modestino ruggieri		
		geologo
*		
,		
	Allegato D	
	Indagine geofisica	
9		7
		al al
2		



1. Misure Dinamiche In Sito Con Tecnica Down-Hole

Tale tecnica consiste nell'energizzare il terreno in superficie ed acquisire l'arrivo del treno d'onda per mezzo di una tripletta di geofoni calati in un perforo; il passo delle misure è scelto in funzione del grado di dettaglio che si vuole ottenere.

I principali tipi di onde elastiche che si generano sono le Onde Longitudinali Vp (onde di compressione) e le Onde Trasversali Vs (onde di taglio). Le onde di compressione e di taglio sono caratterizzate da differenti velocità di propagazione, risultando sempre Vp>Vs.

I moduli elastici sono direttamente legati alle velocità di propagazione delle onde sismiche, infatti, per una loro corretta definizione è importante disporre sia del valore delle Vp sia delle Vs.

La tecnica down-hole consente di risalire alla velocità di propagazione delle onde elastiche, longitudinali e trasversali, nei terreni investigati. Note Vp e Vs è possibile determinare empiricamente le principali costanti elastiche legate alle velocità di propagazione delle onde sismiche:

- Modulo di Young (E): esprime la resistenza di un corpo alla deformazione lineare quando lo si sottopone ad uno sforzo di dilatazione o compressione, esso è pari a:

$$E = Vs^{2} \rho \cdot \left[\frac{3Vp^{2} - 4Vs^{2}}{Vp^{2} - Vs^{2}} \right]$$
 (Kg/cm²)

- Modulo di Taglio o di Rigidità (Gd): esprime la resistenza di un corpo alle variazioni lineari di forma quando lo si sottopone ad uno sforzo di taglio puro, esso è pari a:

$$G = Vs^2 \rho$$
 (kg/cm²)



- Modulo di Incompressibilità (K): esprime la resistenza di un corpo alla deformazione volumetrica quando lo si sottopone ad uno sforzo di dilatazione o compressione, esso è pari a:

$$K = \rho \cdot \left[Vp^2 - \frac{4}{3}Vs^2 \right] \dots (kg/cm^2)$$

- Coefficiente di Poisson (Yn): esprime la misura della deformazione totale subita da un corpo, esso è pari a:

$$v = \frac{1}{2} \left(\frac{Vp}{Vs} \right)^2 - 1 / \left(\frac{Vp}{Vs} \right)^2 - 1$$

Il coefficiente di Poisson è fondamentale; esso è un parametro adimensionale che offre un criterio di valutazione della deformazione totale che può subire una roccia o un terreno, ed è legato al grado di litificazione, alla porosità ed al grado di saturazione della roccia stessa.

Il coefficiente di Poisson varia da 0 a 0.5 ed in larga massima si può affermare che varia tra 0.2 a 0.3 per le rocce compatte, da 0.3 a 0.35 per le sabbie e da 0.4 a 0.5 per le argille.

Tabulando i valori dei tempi rilevati, sia per le onde di compressione che di taglio, i valori dei tempi corretti o verticali e le relative profondità, si può costruire un diagramma con i valori delle velocità intervallo tracciati fino all'estremo inferiore dell'intervallo considerato, in funzione della profondità; si ottiene così un grafico che evidenzia e dà un'idea del grado di disomogeneità dei litotipi presenti nel sottosuolo indagato, le cui cause vanno attentamente valutate anche sulla scorta di tutte le informazioni di altro tipo disponibili.

Il metodo di calcolo, impiegato per l'elaborazione della prova Down-Hole, consiste nell'implementazione su pagina elettronica computerizzata delle equazioni di calcolo citate nel paragrafo precedente.

L'input consiste nell'inserimento dei tempi di arrivo delle onde sismiche registrate in campagna, l'output nella restituzione delle velocità e dei relativi moduli dinamici.

Per il calcolo dei moduli dinamici sono stati utilizzati Pesi Unità di Volume (Yn)



rilevati nella bibliografia tecnica e scientifica esistente.

Tutti i dati di calcolo sono stati opportunamente rappresentati in modo tabellare e grafico nei certificati forniti in appendice.

2. Strumentazione Utilizzata

La strumentazione utilizzata per l'esecuzione delle misure dinamiche a rifrazione consiste in un sistema di acquisizione multi-canale in grado di registrare in modo digitale le forme d'onda conservandole su memoria di massa e di un sistema di rilevazione del segnale costituito da trasduttori di velocità (geofoni), con appropriata risposta in frequenza, direzionali e dotati di un sistema di collegamento al terreno affidabile e ripetibili.

Nella campagna in questione è stato utilizzato un sismografo P.A.S.I. 12 canali, digitale (16 bit) mod. 16S e la rilevazione del segnale viene utilizzata una tripletta costituita da tre trasduttori di velocità direzionali disposti con direzione di vibrazione ortogonali tra loro.

Il SISTEMA DI SOLLECITAZIONE (energizzatore) è costituito da una sorgente meccanica in grado di generare onde elastiche direzionali e ricche di energia; Nella sorgente è alloggiato un trasduttore (trigger) necessario per l'identificazione dell'istante zero di partenza della sollecitazione dinamica.

La tecnica down-hole restituisce informazioni, sui terreni attraversati, di estremo dettaglio.

3. Geometria Dell'indagine e Campionamento

Date le finalità dell'indagine, le prove Down-Hole sono state eseguite ponendo l'energizzazione a 2 m dall'asse foro ed eseguendo le acquisizioni ogni 1 m (passo misura) in fase di discesa. Per ogni quota sono state eseguite tre energizzazioni, una verticale, e due orizzontali con direzione opposta.



Il SISTEMA DI RILEVAZIONE è costituito da una tripletta di geofoni, assemblati in un cilindro dotato di una camera d'aria che è possibile gonfiare dalla superficie per fissarlo alle pareti del foro alla profondità voluta. I geofoni sono disposti secondo un sistema di assi cartesiani ortogonali, in cui l'asse "z" coincide con quello del cilindro. Il geofono posto verticalmente registra prevalentemente onde di compressione Vp, mentre i geofoni posti orizzontalmente registrano onde di taglio Vs.

Essendo il rumore di fondo (*noise*) poco accentuato, il campionamento non ha presentato difficoltà: infatti, pur lavorando su spazi ristretti, agendo sulle regolazioni del guadagno, si è potuto effettuare una chiara registrazione del segnale.

4. Elaborazione Dei Dati

Il metodo di calcolo impiegato per l'elaborazione della prova Down-Hole consiste nell'implementazione, su pagina elettronica, delle equazioni di calcolo citate nel paragrafo precedente.

L'input consiste nell'inserimento dei tempi di arrivo, ricavati dall'analisi contemporanea dei sismogrammi registrati in fase di salita ed in fase di discesa del geofono da pozzo, l'output nella restituzione delle velocità e dei relativi moduli dinamici.

Per il calcolo dei moduli dinamici sono stati utilizzati Pesi Unità di Volume (Yn) rilevati nella bibliografia tecnica e scientifica esistente.

Tutti i dati di calcolo sono stati opportunamente rappresentati in tabella e grafico nei certificati forniti in appendice.

5. Interpretazione Dei Dati Geofisici

I risultati ottenuti dalla prova Down-Hole hanno permesso la suddivisione dei terreni investigati in quattro sismostrati raggruppati in funzione dei valori della velocità delle onde S:

1. primo strato dello spessore da 0,00 a 3,00 m con una velocità media delle onde Vs di circa 160 m/s;



- secondo strato dello spessore da 3,00 a 10,00 m con una velocità delle onde Vs di circa
 230 m/s;
- 3. terzo strato dello spessore da 11,00 a 16,00 m con una velocità delle onde Vs di circa 300 m/s;
- quarto strato dello spessore da 17,00 a 30,00 m con una velocità delle onde Vs di circa 320 m/s;

Sulla base dei risultati, utilizzando il metodo di *Medvedev*, il valore della <u>rigidità R è di circa 0,51</u> Utilizzando la correlazione proposta da Rapolla e alii (Mem. Soc. Geol. It 37/87), riportata nella tabella seguente, a tali valori di rigidità corrisponde un valore di fattori di incremento del coefficiente di intensità sismica locale pari a 1,1.

Rigidità	Fattore di incremento
R	Fc
> 1,5	1,0
1,5 - 0,5	1,1
0,5 - 0,2	1,2
< 0,2	1,3

Moltiplicando il coefficiente sismico, previsto dalla normativa vigente relativo al Comune di Napoli ($S = 9 \rightarrow c = 0,07$), per il fattore di incremento, si ottiene il coefficiente di intensità sismico corretto uguale a 0,077. A tale valore corrisponde un grado di sismicità corretto S' pari a 9,7.

La nuova normativa sismica italiana (O.P.C.M. n°3274 del 20/03/2003) prevede una classificazione del sito in cinque tipologie di terreno in funzione della velocità delle onde di taglio S dei primi trenta metri di profondità a partine dal futuro piano di fondazione (Vs30).

Per Vs30 si intende la media pesata delle velocità delle onde S negli strati fino a trenta metri di profondità al di sotto del piano di fondazione dei futuri manufatti, determinata secondo la seguente formula:

 $Vs30 = 30/\Sigma(hi/Vi)$

con i che va da 1 a N orizzonti.



Dalla sismostratigrafia ricavata, dalle indagini eseguite ed attraverso i dati puntuali delle prove sismiche in foro, il calcolo effettuato ha determinato il seguente valore del Vs30:

Vs30 = 273m/s.

Pertanto, per il sito investigato si può definire che i terreni presenti nel sottosuolo dell'area sono ascrivibili alla tipologia di suolo della *Categoria C*: "Depositi di sabbie e ghiaie mediamente addensate, o di argille di media consistenza, con spessori variabili da diverse decine fino a centinaia di metri, caratterizzati da valori di Vs30 compresi tra 180 e 360 m/s.

Portici, 01/07/2008

dott. geot. Antonio Paletta



MISURE DINAMICHE IN SITO

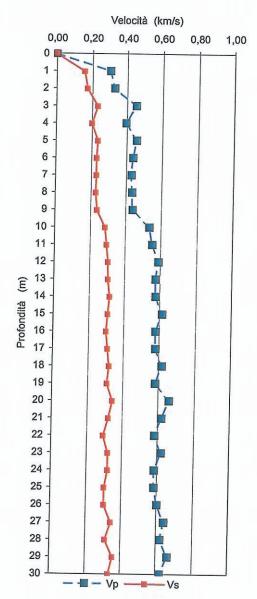
Tecnica	down-hole								
Committente	dott. geol. Modestino Ruggieri								
Cantiere	Via Nazionale	delle Pu	glie - Casoria (N	(A)					
Opera			5/4						
Prova n°	DH1					Sondaggio	S4		
Data esecuzione		25/	06/2008			Vs 30 (da	a 0 a 30 m) =	273	m/s
Distanza battuta	dall'asse foro		2,00 (m)			Profondità foro	30,00 (n	n)	
Letture dal p.c.		da	0,00 (m)	а	30,00 (m)	Passo letture	1,00 (n	n)	

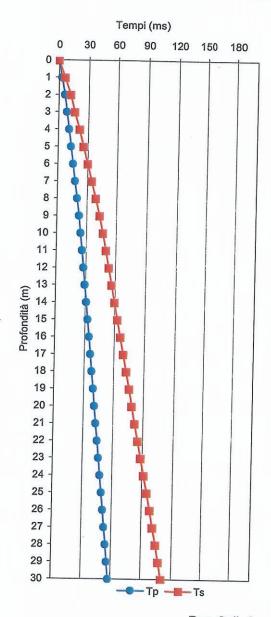
Profondità	Tempi	Tempi	ERIMENTA Tempi	Tempi	Peso
misure	Onde Vp	Onde Vp	Onde Vs	Onde Vs	Volume
	Sperimentali	Corretti	Sperimentali	Corretti	bibl.
dal p.c.	msec	msec	msec	msec	ar/cmc
m	I lisec	IIISEC	IIISCO	msec	1 gironio
0,0	0,00	0,00	0,0	0,0	0,00
1,0	7,4	3,31	14,3	6,4	1,60
2,0	9,0	6,36	17,2	12,2	1,60
3,0	10,3	8,57	19,8	16,5	1,80
4,0	12,4	11,09	24,0	21,5	1,80
5,0	14,3	13,28	27,7	25,7	1,80
6,0	16,4	15,56	31,7	30,1	1,80
7,0	18,6	17,88	35,8	34,4	1,80
8,0	20,8	20,18	40,0	38,8	1,80
9,0	23,0	22,45	44,1	43,0	1,80
10,0	24,8	24,32	47,5	46,6	1,80
11,0	26,6	26,12	50,8	50,0	1,80
12,0	28,2	27,82	54,0	53,3	1,80
13,0	29,9	29,55	57,2	56,5	1,80
14,0	31,6	31,28	60,3	59,7	1,80
15,0	33,2	32,91	63,5	62,9	1,80
16,0	34,9	34,63	66,8	66,3	1,80
17,0	36,6	36,35	70,0	69,5	1,80
18,0	38,2	37,97	73,1	72,7	1,80
19,0	39,9	39,68	76,3	75,9	1.80
20,0	41,4	41,19	79,2	78,8	1,80
21,0	43,0	42,81	82,3	81,9	1,80
22,0	44,7	44,52	85,7	85,3	1,80
23,0	46,3	46,13	88,8	88,5	1,80
24,0	48,0	47,83	91,9	91,6	1,80
25,0	49,7	49,54	95,2	94,9	1,80
26,0	51,4	51,20	98,5	98,2	1,80
27,0	52,9	52,76	101,4	101,1	1,80
28,0	54,5	54,36	104,6	104,3	1,80
29,0	56,0	55,87	107,4	107,1	1,80
30,0	57,6	57,47	110,4	110,2	1,80

		VALOF	RI CALCOLAT	П	
Velocità	Velocità	Coeff. di	Modulo di	Modulo	Modulo
Onde	Onde	Poisson	Incompress.	di Young	di Taglio
Vp	Vs	n	к	E	Gd
km/sec	km/sec		kg/cmq	kg/cmq	kg/cmq
0,00	0,00	0,00	0,00	0,00	0,00
0,30	0,16	0,32	957,49	1050,53	398,79
0,33	0,17	0,31	1094,18	1279,95	490,39
0,45	0,23	0,32	2454,34	2610,24	986,67
0,40	0,20	0,33	1905,71	1957,11	736,40
0,46	0,24	0,32	2485,80	2679,33	1014,62
0,44	0,23	0,31	2235,74	2537,03	967,69
0,43	0,23	0,30	2098,30	2521,43	969,99
0,44	0,23	0,31	2211,42	2504,63	955,06
0,44	0,24	0,30	2192,19	2646,08	1018,64
0,54	0,28	0,31	3303,22	3850,31	1474,39
0,55	0,29	0,30	3529,57	4134,65	1584,45
0,59	0,30	0,32	4122,27	4485,18	1700,66
0,58	0,31	0,30	3799,85	4475,34	1716,39
0,58	0,32	0,29	3678,66	4728,02	1838,56
0,61	0,31	0,33	4619,36	4633,43	1738,20
0,58	0,30	0,32	3998,25	4336,62	1643,62
0,58	0,31	0,30	3875,04	4567,17	1751,80
0,62	0,32	0,32	4523,67	4930,78	1870,08
0,58	0,31	0,30	3894,66	4591,16	1761,05
0,66	0,34	0,32	5150,04	5645,65	2142,90
0,62	0,32	0,32	4553,69	4962,62	1882,11
0,58	0,29	0,33	4180,92	4185,72	1569,87
0,62	0,32	0,32	4566,68	4976,14	1887,20
0,59	0,32	0,29	3768,72	4856,37	1889,29
0,59	0,30	0,32	4065,93	4407,70	1670,44
0,60	0,30	0,33	4453,70	4457,30	1671,66
0.64	0.34	0,30	4688,60	5622,35	2162,21
0,62	0,31	0,33	4741,20	4744,51	1779,35
0,66	0,36	0,30	4996,81	6030,75	2321,58
0,62	0,33	0,30	4421,41	5270,92	2025,23
0,02					
			Ì	***************************************	
					·
			ł		·
					ļ
					ļ
			ļ		<u> </u>
			<u> </u>		
			1		1



	PROVA SISMICA DO	WN-HOLE	
Committente Cantiere Opera	dott. geol. Modestino Ruggieri Via Nazionale delle Puglie - Casoria (NA)		
Letture dal p.c. Passo letture	30,00 (m)	Prova n°	DH1
Distanza battuta	1,00 (m) 2,00 (m)	Sondaggio Data esecuzione	S4 25/06/2008
Profondità foro	30,00 (m)	Pagina	2 di 2





Pag. 2 di 2



Indagini, monitoraggio e prove geologiche, geotecniche, geofisiche, strutturali, chimiche, ambientali - Qualità - Sicurezza

DETERMINAZIONE DELLE CARATTERISTICHE FISICHE

Lavoro n.:	102	1/08	Certificato n.:	1730CFG	Data:	17/03/08	
Committente:	Dot	tt. Geol. Modes	tino Ruggieri	Campione:	5	2C1	
Cantiere:	ntiere: Edificio ad uso commerciale Via Nazionale delle Puglie, 300 - Napoli			Quota:	3,00 - 3,50		
Stato del Campio	ne:	1		Indistur	bato		
Dimensione del ca	ampione		Lunghezza: 0,50 m Diametro: 0,08 m				
Descrizione del ca	ampione:		di colore marrone sc nte matrice sabbiosa	uro con freque		iche con spigoli viv	
Descrizione del ca	ampione:	in abbondar	di colore marrone sc	uro con freque - limosa.	nti pomici centimetr	iche con spigoli viv	
Descrizione del ca		in abbondar	di colore marrone sc nte matrice sabbiosa	uro con freque - limosa.	nti pomici centimetr	iche con spigoli viv	
Descrizione del ca	Peso spe	in abbondar	di colore marrone sc nte matrice sabbiosa Caratteristiche fis	uro con freque - limosa. iche genera	nti pomici centimetr	KN/m	
Pe	Peso spe Cont eso dell'unit	in abbondar ecifico dei gra enuto d'acqu tà di volume	di colore marrone sonte matrice sabbiosa Caratteristiche fis ani (ASTM D854-92) a (ASTM D2216-92) umido (BS 1377-90)	uro con freque - limosa. siche genera	nti pomici centimetr li 26,41	KN/m % KN/m	
Pe	Peso spe Cont eso dell'unit	in abbondar ecifico dei gra enuto d'acqu tà di volume	di colore marrone sonte matrice sabbiosa Caratteristiche fis ani (ASTM D854-92) na (ASTM D2216-92)	uro con freque - limosa. siche genera γ _s	nti pomici centimetr li 26,41 24,53	KN/m	
Pe	Peso spe Cont eso dell'unit	in abbondar ecifico dei gra enuto d'acqu tà di volume	di colore marrone sonte matrice sabbiosa Caratteristiche fis ani (ASTM D854-92) a (ASTM D2216-92) umido (BS 1377-90)	uro con freque - limosa. siche genera γ _s w	nti pomici centimetr li 26,41 24,53 18,72	KN/m % KN/m	
Pe	Peso spe Cont eso dell'unit	ecifico dei gra enuto d'acqu tà di volume nità di volum	di colore marrone sonte matrice sabbiosa Caratteristiche fis ani (ASTM D854-92) a (ASTM D2216-92) e umido (BS 1377-90) de secco (BS 1377-90)	uro con freque - limosa. siche genera γ _s w γ	nti pomici centimetr 1i 26,41 24,53 18,72 15,03	KN/m % KN/m KN/m	

Limite di liquidità	WL	42 %
Limite di Plasticità	Wp JE NITORA	C 200
Indice di Plasticità	I _P	1 %
Limite di ritiro (ASTM D427-83; D4943-89)	W _R s.r.l.	20%
Tenore in carbonati (ASTM D4373-84)	- PORTIC	5%
Sostanze organiche (ASTM D2974-87)	- Wisus	10%

Il Direttore del Laboratorio

Il Responsabile della Sperimentazione