

COMUNE DI PISA PROPOSTA DI VARIANTE AL P.R.G. DEL COMUNE DI PISA AMBITO N.2 - AREA ADIACENTE ALLE MURA URBANE VIA VITTORIO VENETO 27.

PROPRIETA'

A.R.P.A.T. - AGENZIA REGIONALE PER LA PROTEZIONE AMBIENTALE DELLA TOSCANA.

RELAZIONE DI FATTIBILITA' GEOLOGICA (D.C.R.T. 94/85)

Dott. Geol. Stefano Rossi

1. PREMESSA

La presente relazione di fattibilità geologica è stata redatta a supporto della PROPOSTA DI VARIANTE AL P.R.G. DEL COMUNE DI PISA - AMBITO N.2 - AREA ADIACENTE ALLE MURA URBANE, VIA VITTORIO VENETO 27, Comune di Pisa, per conto della proprietà AGENZIA REGIONALE PER LA PROTEZIONE AMBIENTALE DELLA TOSCANA.

L'area di pertinenza del comparto ARPAT è di 7800 mq di cui 1160 mq edificati e 6640 mq adibiti a verde privato e parcheggio.

La proposta di variante al P.R.G. prevede:

- 1. la demolizione dell'edificio 2/89 (vedi tavole allegate);
- il mantenimento e ristrutturazione urbanistica ed edilizia dell'edificio principale (edificio 1/89) con totale recupero della volumetria dell'edificio 2/89 mediante demolizione delle volumetrie attualmente presenti con sopraelevazione di un piano dell'edificio fino all'altezza massima attualmente esistente;
- 3. creazione di un parcheggio interrato;
- 4. creazione di eventuali nuove volumetrie di ampliamento della parte compresa fra il fronte su via Vittorio Veneto e il corpo posteriore dell'edifico esistente;
- 5. restyling estetico-architettonico.

Lo studio è stato redatto sulla base della normativa vigente in materia di indagini geologico-tecniche di supporto alla pianificazione urbanistica, in particolare, dalla DCRT 94/85.

Relativamente agli strumenti di pianificazione territoriale locali si sono consultati i documenti relativi allo Strumento Urbanistico composto dal piano strutturale e dal Regolamento Urbanistico del Comune di Pisa (anno 2000).

Per quanto riguarda la caratterizzazione del sottosuolo è stato fatto riferimento a due prove penetrometriche realizzate per l'ampliamento di un edificio ubicato in via Savona, nei pressi dell'area in esame.

2. INQUADRAMENTO GEOMORFOLOGICO ED IDROGEOLOGICO

L'area in esame è collocata nella parte nord-orientale della città di Pisa, sulla destra idrografica del Fiume Arno, in un'area morfologicamente pianeggiante, con una quota media di circa 3,5 metri sul livello del mare.

I terreni presenti nella zona sono di origine alluvionale, ad esclusione di uno spessore superficiale costituto da terreno di riporto. In particolare, la porzione superficiale dell'area in esame è costituita da argille, argille organiche e limi che presentano una intercalazione sabbiosa situata tra 8.0 e 9.5 m di profondità.

La falda acquifera principale è localizzata in livelli sabbiosi presenti a circa 40/50 metri dal p.c. (acquifero multistrato confinato). E' stata rilevata la presenza di un livello saturo a una profondità di circa 1,2 metri dal p.c.

3. CARATTERISTICHE STRATIGRAFICHE

Ai fini dell'acquisizione dei dati geotecnici, si è fatto riferimento alle indagini in situ effettuate per l'ampliamento di un edifico ubicato nei presi dell'area in esame, mediante l'esecuzione di due penetrometrie statiche.

La prova statica consiste nell'infissione nel terreno, attraverso aste di lunghezza un metro, di una punta conica (punta Begemann) con angolo al vertice di 60° e superficie 10 cmq, che dispone di un manicotto per la misura della resistenza laterale. L'attrezzatura è predisposta in modo da agire separatamente sulla punta e sul manicotto; vengono così misurate la resistenza totale di punta (Rpt) e la resistenza totale del manicotto più la resistenza totale di punta (Rat) da cui si deducono i valori derivati relativi alla resistenza alla punta (Rp) e resistenza laterale locale (RI), espressi in termini di pressioni.

Dall'elaborazione dei suddetti dati si ricavano i parametri geotecnici relativi alla resistenza al taglio (coesione ed angolo di attrito), alla compressibilità (coefficiente di compressibilità volumetrica) ed altre caratteristiche fisiche quali per esempio la densità relativa. Sulla base del rapporto Rp/RI è possibile fare una ricostruzione stratigrafica interpretativa del terreno.

Le argille, argille organiche e limi che sono state individuate nel sottosuolo presentano una media/bassa consistenza essendo caratterizzate da valori di resistenza di

punta generalmente minori di 10 Kg/cmq. Questi litotipi hanno modeste caratteristiche geomeccaniche delle quali andrà tenuto debito conto in fase di progettazione esecutiva in funzione delle caratteristiche degli interventi proposti. I relativi parametri sono indicati nelle tabelle allegate alla presente relazione.

La DCRT 94/85 richiede per i comuni sismici la valutazione dei cedimenti, tuttavia tale stima è strettamente legata sia alla geometria delle fondazioni che ai carichi applicati; pertanto si ritiene che debba essere verificata in fase di progettazione esecutiva e dovrà essere oggetto di specifiche analisi nella relazione geotecnica, in quanto non si conoscono i carichi applicati al terreno.

4. CONDIZIONI DI PERICOLOSITÀ E FATTIBILITA' ATTUALI

L'area di progetto nel PTC della Provincia di Pisa e nel regolamento urbanistico del Comune di Pisa:

- è inserita nella sottoclasse 3a pericolosità geomorfologioca ed idraulica medio-bassa: zone in cui il tetto delle argille compressibili è posto a profondità superiori a 2m dal p.c.;
- è inserita all'interno dell'Ambito B della DCRT 230/94 e art. 77 PIT;
- presenta una classe di fattibilità geologica 2.

L'area non è inserita nel piano stralcio per la riduzione del rischio idraulico (legge 257/98 e legge 226/98) pubblicato dall'Autorità di Bacino del Fiume Arno.

Per gli aspetti sismici il territorio comunale di Pisa:

- è classificato sismico di Il categoria, grado di sismicità S = 9, come da articolo 3 della legge n°64 del 02/02/64 e dal DM 19/3 1982;
- è inserito nell'elenco dei comuni considerati ad elevato rischio sismico, Ordinanza n° 27/88 del 12/06/98, Presidenza del Consiglio dei Ministri, Dipartimento della Protezione Civile, individuazione delle zone ad elevato rischio sismico del territorio

nazionale (GU n° 146 del 25/06/98), a cui corrisponde un indice di rischio di 0,0043 e una intensità massima osservata (MCS) pari al VII grado;

 è inserito in classe 3 ovvero con accelerazione convenzionale massima inferiore a 0,20 g (a max < 0,2 g) per quanto riguarda l'adeguamento degli strumenti urbanistici (DCRT 94/85).

5. CONDIZIONI DI PERICOLOSITÀ E FATTIBILITA' DELLA VARIANTE

Alla luce dello stato delle conoscenze di PRG e delle risultanze delle prove in situ reperite in area prossima a quella in oggetto, che evidenziano i primi livelli più compressibili intorno ai 6 m di profondità, in base alla tipologia dell'intervento proposto, si ritiene di poter confermare, in questa fase preliminare di approfondimento, la classe 3 di pericolosità già attribuita alla zona.

L'intervento proposto, inoltre, non comporta, in prima ipotesi, aumenti di superficie coperta, pertanto non si è ritenuto di procedere alle verifiche idrologiche ed idrauliche previste.

6. CONCLUSION

Tenendo conto degli interventi consentiti dalla variante, in relazione alla pericolosità del sito, si ritiene congrua la classe 2 i fattibilità già attribuita, fermo restando che nella fase di progetto esecutivo dovranno essere necessariamente essere previste ed eseguite indagini geotecniche in situ di dettaglio al fine di una conferma della situazione stratigrafica, geotecnica ed idrogeologica ipotizzata.

Pisa, Marzo 2003

Dott. Geol. Rossi Stefano

ELENCO DEGLI ELABORATI FUORI TESTO

TAVOLA.1 - UBICAZIONE DELL'AREA IN OGGETTO

TAVOLA 2 - PLANIMETRIA DELL'AREA IN OGGETTO

TAVOLA 3 - CARTA DELLA PERICOLOSITA' E DELLA FATTIBILITA'

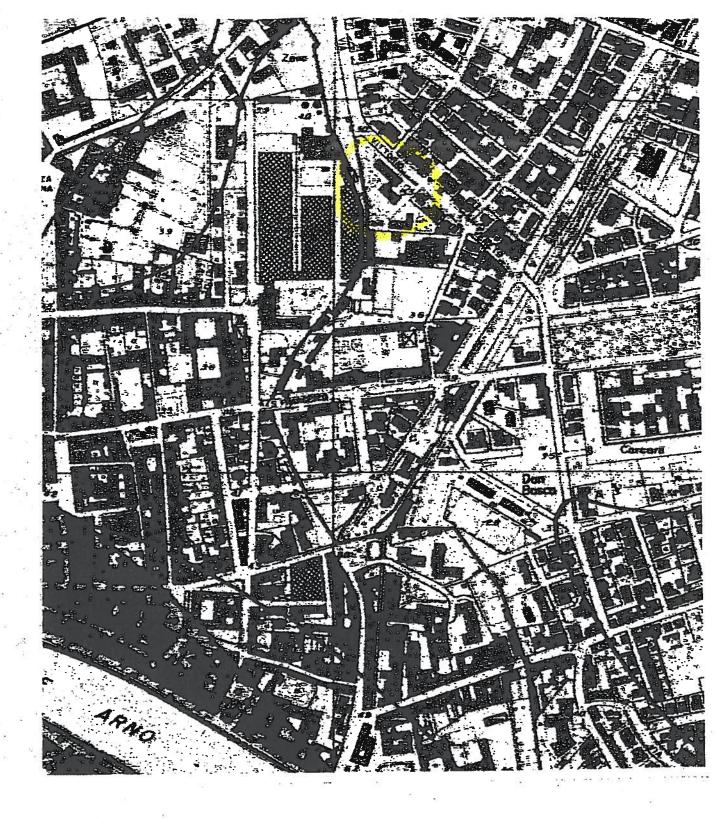
(Estratto dal Piano Strutturale del Comune di Pisa)

TAVOLA 4 – CARTA LITOTECNICA (Estratto dal Piano Strutturale del

Comune di Pisa)

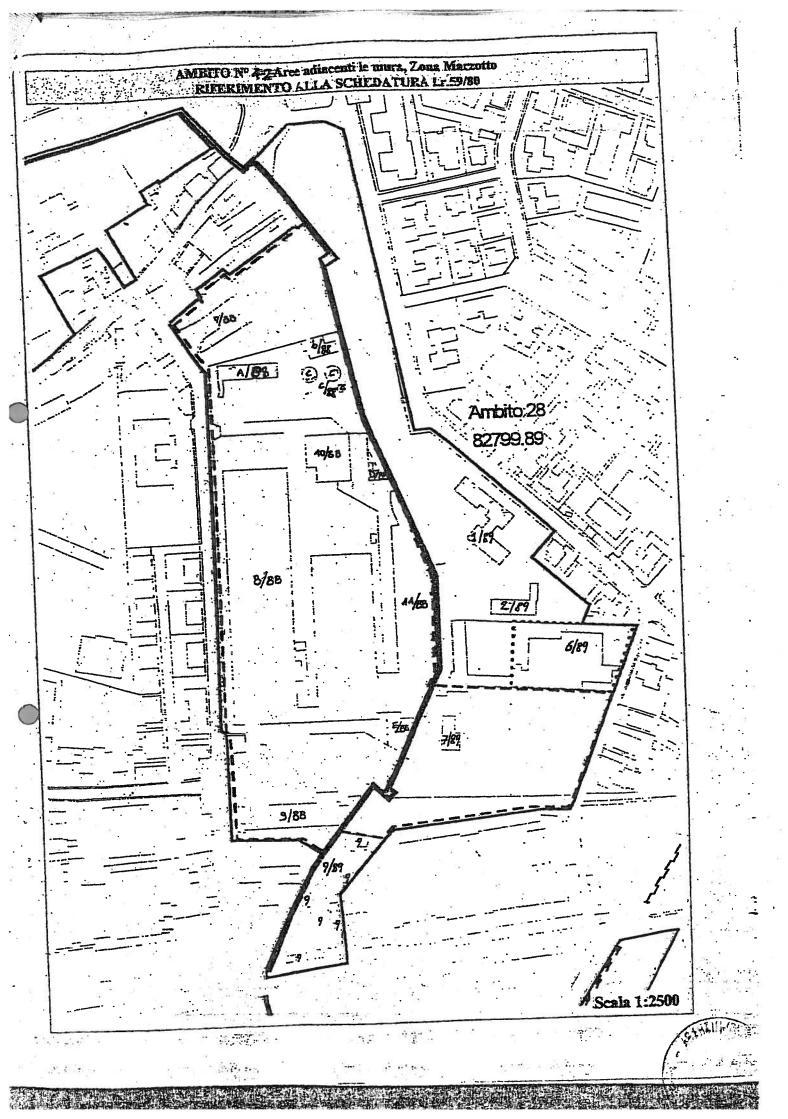
ALLEGATO 1- RISULTATI DELLE PROVE PENETROMETRICHE





UBICAZIONE DELL'AREA IN OGGETTO





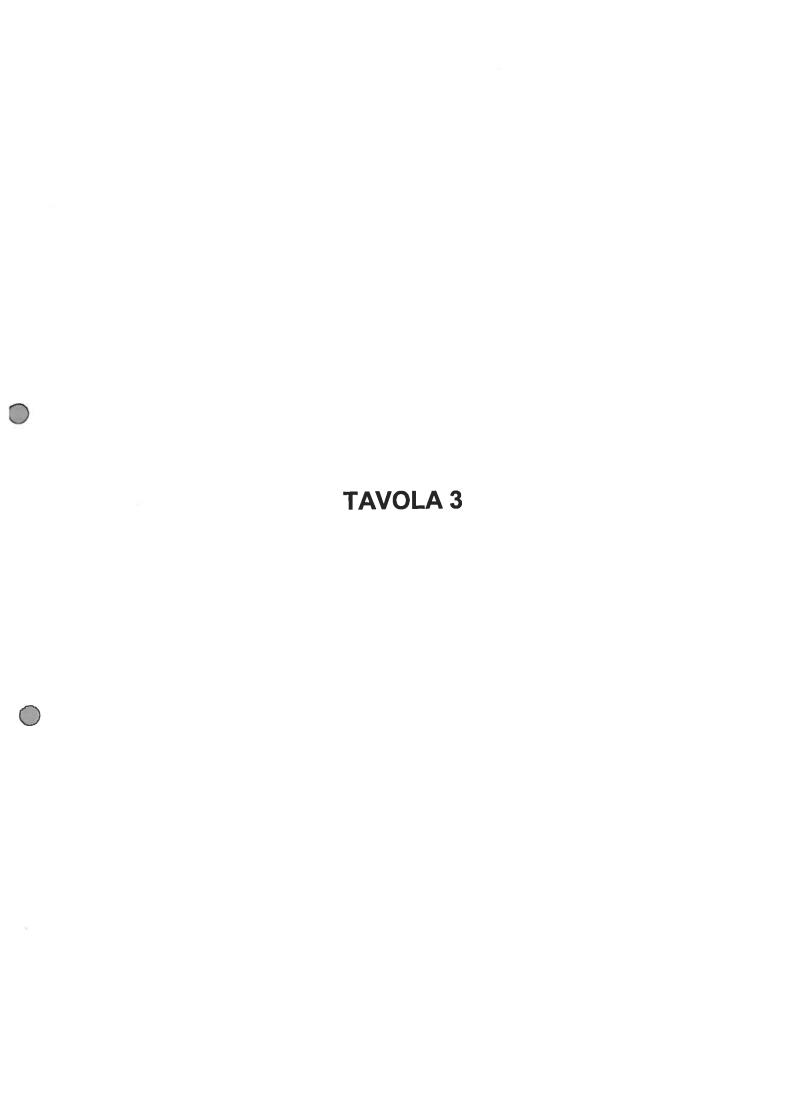
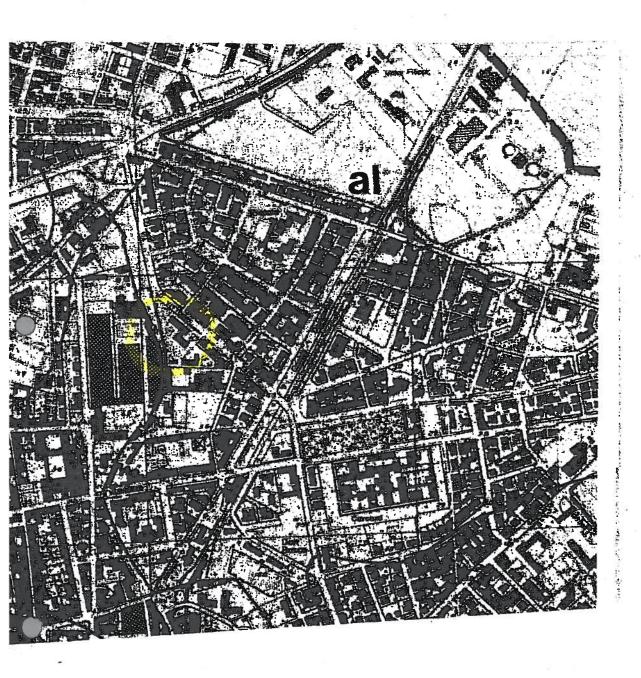




TAVOLA 4



CARTA LITOTECNICA

al

al - argille e limi



PROVA PENETROMETRICA STATICA

ELABORAZIONE NUMERICA DEI RISULTATI

Numero prove:

Committente:

ING. PLASHATI

Localita':

PISA

Progetto :

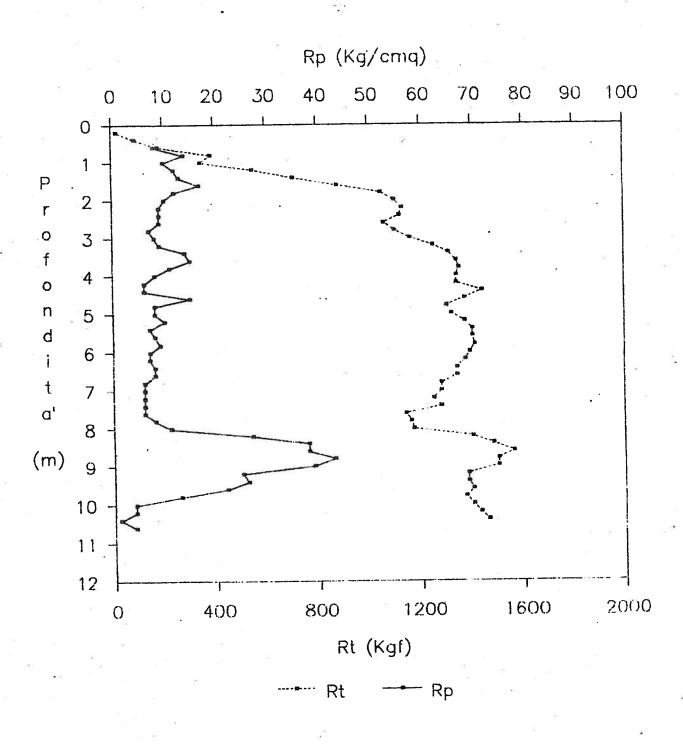
AMPLIAMENTO EDIFICIO IN VIA SAVONA 7

Data:

31/01/92

		LEGENDA
*****	ARGILLA ORGANICA	Rp = resistenza alla punta
122112	ARGILLA	R1 = resistenza lat. locale
2012	ARGILLA LIMOSA	Rp/Ri = Rapporto Begemann
*******	LINO	Rt = Spints totale (rivestimento + punts)
2202	SABBIA E LIMO	6 = peso di volume
	SABBIA SCIOLTA	Gvo = pressione verticale efficace
	SABBIA MEDIAMENTE ADDENSATA	ø = angolo di attrito interno
Milli	SABBIA DENSA	Dr = densita' relativa
× *		cu = coesione non drenata
ii .	t	mv = coeff. di compressibilita' volumetrica

AMPLIAMENTO EDIFICIO IN VIA SAVONA 7 PROVA PENETROMETRICA N.1



GEOSER . Via Calcesana 8 Ghezzano - PISA Prova penetrometrica numero:

Beta:

Committente: Localita':

Progetto:

ING. PLASMATI

PISA

AMPLIAMENTO EDIFICIO

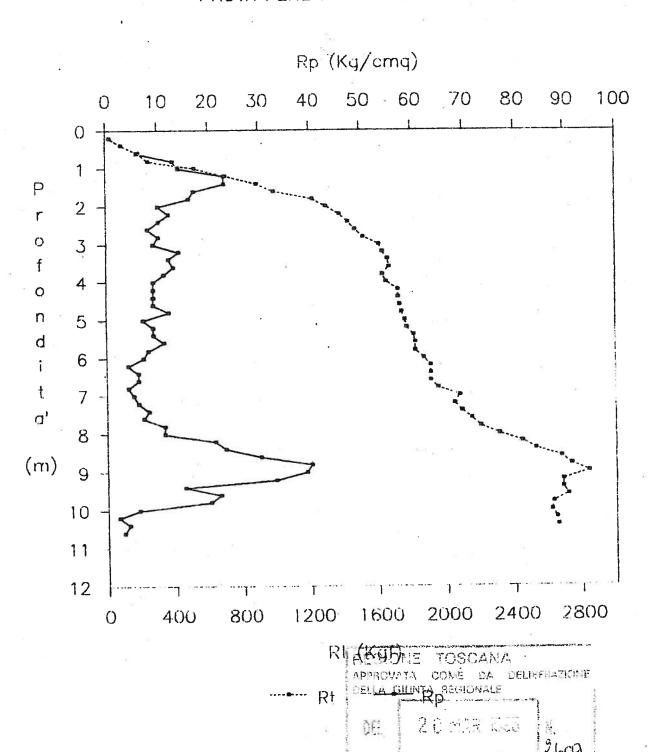
31/01/92

Quota falda: - 1.20 m dal p.c.

parametri geotecnici stimati

Colonna Stratig	Bv [cmq/t]	Cu (Kg/cnq)	Dr [%]	≠ [gradi]	(Kg/cmg]	6 [Kg/dnc]	Rt [Kgf]	Rp/R1	R1 [Kg/cnq]	Rp [Kg/cnq]	DFONDITA'	
	-	•	-	-	,04	1,80	*			84	8	53
	-	•	-	•	,97	1,80					0.2	
*****	23,7	, 36	-	_	,10	1,65	191				0.4	
*****	17,6	,61	-	•	,16	1,68	403	46	,2	9,1	0.6	
222227	21,9	,44	-	_	,18	1,90		38	4	15,3	0.8	Ŭ.
*****	27,8	, 52	-		,19	1,56	. 363	17	,7	11,3	1.0	
*****	25,9	,56	_ :	٠	,20		563	13	1	13,3	1.2	
BERTHE	19,5	,72	_	<u> </u>	,22	1,57	723	13	1,1	14,3	1.4	
建设设施 查查	20,3	,53	_	<u>-</u>	-	1,92	893	26	,9	18,3	1.6	
	32,5	,45		_	,24	1,91	1064	17	. 8	13,4	1.8	
HERRIT	22,9	,41	-	•	,25	1,56	1146	14	,8	11,4	2.0	
and and	22,9	,40		•	, 26	1,90	1134	17	,6	10,4	2.2	_
222200	22,9		•	•	,28	1,90	1074	22	,5	10,4	2.4	
*****	25,9	,40	-	-	,30	1,90	1114	31	,3	10,4	2.6	
*****		,33	-	-	,32	1,83	1175	. 32	,3	8,5	2.8	
111111	23,0	,37	-	-	,33	1,65	1265	48	,2	9,5	3.0	
*****	22,7	,41	•	-	, 35	1,90	1325	26		10,5	3.2	
PRANK	17,6	,61	-	-	., 36	- 1,68	1355	33	,5	15,5	3.4	
	19,4	,64	•,	-	. 38	1,91	1365	23	,7	16,5	3.6	
HAST	20,8	,49	-		,40	1,91	1356	21	,6	12,6	3.8	
121751	24,0	,37	-	-	,42	1,88	1356	16	,6	9,6	4.0	
****	43,7	, 29	-	-	,43	1,51	1456	16	,5			
****	43,7	, 29	-	-	,44	1,51	1386	16		7,6	4.2	
	16,7	-	25	32	,45	1,68	1316	62	,5,	7,6	4.4	
PRESE	23,8	,37	-	-	,47	1,89	1337	18	,3	16,6	4.6	
11111	23,8	,37	, -		,48	1,89	1387	24	,5	9,7	4.8	
****	20,1	45			,50	1,66	1417		,4	9,7	5.8	
SHIRE	25,5	,33	_	-	,51			44.	,3	11,7	5.2	
2122:	23,8	,37		_	,53	1,84	1417	22	٠٠ ,٤	8,7	5.4	
見三型型の	22,3	,41	-	_	,55	1,89	1427	29	3, ج	9,7	5.6	
****	25,1	,33	-	_	-	1,98	1409	33	,3	10,9	5.8	\bigcirc
11111	25,1	,33	-		.,57	1,85	1389	22	,4	8,9	-6.0	
	16,7	18"	0	28	,58	1,85	1359	27	,3	8,9	6.2	
	16,7	_	2		,60	1,65	1359	50	,2	9,9	6.4	
1111	27,0	,29		28	,61	1,65	1299	50	,2	9,9	6.6	
****	27,0	,29	-	•	,63	1,80	1300	24	,3	8	6.8	
98	27,0		-	-	,64	1,80	1300	24.	,3	8	7.0	
****	27,0	,29	-	- (18);	,66	1,80	1270	24	,3	8	7.2	
11111		,29	-	-	,67	1,80	1300	30	,3	8	7.4	
2222	27,0	,29	-	-	,69	1,80_	1300	24	,3	8	7.6	
*****	23,1	,38	•	•	,71	1,90	1162	19	,5	10,2	7.8	
## E	20,4	, 50	-		,73	1,91	1182	22	,6	13,2	8.0	
	11,4	-	33	32	,74	1,75	1192	73	4	29,2	8.2	
	8,3	•	43	33	, 76	1,80	1422	75	,5	40,2	8.4	
- 1	8,3	•	43	33	,78	2,00	1502	151	,3	40,2	8.6	
	7,4	•	46	34	, 80	2,03	1583	136	,3	45,3		
	8,1	• .	43	3 3	,81	1,81	1523	52	در 8ر		8.8	
202	12,2	-	28	31	, 83	1,74	1523	102		41,3	9.0	
	11,8	•	, -	28	,84	1,74	1403	30	,3	27,3	9.2	
****	13,7	, 94	, -	-	,86	1,72	1403		,9	28,3	9.4	
200	19,6	,58	_		,88			30	,3	24,3	9.6	
,	49,3	,22	-))ii		1,91	1424	26	, 8	15,4	9.8	
9281	31,8	,22		_	, 89	1,49	1394	7	, 9	6,4	10.0	
2521	54,0	,10	-	•	,90	1,72	1424	32	, 2	6,4	10.2	
	31,8	,22	-	•		1,57 1,72	1454	26	1	3,4	10.4	
2023							1484	` 24				

AMPLIAMENTO EDIFICIO IN VIA SAVONA 7 PROVA PENETROMETRICA N.2



GEOSER Via Calcesana 8 Ghezzano - PISA Prova penetrometrica numero:

Committente: Localita': ING. PLASMATI

PISA

2

AMPLIAMENTO EDIFICIO

Progetto: AMPLIAMEN
Data: 31/01/92

Quota falda: - 1.20 m dal p.c.

parametri geotecnici stimati

	OFONDITA' metri]	Rp [Kg/cmq]	Rl [Kg/cmq]	Rp/R1	Rt [Kgf]	å [Kg/dmc]	dev [Kg/cnq]	ø [gradi]	Dr [4]	Ce [Kg/cmq]	av [caq/t]	Colonna Stratig.
Į.	Mett.71	[valend]	fual and 1				. 18			-0	_	
	0.2			•		1,80	,04	-	-	_	-	
	0.4					1,80	,97	76	28	_	16,7	
	0.6	7,1	,1	53	201	1,64	,10	35		57 °	18,1	*****
	0.8	14,3	,4	36	263	1,67	,14	-	-	,57		
	1.0	15,3	,9	18	533	1,91	,18	-	-	,60	19,6	1211111
	1.2	24,3	1,2	20	713	1,93	,20	•	-	, 96	16,5.	222222
	1.4	24,3	1,5	17	863	1,93	,21	-	-	, 96 .	16,5	2000
	1.6	18,3	1,7	11	1003	1,61	,23	-	-	,72	20,2	
	1.8	17,4	1	17	1234	1,92	,24	•	÷	, 69	19,4	HURRES
	2.0	11,4	,9	13	1314	1,54	,26	•	-	, 45	32,5	
		13,4	,6	22	1394	1,91	,27	•	Y6 -	, 53	20,3	亚亚亚加加亚亚
	2.2		,6	19	1444	1,90	, 29	-	-	,44	21,8	2012411
	2.4	11,4	,5	18	1484	1,87	,31	•	•	, 36 ⊕	24,3	2351322 2351322
	2.6	9,4		17	1535	1,90	,33	-	-	,45	21,7	PERSON
	2.8	11,5	.7	18	1625	1,98	,34	-	•	,41	22,7	BENEFIT P
	3.0	10,5	,6,,		1645	1,68	,36	•	-	,61	17,6	*****
	3.2	15,5	4	39	1675	1,91	,38	•	-	,52	20,3	219222
	3.4	13,5	,7	18			,39	-	-	,56	19,8	E E E E E E
	3.6	14,5	,6,	26	1685	1,91	,41	_	-	, 49	20,8	200225
	3.8	12,6	,7	19	1646	1,91		_		,41	22,6	BREEFE
	4.0	10,6	,6	· 18	1666	1,90	,43	_	-	41	22,6	BRUBE
	4.2	10,6	, 5	23	1736	1,90	,45	-	_	,41	22,6	222422
	4.4	10,6	,5	23	1736	1,90	, 67	-	•		22,6	3855115
	4.6	10,6	,5	20	1746	1,90	,48		-	,40	18,5	######
	4.8	13,7	,3	41	1757	1,67	,50	-	-	. ,53		2222==
	5.0	8,7	,3	33	1777	1,84	, 52	-	-	, 33	25,5	2000 m
	5. 2	10,7	,3	32	1787	1,90	, 53	•	-	,41	22,5	
	5.4	10,7	,5	20	1827	1,90	, 55	•	-	,41	22,5	25555
		12,7	4	32	1837	1,91	,57	-	-	,49	20,7	発出正元コラ
	5.6	•	,4	25	1839	1,90	,59	-	-	,37	23,5	HEREFT
	5.8	9,9		22	1889	1,85	,60	V -	15	,33	25,1	医克里里克里
	6.0	8,9	,4	30	1929	1,70	, 62	•	-	,21	33,9	HINE
	6.2	5,9	,2	24	1929	1,80	,63	J.	•	,29	27,2	. 121213
	6.4	7,9	,3		1929	1,80	,65	-	-	,29	27,2	
	6.6	7,9	,3	24	1970	1,70	,66	- 3		- ,21	. 33,4	222200
	6.8	6	,2	30		1,75	,68		-	,25	29,7	
	7.0	7 =	,3	26	2020			_	_	,29	27,0	2227=
	7.2	8	,3	30	2070	1,80	, 69 71	_	-	,37	23,4	REFER
	7.4	10	,3	30	2110	1,98	,71	_	-	,33	24,9	-2520*
	7.6	9	,3	34	2170	1,85	,73		_	,50	20,4	BREE
	7.8	13,2		28	2222	1,91	,75	-		,50 ,50	20,4	51922
	8.0	13,2		20	2332	1,91	,77	-	-	, 50	16,4	
	8.2	23,2		58	2462	1,72	,78	30	26		13,2	
	8.4	25,2		54	2542	1,73		31	26			
	8.6	32,2		121	2702	1,76		32	34	•	10,4	375333
	8.8	62,3		106	2763	1,81		33	43	-	7,9	
	9.0	41,3		69	2863	1,81		33	42	•	8,1	
	9.2	35,3		88	2713	1,78		32	36	•	9,4	
				29	2713	1,92		•	-	, 56	19,6	
	9.4	17,3		36	2743	1,72		•	-	, 94	13,7	
	9.6	24,3		31	2654	1,71		-	g: -	, 86	14,9	
	9.8	22,4				1,51		•	•	,30	40,9	
	10.0	8,4	,9	10	2644	1,47			-	,14	66,3	****
	10.2	4,4	,5	8	2674				-	,22	31,8	
	10.4	6,1	,2	32	2684	1,72	ر ب اہ		-	,	36,3	