.22 kg/cm³
 profond.falda = 100.00 m
 peso di volume : terreno sopra falda Y (t/m³) = 1.48 terreno sotto falda Y'(t/m³) = 0.80
 descrizione/note : (PR) - RIPORTO
 Nspt (colpi/30cm) = 9 (nessuna correzione applicata)

TERRENO NATURA GRANULARE NORMALMENTE CONSOLIDATO N.C.

1 - DENSITA' RELATIVA Dr %

Terzaghi - Peck (1948) : sabbie profond.limitata	Dr % = 32
Gibbs - Holtz (1957) : sabbie grosse/fini lim.	Dr % = 66
Peck - Bazaraa (1969) : correz.met.Gibbs-Holtz	Dr % = 49
Marcuson-Bieganouski(1977) : sabbie fini/grosse N.C.	Dr % = ---
Marcuson-Bieganouski(1977) : sabbie fini/grosse S.C.	Dr % = ---
Baldi-Jamiolkowski (1985) : sabbie N.C.camera calibr.	Dr % = 81
valutaz. grado di addensamento (Raccomandazioni A.G.I. 1977) : POCO ADDENSATO	

2 - ANGOLO DI ATTRITO EFFICACE ϕ' (gradi)

Peck-Hanson-Thorburn (1953) : sabbia prof.limit.	ϕ' (gr.) = 30
Meyerhof (1956) : sabbia (frazione fine > 5%)	ϕ' (gr.) = 29
Meyerhof (1956) : sabbia (frazione fine < 5%)	ϕ' (gr.) = 34
De Mello (1974) : sabbia prof. > 2 m	ϕ' (gr.) = --
Schnertmann (1977) : *** sabbia fine uniforme	ϕ' (gr.) = 35
sabbia media unif./sabbia fine ben graduata	ϕ' (gr.) = 37
sabbia grossa unif./sabb.media ben graduata	ϕ' (gr.) = 39
ghiaietto unif./sabbia e ghiaia poco limosa	ϕ' (gr.) = 42
***** (Dr % secondo Peck-Bazaraa 1969)	
Shioi-Fukui 1982 (J.Road Bridge Specification)	ϕ' (gr.) = -- (p'vo > 1.5 kg/cm ²)
Shioi-Fukui 1982 (Japanese National Railway)	ϕ' (gr.) = -- (p'vo > 1.5 kg/cm ²)

4 - MODULO EDOMETRICO DI DEFORMAZIONE Mo (kg/cm²)

Trofimenkov (1974) : sabbie - valore minimo	Mo(kg/cm ²) = 334
Trofimenkov (1974) : sabbie - valore massimo	Mo(kg/cm ²) = 477
Begemann (1974) : limi con sabbia (Grecia)	Mo(kg/cm ²) = 45
Begemann (1974) : ghiaie con sabbia (Grecia)	Mo(kg/cm ²) = 180
Webb (1969) : sabbie argillose	Mo(kg/cm ²) = 47
Webb (1969) : sabbie sature	Mo(kg/cm ²) = ---

5 - MODULO DI DEFORMAZIONE (YOUNG) DRENATO E' (kg/cm²)

D'Appolonia e al.(1970) : sabbie e ghiaie N.C.	E'(kg/cm ²) = 261
D'Appolonia e al.(1970) : sabbie sovr.cons.S.C.	E'(kg/cm ²) = ---
Webb (1970) : sabbie argillose	E'(kg/cm ²) = 45
Webb (1970) : sabbie sature	E'(kg/cm ²) = ---
Pasqualini (1983) : sabbie fini/s.fini.lim.	E'(kg/cm ²) = 214

6 - VALUTAZIONE RISCHIO LIQUEFAZIONE (Shi-Ming 1982)

intensità scala Mercalli modif.	Ncrit (colpi/30cm)	Liquefazione
7° grado	0	no
8° grado	0	no
9° grado	0	no

N.B. : La relazione di Shi-Ming si applica a sabbia con poco fine (profondità ≤ 15m)

7 - CORRELAZIONE PROVA SPT/PROVA CPT (Robertson e al.1983)

$\alpha = R_p \text{ (kg/cm}^2\text{)} / N_{spt} = \text{---}$ (mancano i dati granulometrici)

PROVE S.P.T. - Verticale 8

RZ-GPL-89

Località : ANACAPRI (NA)
 Committente : AMMINISTRAZIONE COMUNALE DI ANACAPRI

Data : SETT. 05
 Quota inizio : 0.00
 prof. falda = ---

Tipo Perforaz. : ROTAZIONE A CAROTAGGIO CONTINUO
 Tipo Aste/peso : diam. 50 mm / 7 Kg/m
 Tipo di Maglio : 63.5 Kg
 Note :

STANDARD PENETRATION TEST : Campionatore ϕ 51mm - massa battente M = 63.5 kg - caduta libera H = 0.76 m

profondità (m)	N.colpi	profondità (m)	Nspt colpi/30cm	PROVA n. 1
1.50- 1.65	2.0			Campione : Piroclastite rimaneggiata SABBIA LIMOSA DEB. ARGILLOSA Note :
1.65- 1.80	3.0	1.65- 1.95	9	
1.80- 1.95	6.0			

profondità (m)	N.colpi	profondità (m)	Nspt colpi/30cm	PROVA n. 2
3.00- 3.15	3.0			Campione : Piroclastite rimaneggiata SABBIA LIMOSA DEB. ARGILLOSA Note :
3.15- 3.30	3.0	3.15- 3.45	7	
3.30- 3.45	4.0			

profondità (m)	N.colpi	profondità (m)	Nspt colpi/30cm	PROVA n. 3
4.00- 4.15	4.0			Campione : Piroclastite rimaneggiata SABBIA LIMOSA DEB. ARGILLOSA Note :
4.15- 4.30	5.0	4.15- 4.45	10	
4.30- 4.45	5.0			

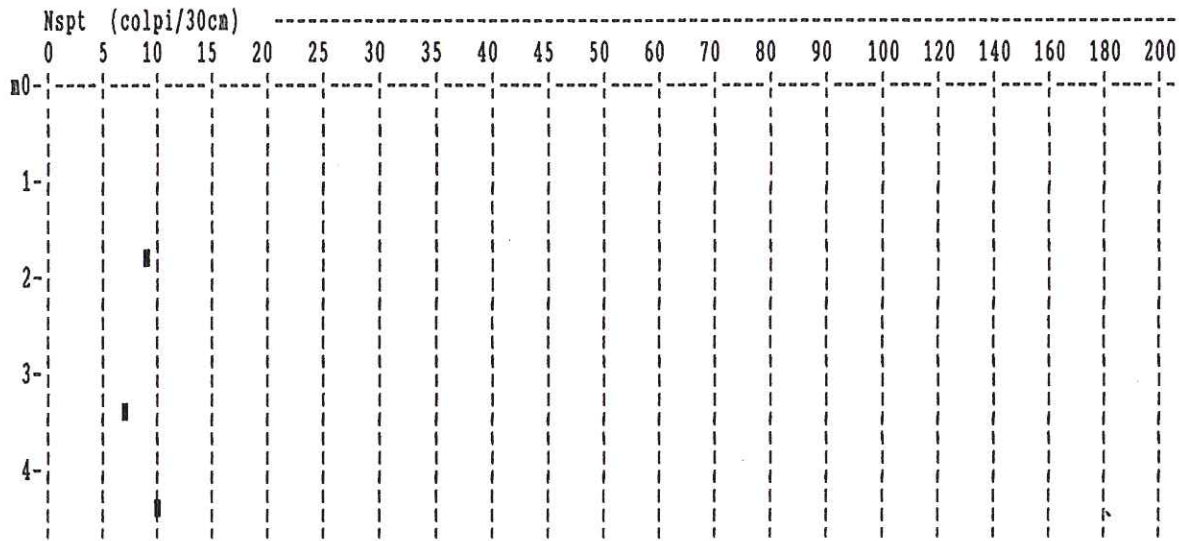


PROVE S.P.T. - Verticale 8

RZ-GPL-89

Località : ANACAPRI (NA)
Data : SEPT. 05

Quota inizio : 0.00
Prof. falda = ---



Località : ANACAPRI
 PROVA S.P.T. n. 1 verticale n. 8
 quota inizio : 0.00
 profond.prova = 1.50 m press.vert.eff.consol. p'vo = 0.22 kg/cm²
 profond.falda = 100.00 m
 peso di volume : terreno sopra falda Y (t/m³) = 1.48 terreno sotto falda Y'(t/m³) = 0.80
 descrizione/note : (PR) - SABBIA LIMOSA DEB. ARGILLOSA
 Nspt (colpi/30cm) = 9 (nessuna correzione applicata)

TERRENO NATURA GRANULARE NORMALMENTE CONSOLIDATO N.C.

1 - DENSITA' RELATIVA Dr %

Terzaghi - Peck (1948) : sabbie profond.limitata	Dr % = 32
Gibbs - Holtz (1957) : sabbie grosse/fini lim.	Dr % = 66
Peck - Bazaraa (1969) : correz.met.Gibbs-Holtz	Dr % = 49
Marcuson-Bieganouski(1977) : sabbie fini/grosse N.C.	Dr % = ---
Marcuson-Bieganouski(1977) : sabbie fini/grosse S.C.	Dr % = ---
Baldi-Jamiolkowski (1985) : sabbie N.C.camera calibr.	Dr % = 81
valutaz. grado di addensamento (Raccomandazioni A.G.I. 1977) : POCO ADDENSATO	

2 - ANGOLO DI ATTRITO EFFICACE ϕ' (gradi)

Peck-Hanson-Thorburn (1953) : sabbia prof.limit.	ϕ' (gr.) = 30
Meyerhof (1956) : sabbia (frazione fine > 5%)	ϕ' (gr.) = 29
Meyerhof (1956) : sabbia (frazione fine < 5%)	ϕ' (gr.) = 34
De Mello (1974) : sabbia prof. > 2 m	ϕ' (gr.) = --
Schnertmann (1977) : *** sabbia fine uniforme	ϕ' (gr.) = 35
sabbia media unif./sabbia fine ben graduata	ϕ' (gr.) = 37
sabbia grossa unif./sabb.media ben graduata	ϕ' (gr.) = 39
ghiaietto unif./sabbia e ghiaia poco limosa	ϕ' (gr.) = 42
***** (Dr % secondo Peck-Bazaraa 1969)	
Shioi-Fukui 1982 (J.Road Bridge Specification)	ϕ' (gr.) = -- (p'vo > 1.5 kg/cm ²)
Shioi-Fukui 1982 (Japanese National Railway)	ϕ' (gr.) = -- (p'vo > 1.5 kg/cm ²)

4 - MODULO EDONETRICO DI DEFORMAZIONE Mo (kg/cm²)

Trofimenkov (1974) : sabbie - valore minino	Mo(kg/cm ²) = 334
Trofimenkov (1974) : sabbie - valore massimo	Mo(kg/cm ²) = 477
Begemann (1974) : limi con sabbia (Grecia)	Mo(kg/cm ²) = 45
Begemann (1974) : ghiaie con sabbia (Grecia)	Mo(kg/cm ²) = 180
Webb (1969) : sabbie argillose	Mo(kg/cm ²) = 47
Webb (1969) : sabbie sature	Mo(kg/cm ²) = ---

5 - MODULO DI DEFORMAZIONE (YOUNG) DRENATO E' (kg/cm²)

D'Appolonia e al.(1970) : sabbie e ghiaie N.C.	E'(kg/cm ²) = 261
D'Appolonia e al.(1970) : sabbie sovr.cons.S.C.	E'(kg/cm ²) = ---
Webb (1970) : sabbie argillose	E'(kg/cm ²) = 45
Webb (1970) : sabbie sature	E'(kg/cm ²) = ---
Pasqualini (1983) : sabbie fini/s.fini.lim.	E'(kg/cm ²) = 214

6 - VALUTAZIONE RISCHIO LIQUEFAZIONE (Shi-Ming 1982)

intensità scala Mercalli modif.	Ncrit (colpi/30cm)	Liquefazione
7° grado	0	no
8° grado	0	no
9° grado	0	no

N.B. : La relazione di Shi-Ming si applica a sabbia con poco fine (profondità ≤ 15m)

7 - CORRELAZIONE PROVA SPT/PROVA CPT (Robertson e al.1983)

$\alpha = R_p \text{ (kg/cm}^2\text{)} / N_{spt} = \text{---}$ (mancano i dati granulometrici)

Località : ANACAPRI
 PROVA S.P.T. n. 2 verticale n. 8
 quota inizio : 0.00
 profund.prova = 3.00 m press.vert.eff.consol. p'vo = 0.44 kg/cm²
 profund.falda = 100.00 m
 peso di volume : terreno sopra falda Y (t/m³) = 1.48 terreno sotto falda Y'(t/m³) = 0.80
 descrizione/note : (PR) - SABBIA LIMOSA DEB. ARGILLOSA
 Nspt (colpi/30cm) = 7 (nessuna correzione applicata)

TERRENO NATURA GRANULARE NORMALMENTE CONSOLIDATO N.C.

1 - DENSITA' RELATIVA Dr %

Terzaghi - Peck (1948) : sabbie profund.limitata	Dr % = 25
Gibbs - Holtz (1957) : sabbie grosse/fini lim.	Dr % = 52
Peck - Bazaraa (1969) : correz.met.Gibbs-Holtz	Dr % = 35
Marcuson-Bieganouski(1977) : sabbie fini/grosse N.C.	Dr % = ---
Marcuson-Bieganouski(1977) : sabbie fini/grosse S.C.	Dr % = ---
Baldi-Jamiolkowski (1985) : sabbie N.C.camera calibr.	Dr % = 62
valutaz. grado di addensamento (Raccomandazioni A.G.I. 1977) : POCO ADDENSATO	

2 - ANGOLO DI ATTRITO EFFICACE ϕ' (gradi)

Peck-Hanson-Thorburn (1953) : sabbia prof.limit.	ϕ' (gr.) = 29
Meyerhof (1956) : sabbia (frazione fine > 5%)	ϕ' (gr.) = 28
Meyerhof (1956) : sabbia (frazione fine < 5%)	ϕ' (gr.) = 33
De Mello (1974) : sabbia prof. > 2 m	ϕ' (gr.) = 36
Schmertmann (1977) : *** sabbia fine uniforme	ϕ' (gr.) = 33
sabbia media unif./sabbia fine ben graduata	ϕ' (gr.) = 36
sabbia grossa unif./sabb. media ben graduata	ϕ' (gr.) = 38
ghiaietto unif./sabbia e ghiaia poco limosa	ϕ' (gr.) = 41
***** (Dr % secondo Peck-Bazaraa 1969)	
Shioi-Fukui 1982 (J.Road Bridge Specification)	ϕ' (gr.) = -- (p'vo > 1.5 kg/cm ²)
Shioi-Fukui 1982 (Japanese National Railway)	ϕ' (gr.) = -- (p'vo > 1.5 kg/cm ²)

4 - MODULO EDOMETRICO DI DEFORMAZIONE Mo (kg/cm²)

Trofimenkov (1974) : sabbie - valore minimo	Mo(kg/cm ²) = 296
Trofimenkov (1974) : sabbie - valore massimo	Mo(kg/cm ²) = 423
Begemann (1974) : limi con sabbia (Grecia)	Mo(kg/cm ²) = 39
Begemann (1974) : ghiaie con sabbia (Grecia)	Mo(kg/cm ²) = 156
Webb (1969) : sabbie argillose	Mo(kg/cm ²) = 40
Webb (1969) : sabbie sature	Mo(kg/cm ²) = ---

5 - MODULO DI DEFORMAZIONE (YOUNG) DRENATO E' (kg/cm²)

D'Appolonia e al.(1970) : sabbie e ghiaie N.C.	E'(kg/cm ²) = 245
D'Appolonia e al.(1970) : sabbie sovr.cons.S.C.	E'(kg/cm ²) = ---
Webb (1970) : sabbie argillose	E'(kg/cm ²) = 39
Webb (1970) : sabbie sature	E'(kg/cm ²) = ---
Pasqualini (1983) : sabbie fini/s.fini.lim.	E'(kg/cm ²) = 189

6 - VALUTAZIONE RISCHIO LIQUEFAZIONE (Shi-Ming 1982)

intensità scala Mercalli modif.	Ncrit (colpi/30cm)	Liquefazione
7° grado	0	no
8° grado	0	no
9° grado	0	no

N.B. : La relazione di Shi-Ming si applica a sabbia con poco fine (profondità ≤ 15m)

7 - CORRELAZIONE PROVA SPT/PROVA CPT (Robertson e al.1983)

$\alpha = R_p$ (kg/cm²) / Nspt = --- (mancano i dati granulometrici)

Località : ANACAPRI
 PROVA S.P.T. n. 3 verticale n. 8
 quota inizio : 0.00
 profund.prova = 4.00 m press.vert.eff.consol. p'vo = 0.59 kg/cm²
 profund.falda = 100.00 m
 peso di volume : terreno sopra falda Y (t/m³) = 1.48 terreno sotto falda Y'(t/m³) = 0.80
 descrizione/note : (PR) - SABBIA LIMOSA DEB. ARGILLOSA
 Nspt (colpi/30cm) = 10 (nessuna correzione applicata)

TERRENO NATURA GRANULARE NORMALMENTE CONSOLIDATO N.C.

1 - DENSITA' RELATIVA Dr %

Terzaghi - Peck (1948) : sabbie profund.limitata	Dr % = 35
Gibbs - Holtz (1957) : sabbie grosse/fini lim.	Dr % = 58
Peck - Bazaraa (1969) : correz.met.Gibbs-Holtz	Dr % = 38
Marcuson-Bieganouski(1977) : sabbie fini/grosse N.C.	Dr % = ---
Marcuson-Bieganouski(1977) : sabbie fini/grosse S.C.	Dr % = ---
Baldi-Jamiolkowski (1985) : sabbie N.C.camera calibr.	Dr % = 67
valutaz. grado di addensamento (Raccomandazioni A.G.I. 1977) :	POCO ADDENSATO

2 - ANGOLO DI ATTRITO EFFICACE ϕ' (gradi)

Peck-Hanson-Thorburn (1953) : sabbia prof.limit.	ϕ' (gr.) = 30
Meyerhof (1956) : sabbia (frazione fine > 5%)	ϕ' (gr.) = 30
Meyerhof (1956) : sabbia (frazione fine < 5%)	ϕ' (gr.) = 35
De Mello (1974) : sabbia prof. > 2 m	ϕ' (gr.) = 37
Schmertmann (1977) : *** sabbia fine uniforme	ϕ' (gr.) = 33
sabbia media unif./sabbia fine ben graduata	ϕ' (gr.) = 36
sabbia grossa unif./sabb. media ben graduata	ϕ' (gr.) = 38
ghiaietto unif./sabbia e ghiaia poco limosa	ϕ' (gr.) = 41
***** (Dr % secondo Peck-Bazaraa 1969)	
Shioi-Fukui 1982 (J.Road Bridge Specification)	ϕ' (gr.) = -- (p'vo > 1.5 kg/cm ²)
Shioi-Fukui 1982 (Japanese National Railway)	ϕ' (gr.) = -- (p'vo > 1.5 kg/cm ²)

4 - MODULO EDOMETRICO DI DEFORMAZIONE Mo (kg/cm²)

Trofimenkov (1974) : sabbie - valore minimo	Mo(kg/cm ²) = 350
Trofimenkov (1974) : sabbie - valore massimo	Mo(kg/cm ²) = 500
Begemann (1974) : limi con sabbia (Grecia)	Mo(kg/cm ²) = 48
Begemann (1974) : ghiaie con sabbia (Grecia)	Mo(kg/cm ²) = 192
Webb (1969) : sabbie argillose	Mo(kg/cm ²) = 50
Webb (1969) : sabbie sature	Mo(kg/cm ²) = ---

5 - MODULO DI DEFORMAZIONE (YOUNG) DRENATO E' (kg/cm²)

D'Appolonia e al.(1970) : sabbie e ghiaie N.C.	E'(kg/cm ²) = 268
D'Appolonia e al.(1970) : sabbie sovr.cons.S.C.	E'(kg/cm ²) = ---
Webb (1970) : sabbie argillose	E'(kg/cm ²) = 48
Webb (1970) : sabbie sature	E'(kg/cm ²) = ---
Pasqualini (1983) : sabbie fini/s.fini.lim.	E'(kg/cm ²) = 226

6 - VALUTAZIONE RISCHIO LIQUEFAZIONE (Shi-Ming 1982)

intensità scala Mercalli modif.	Ncrit (colpi/30cm)	Liquefazione
7° grado	0	no
8° grado	0	no
9° grado	0	no

N.B. : La relazione di Shi-Ming si applica a sabbia con poco fine (profondità ≤ 15m)

7 - CORRELAZIONE PROVA SPT/PROVA CPT (Robertson e al.1983)

$\alpha = R_p \text{ (kg/cm}^2\text{)} / N_{spt} = \text{---}$ (mancano i dati granulometrici)



CENTRO DI GEOLOGIA TECNICA

di S.Palomba - A.Stabile - L. Starace

GEOLOGIA - ECOLOGIA - GEOTECNICA - IDROGEOLOGIA - GEOFISICA

80067 SORRENTO (NA) - VICO 3° ROTA,30 - TEL.& FAX:(081)8772573 - E-MAIL:centrogeotec@libero.it

Rif.: CGT9904A

COMUNE DI ANACAPRI

(PROVINCIA DI NAPOLI)

ZONAZIONE DEL TERRITORIO COMUNALE
IN PROSPETTIVA SISMICA

PROSPEZIONI SISMICHE

- a) Tracciati di sismica a rifrazione
- b) Schede di calcolo del FAD

ESGEO GEOMETRICALS
VERSION 2.0
FILE NO 8

RECORD TIME
100 MSEC

DELAY TIME
0 MSP

STACK COUNT
3

FILTER IN

ESGEO GEOMETRICALS
VERSION 2.0
FILE NO 2

RECORD TIME
100 MSEC

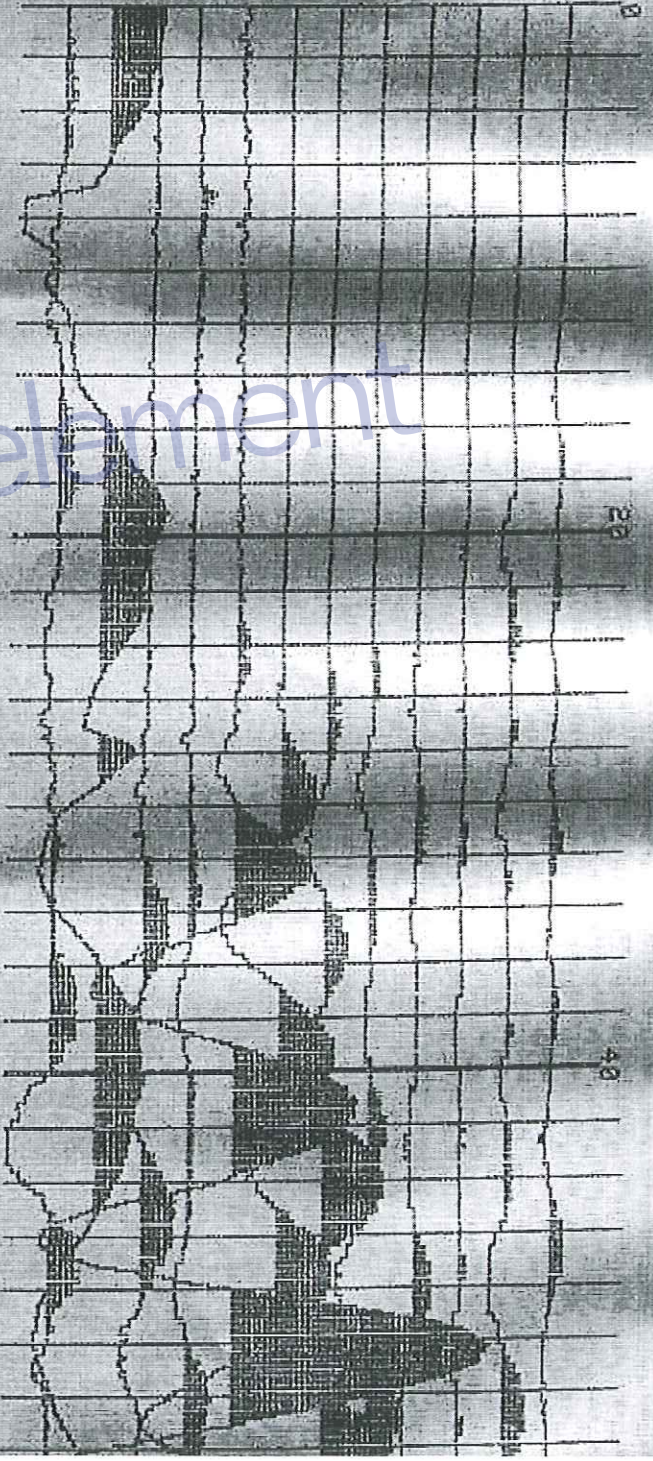
DELAY TIME
0 MSEC

STACK COUNT
2

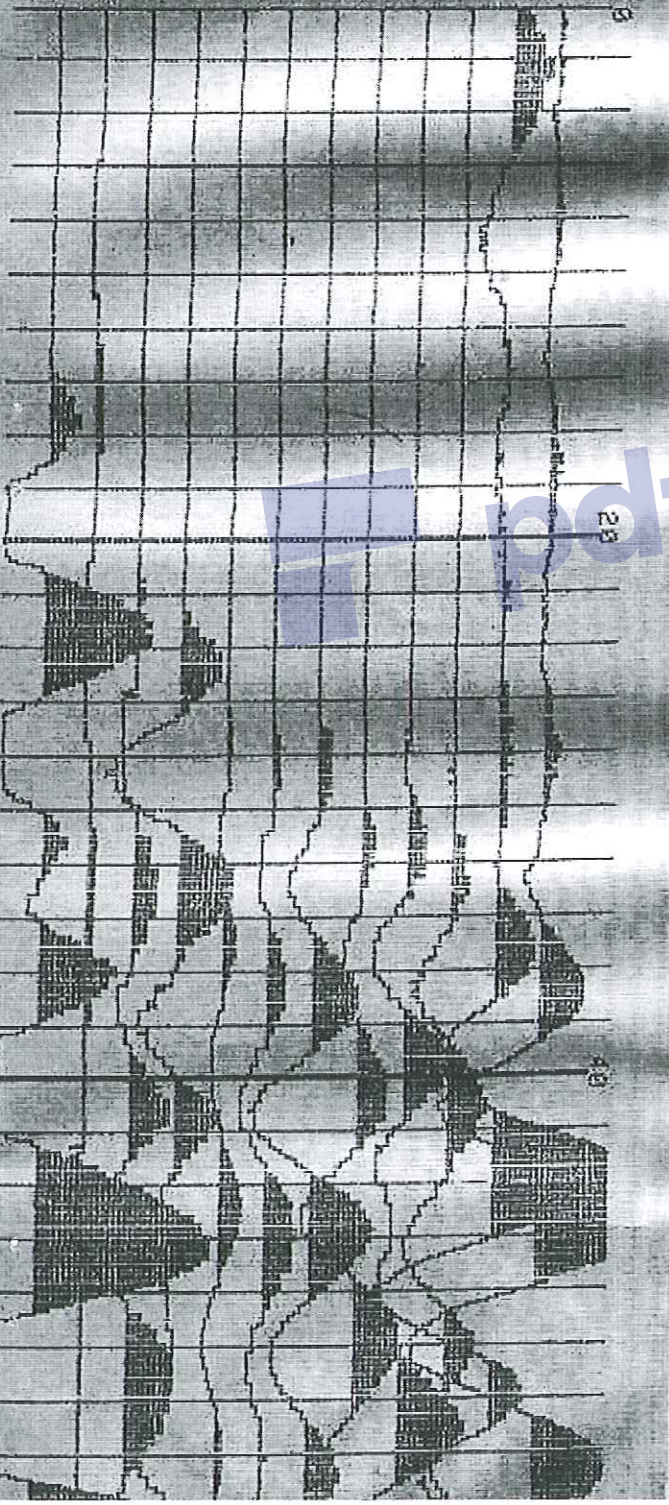
FILTER IN

ANACAPRI - PROFILO SISMICO A RIFRAZIONE - PS1(Campo Sportivo)

CH	SN	TS
1	12	17
2	19	18
3	24	18
4	30	18
5	36	18
6	48	18
7	54	18
8	66	17
9	54	17
10	60	17
11	60	17
12	60	17



52	18
56	17
60	18
54	18
54	18
54	18
48	18
42	18
36	18
42	18
42	18
24	19
18	19
12	19



3.0 GEOMETRICS
VERSION 3.0
FILE NO 2

RECORD TIME

100 USEC

DELAY TIME

0 USEC

STACK COUNT

2

FILTER IN

3.0 GEOMETRICS
VERSION 3.0
FILE NO 2

RECORD TIME

100 USEC

DELAY TIME

0 USEC

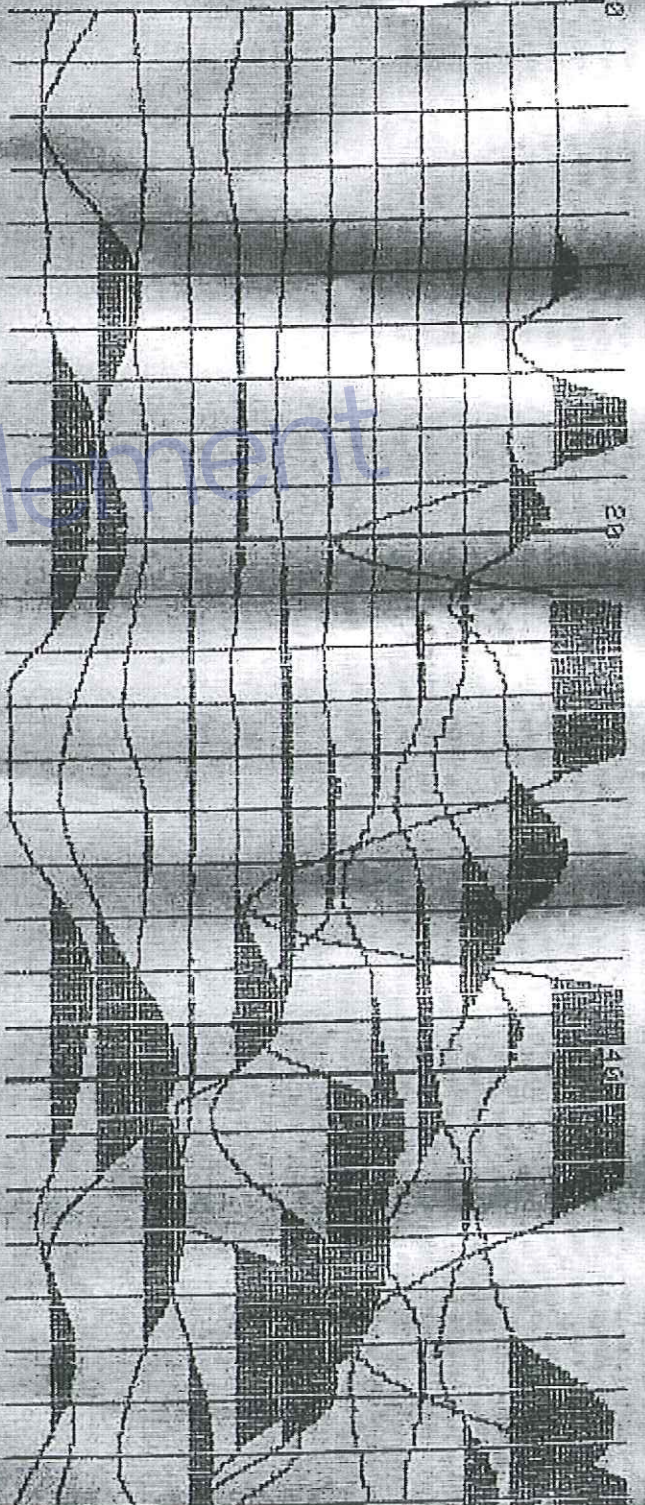
STACK COUNT

2

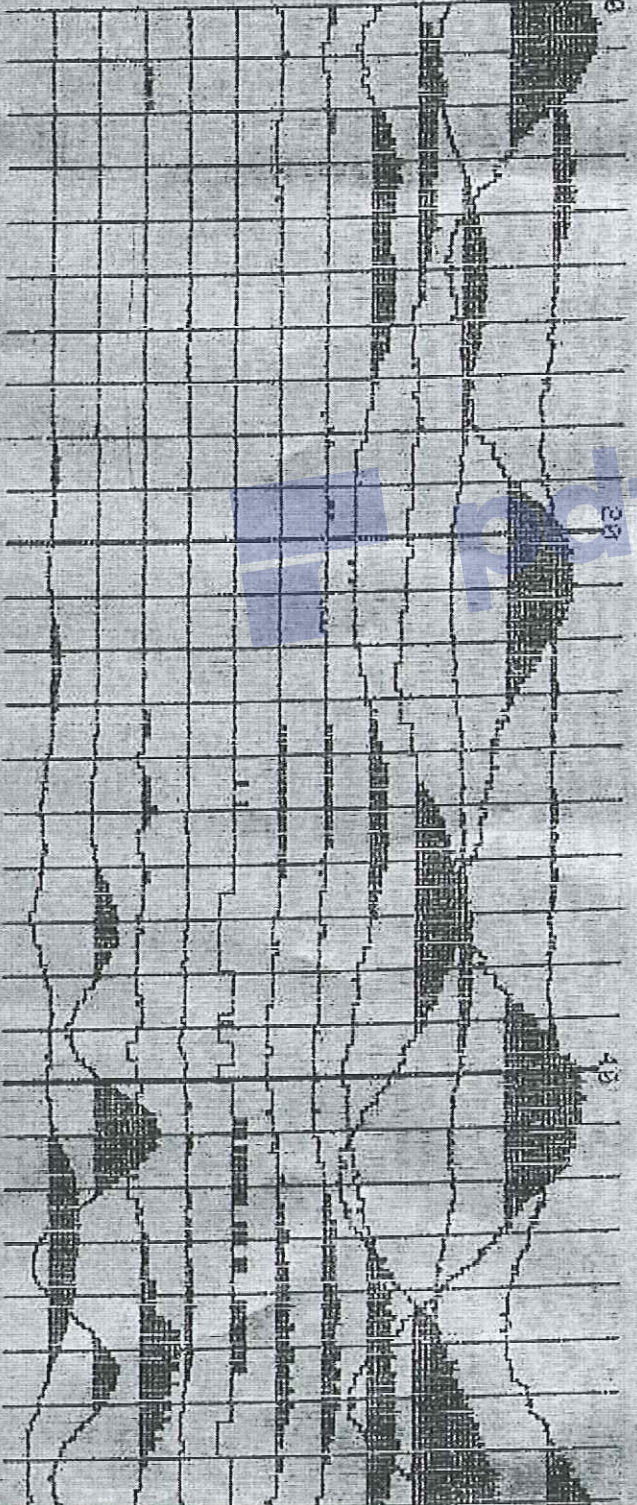
FILTER IN

ANACAPRI - PROFILO SISMICO A RIFRAZIONE - PS2(via Lo Pozzo)

H	SN	TS
1	66	17
2	42	17
3	48	17
4	24	17
5	32	17
6	42	17
7	48	15
8	66	11
9	54	12
10	60	12
11	60	12
12	60	12



H	SN	TS
1	66	17
2	60	18
3	54	16
4	54	18
5	48	18
6	42	18
7	30	18
8	30	21
9	36	16
10	30	19
11	18	17
12	6	15



rimuovere filigrana ora

GEOMETRICS
VERSION 2.2
FILE NO. 2

SCORE TIME
100 MS

ELEV TIME
5.14

TRACK COUNT
2

FILTER IN

GEOMETRICS
VERSION 2.2
FILE NO. 2

SCORE TIME
100 MS

ELEV TIME
5.14

TRACK COUNT
2

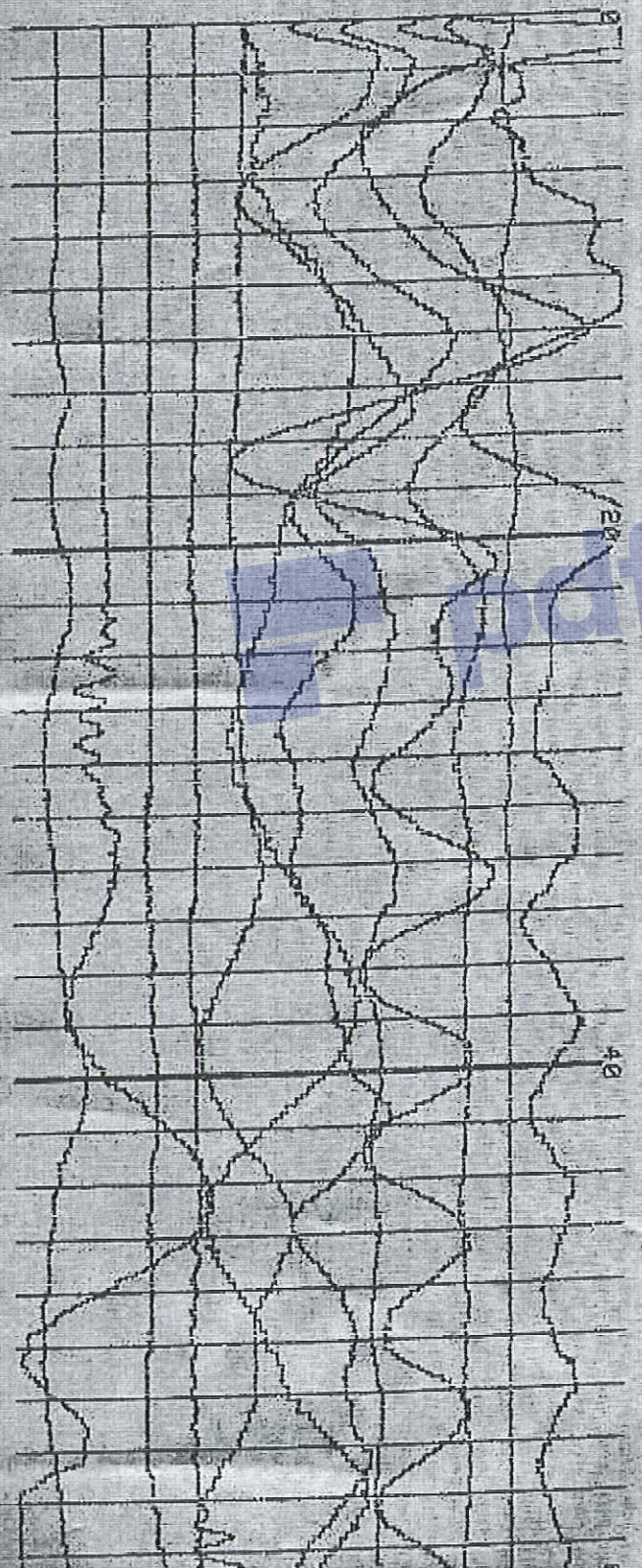
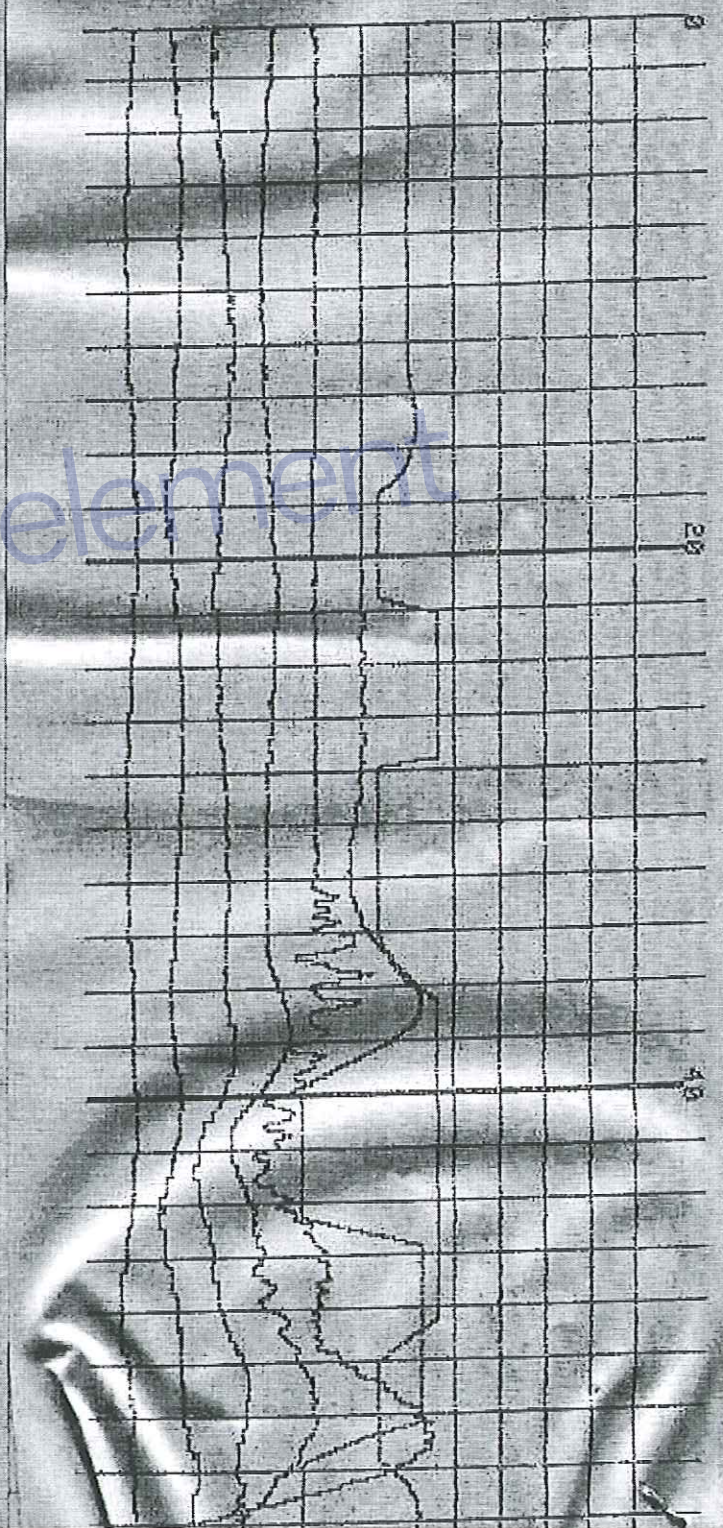
FILTER IN

ANACAPRI - PROFILO SISMICO A RIFRAZIONE - PS3(Casa Comunale)

TS 3 ANACAPRI

CH	GN	TS
1	0	17
2	6	17
3	12	17
4	18	16
5	24	16
6	26	9
7	42	11
8	48	17
9	48	16
10	48	17
11	42	17
12	36	17

GN	TS
42	17
36	15
42	17
60	17
54	17
54	17
54	18
54	17
30	17
24	17
24	17
6	15



Rimuovere filigrana ora

GEOMETRIC
SECTION 2.0
NO. 2

RD TIME
182 MSE

AY TIME
2 MSE

OK COUNT
3

TER IN

GEOMETRIC
SECTION 2.0
NO. 2

RD TIME
182 MSE

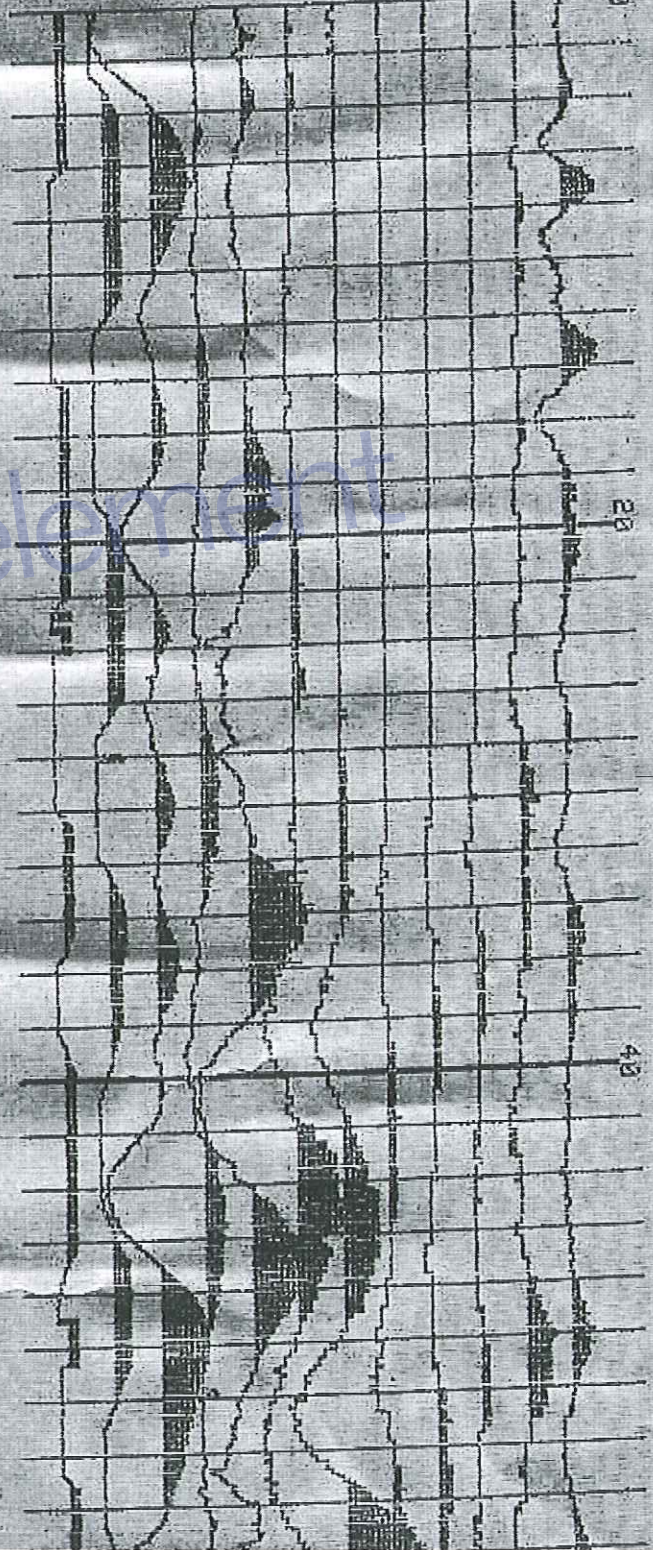
AY TIME
2 MSE

OK COUNT
3

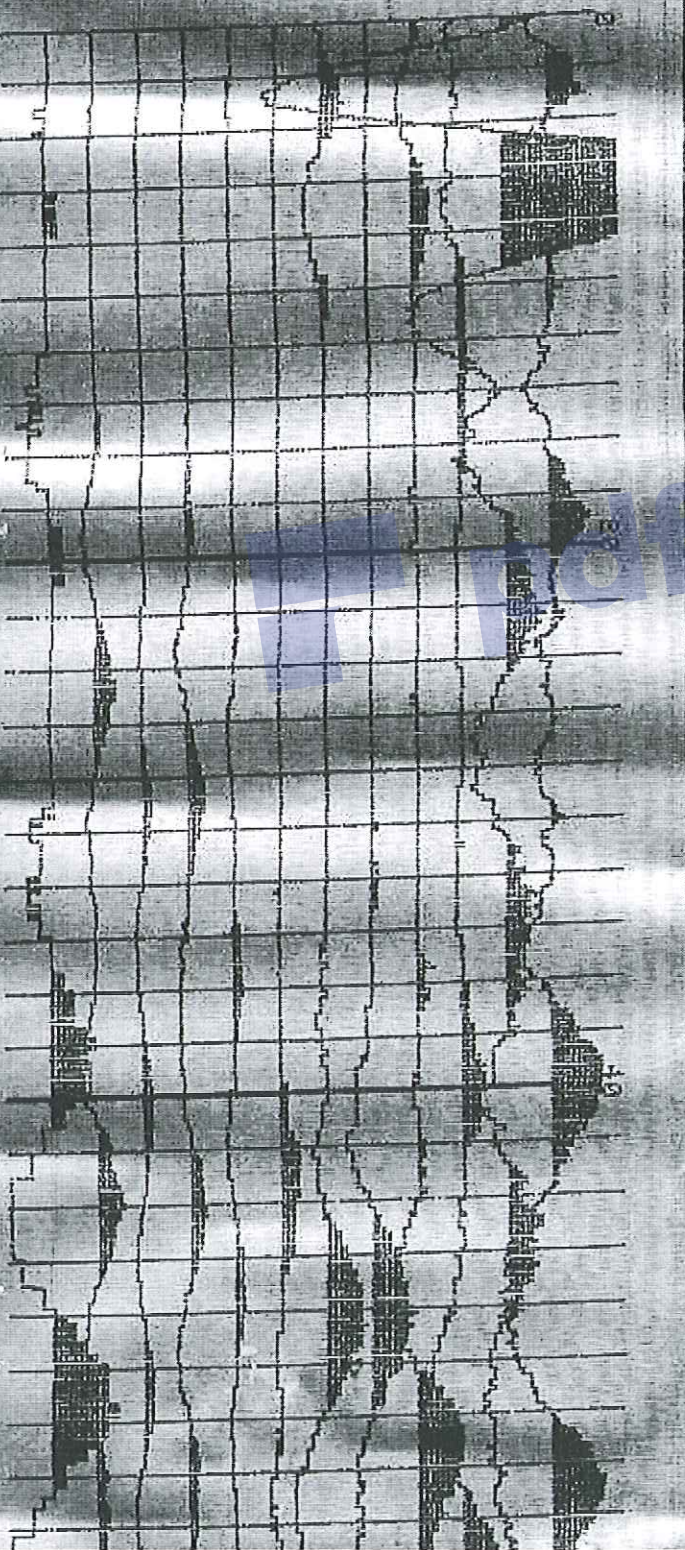
TER IN

ANACAPRI - PROFILO SISMICO A RIFRAZIONE - PS4 (via Linciano)

H GN	TS
1	6 17
2	18 18
3	24 18
4	30 18
5	36 18
6	48 18
7	48 18
8	66 15
9	54 15
0	60 13
1	60 7
2	60 6



H GN	TS
1	66 17
2	60 18
3	54 18
4	54 18
5	48 18
6	42 18
7	56 19
8	30 15
9	30 18
10	24 18
11	18 18
12	6 20



GEOMETRICS
VERSION 2.0
LE NO 2

CORD TIME
100 MSE

LAY TIME
0 MSE

TRACK COUNT
3

FILTER IN

GEOMETRICS
VERSION 2.0
LE NO 2

CORD TIME
100 MSE

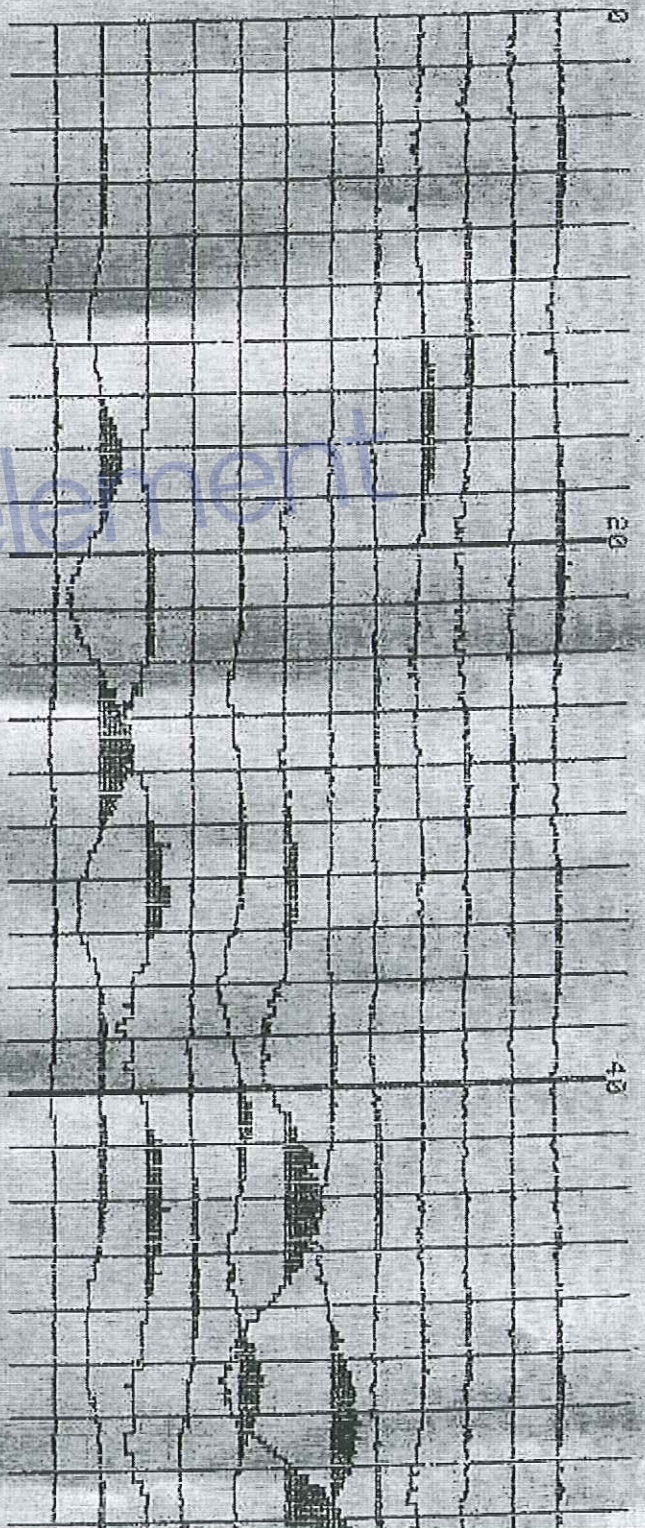
LAY TIME
0 MSE

TRACK COUNT
3

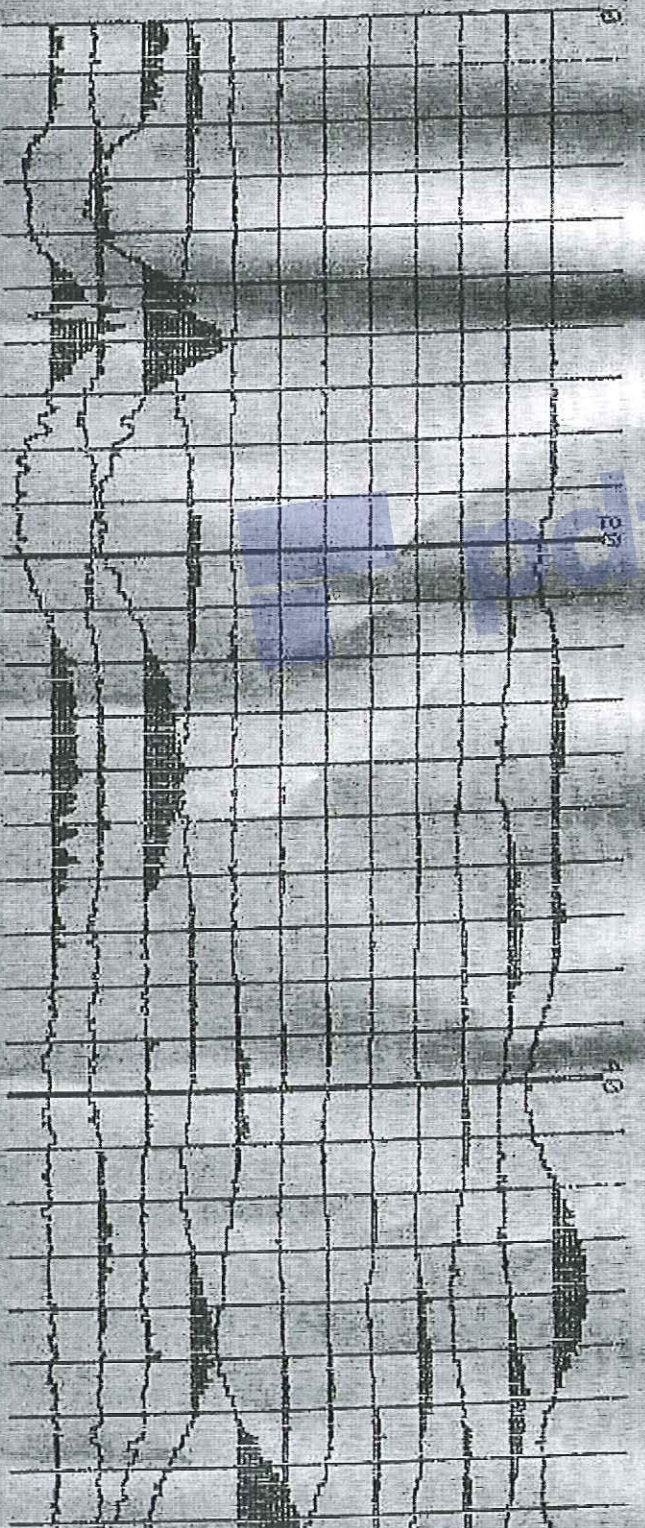
FILTER IN

ANACAPRI - PROFILO SISMICO A RIFRAZIONE - PS5(Loc. Migliara)

CH	GN	TS
1	60	17
2	60	15
3	60	17
4	60	17
5	54	17
6	54	17
7	54	18
8	42	17
9	30	17
10	24	15
11	24	17
12	18	15

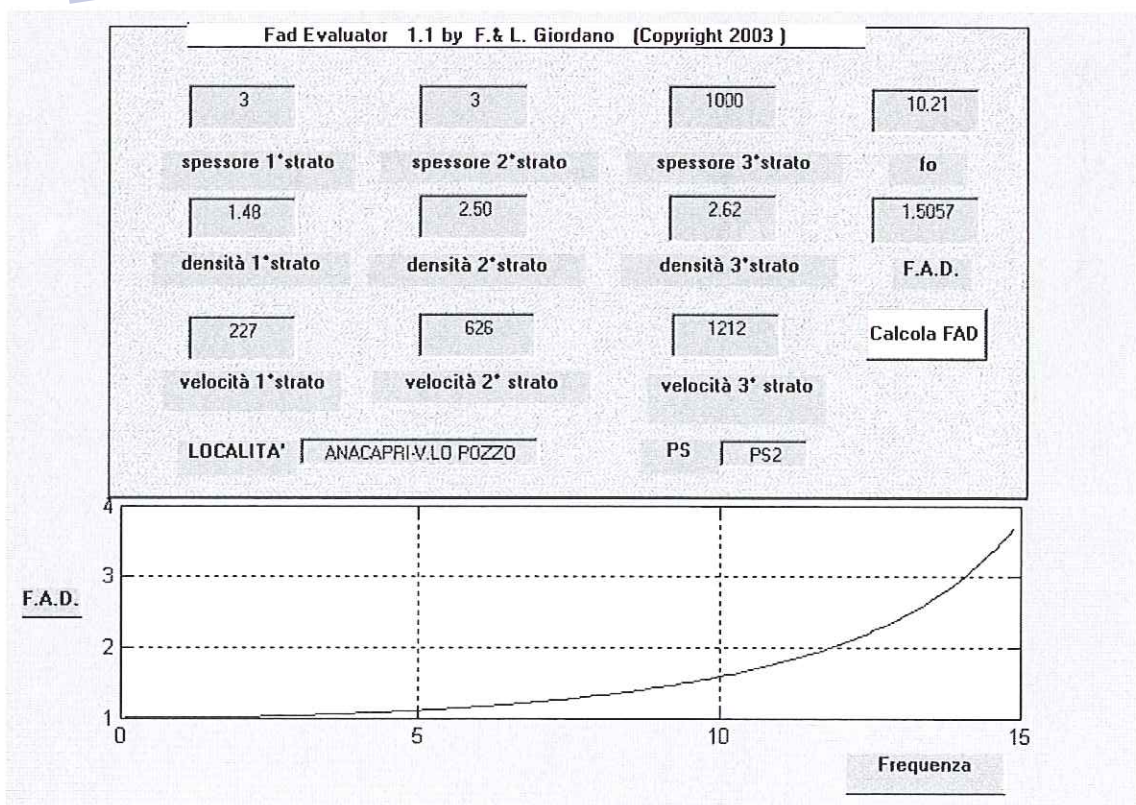
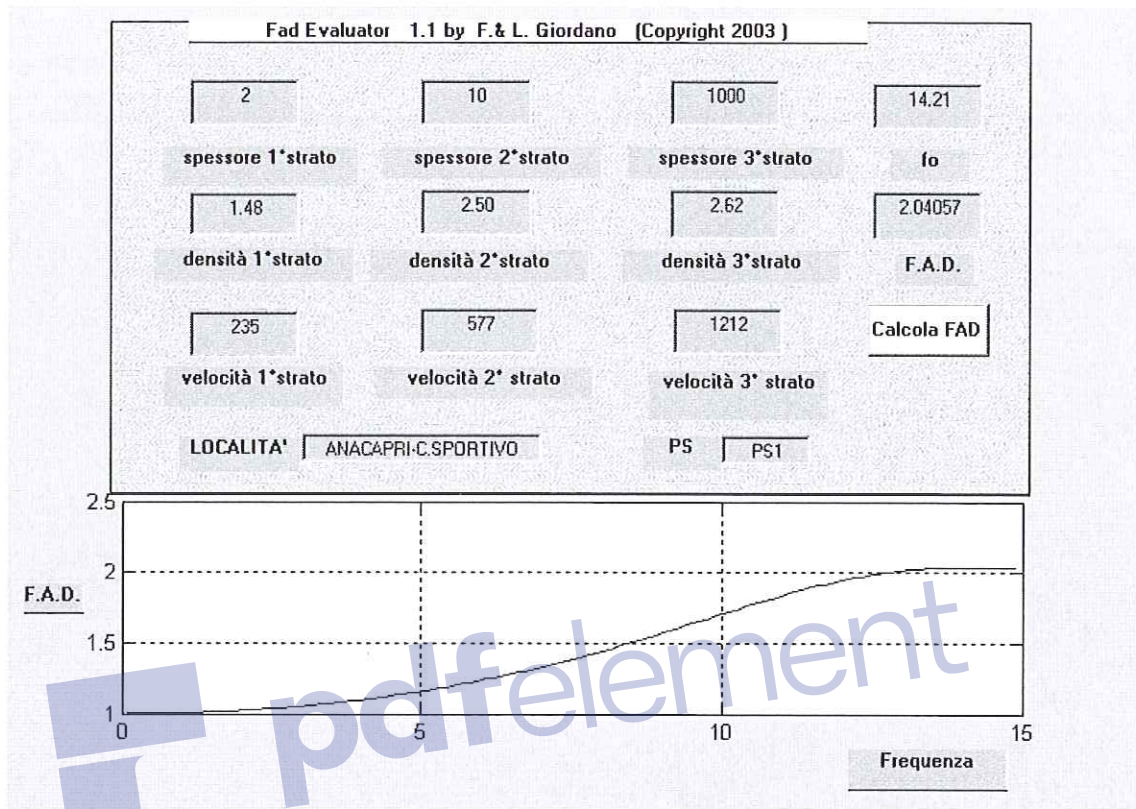


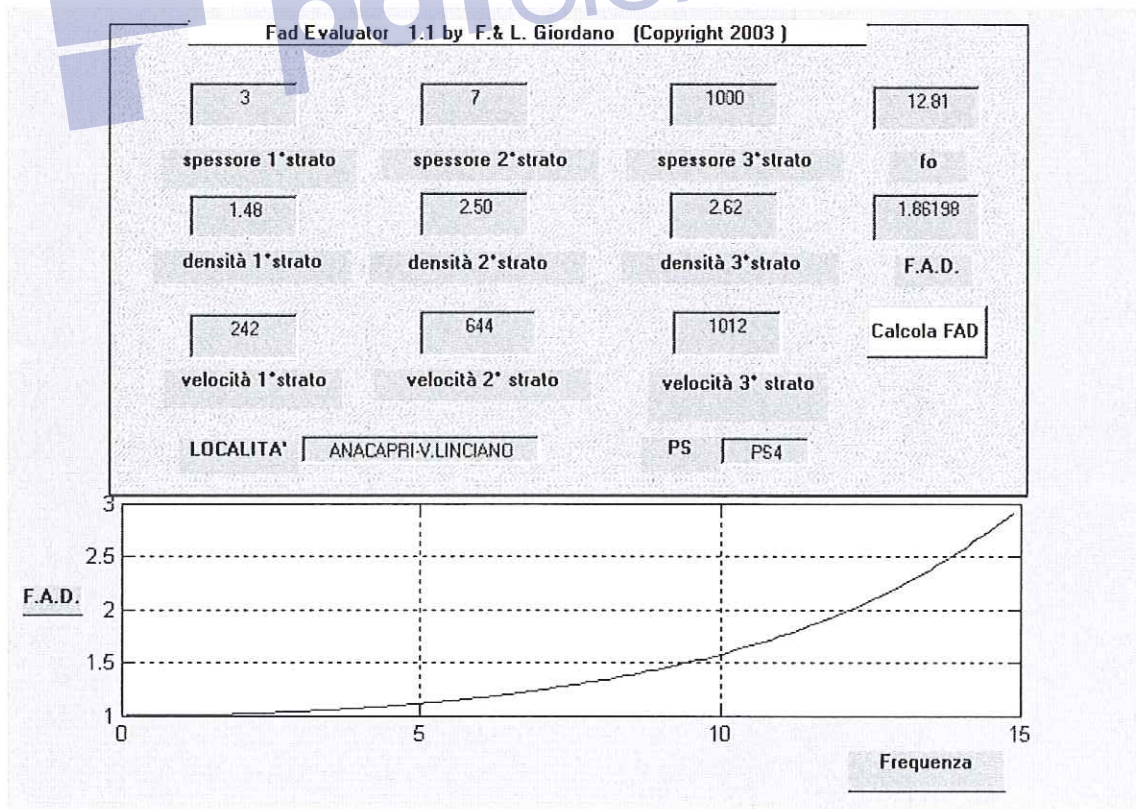
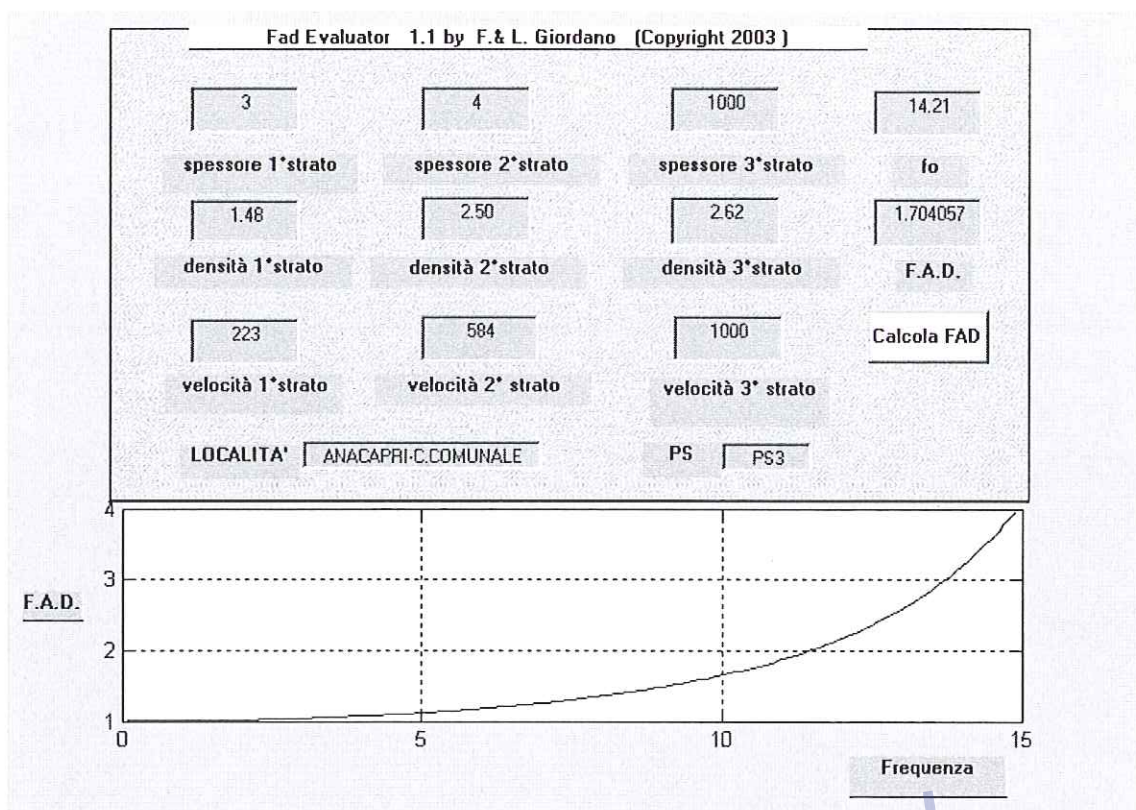
CH	GN	TS
1	60	17
2	12	17
3	18	17
4	30	17
5	36	17
6	48	17
7	48	17
8	54	17
9	60	17
10	66	17
11	66	17
12	66	17

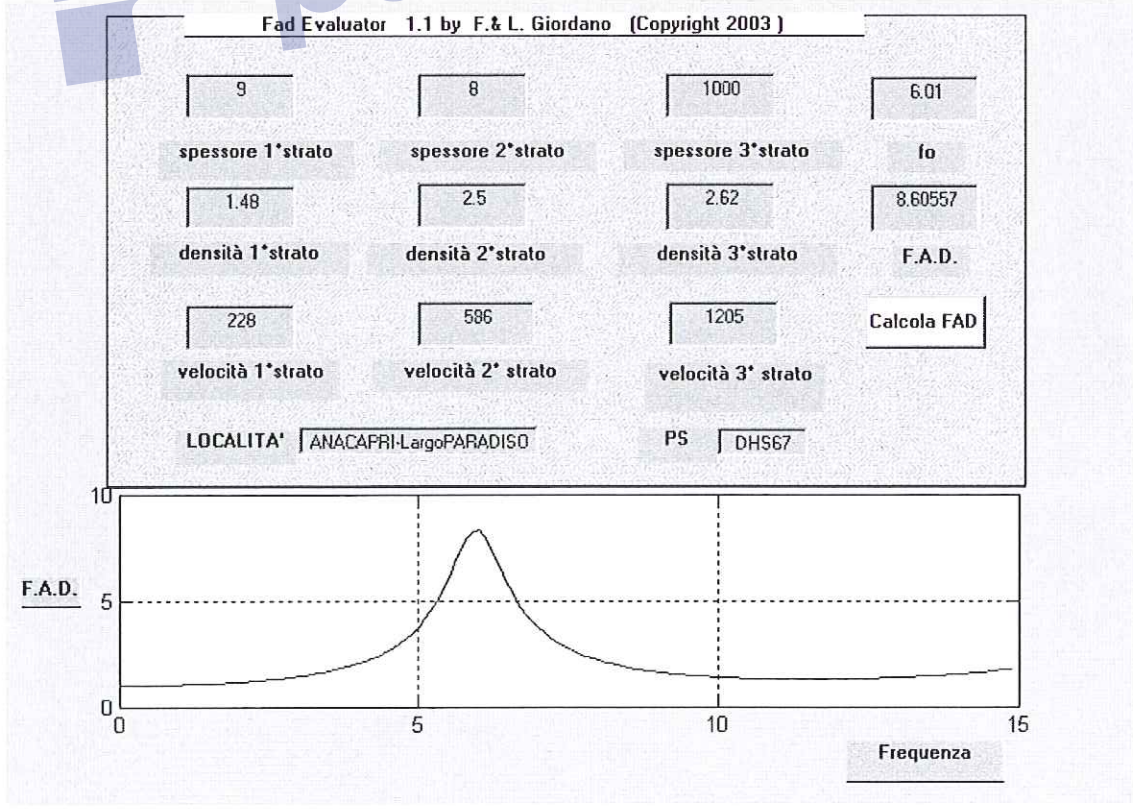
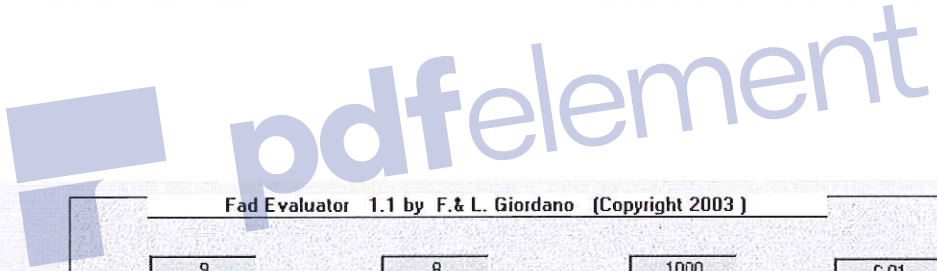
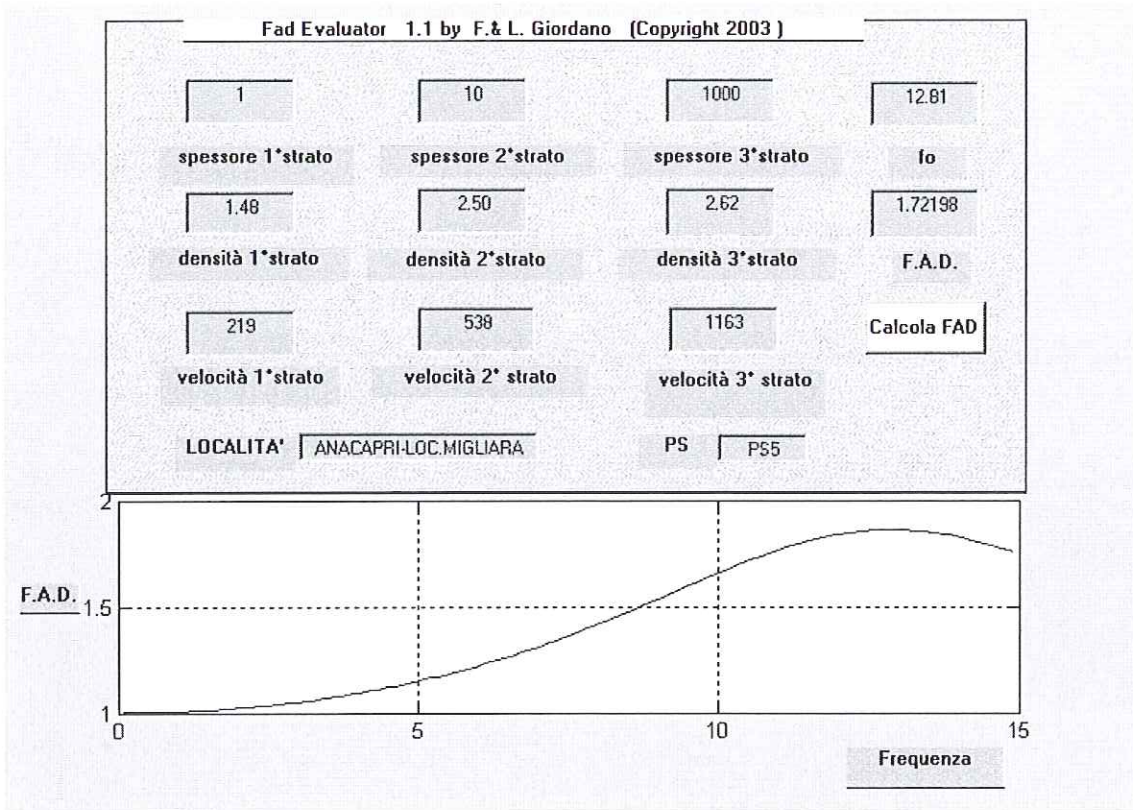


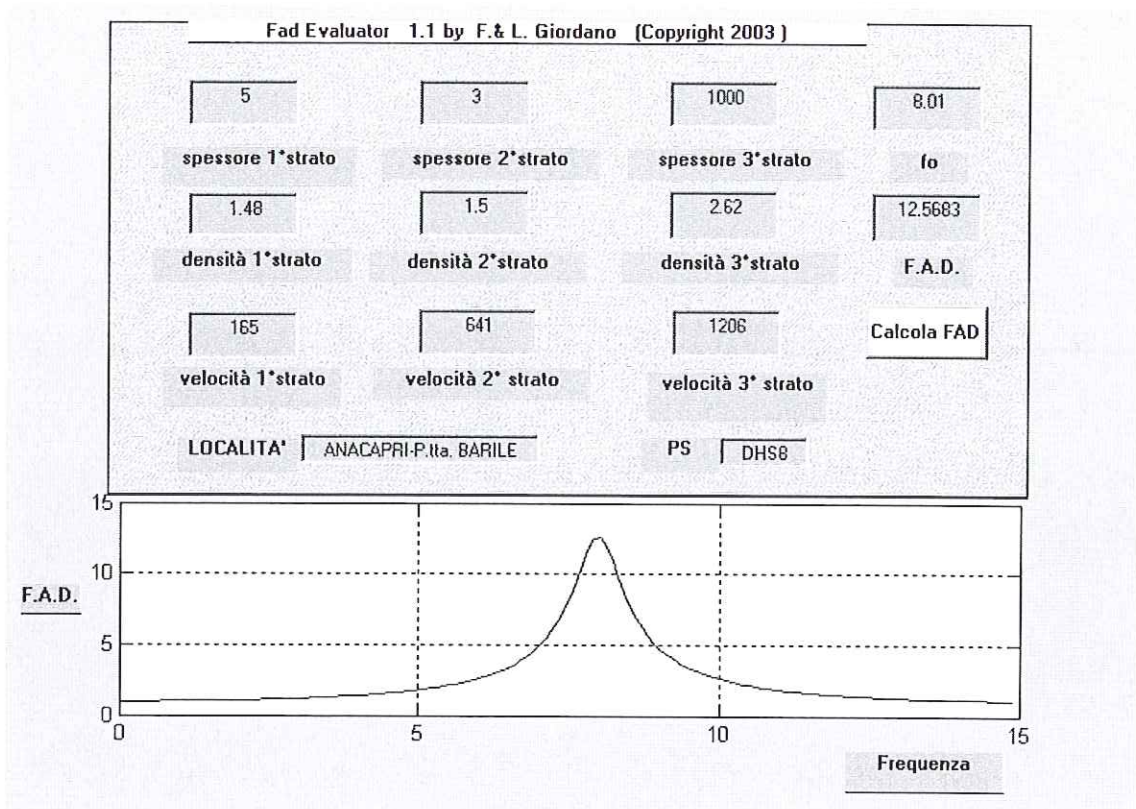
CALCOLO DEL FAD - Schede e grafici

Profili sismici a rifrazione e Down-Hole









CALCOLO DEL FAD

Per le tipologie dei terreni di copertura riportati nella Tav. G2a

