

C.F. MSSMRA59T01F870G P.IVA 00658640677

0861.616668

331.6655877 mariomassucci@tiscali.it



rif: 300516-070716

IPPC - Autorizzazione Integrata Ambientale

D.Lgs 152/06 aggiornato dal D.Lgs 46/14

Caratterizzazione dello Stato del Sito

Relazione Idro-Geologica

Relazione integrativa e sostitutiva

Committente : AGRO ALIMENTARE ADRIATICA s.r.l. - Soc.Agr. Teramana s.r.l.

Località: C.da Colle Freddo

Comune: Civitaquana (PE)



Geologo Massucci Dr. Mario



Questo elaborato è di proprietà della Committenza, pertanto non può essere riprodotto nè interamente nè in parte senza l'autorizzazione scritta dello stesso. Da non utilizzare per scopi diversi da quelli per cui è stato fornito.

Premessa

A seguito del Giudizio n° 2668 del 7/6/16 del CCR-VIA Comitato di Coordinamento Regionale per la Valutazione d'Impatto Ambientale, in cui si è ritenuto "necessario verificare la presenza di circolazione idrica sotterranea mediante la realizzazione di uno studio idrogeologico sito-specifico, concordando con ARTA le modalità di esecuzione", in data 34/6/2016 si è adempiuto all'incontro con l'Area Tecnica di ARTA, concordando ubicazione e modalità di esecuzione dell'indagine integrativa.

La presente relazione descrittiva, integra e sostituisce (al fine di fornire un *report* organico) lo studio effettuato sull'area dell'allevamento avicolo sito in C.da Colle Freddo in Comune di Civitaquana (PE) ricadente nella particella catastale n°52 del Foglio di mappa n° 02, per la definizione dell'ambiente circostante e del territorio, condotta mediante la dettagliata caratterizzazione dei fattori ed elementi dominanti dell'ambiente con cui l'attività interagisce, allo scopo di verificare eventuali alterazioni originate dell'attività produttiva.

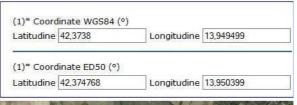
L'analisi compiuta, integrata con l'installazione di un piezometro, ha permesso la conoscenza di:

- natura dei materiali costituenti e modello stratigrafico del sottosuolo;
- proprietà idrogeologiche dei terreni nel volume significativo di sottosuolo, verificando l'assenza di circolazione idrica sotterranea, mediante l'installazione di un punto di monitoraggio al valle idrologico;

consentendo la ricostruzione dei caratteri litologici, stratigrafici, idrogeologici, con particolare riguardo alle condizioni idrologiche superficiali ed idrogeologiche sotterranee .

La metodologia adottata d'investigazione delle matrici ambientali suolo, sottosuolo e acque sotterranee del sito, corrisponde ai criteri generali ed alle linee guida forniti dalla normativa sull'investigazione del sito, a partire dal D.Lgs. n. 152/06 e s.m.i .

Ubicazione dell'Allevamento



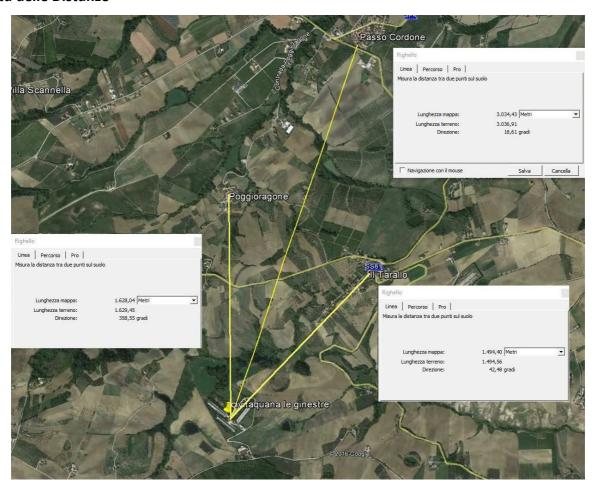




Geomorfologia

Il sito ricade in Comune di Civitaquana, in Provincia di Pescara, ad oltre 1500 metri dai nuclei urbani circostanti (vedasi Carta delle Distanze), alla quota di 300 metri s.l.m. circa, lungo le pendici settentrionali del Colle Freddo, alla sommità del compluvio di un ramo del Fosso del Poggio, tributario dalla sponda in sinistra idrografica del T.Nora, nel bacino idrografico principale del F.Pescara.

Carta delle Distanze



La morfologia del versante è fortemente condizionata dalle proprietà meccaniche dei terreni costituenti il sottosuolo; infatti l'allevamento ricade nella fascia di transizione tra le alluvioni terrazzate, meno erodibili, che si rinvengono in sommità ai rilievi, mentre alle quote inferiori affiorano terreni più argillosi/marnosi ed arenacei dove il versante è caratterizzato da acclività maggiore.

Lungo il versante, caratterizzato da acclività dolce/media, non si osservano forme geodinamiche riconducibili a fenomeni di instabilità in atto; tuttavia, la Carta della Pericolosità del PAI (360 E), riporta la diffusa presenza di dissesti, ma che non trovano riscontro nella cartografia geomorfologica di IFFI; le forme calanchive che caratterizzano la zona, per l'affioramento delle argille e marne, arenacee, mioceniche, in giacitura di debole franapoggio, non hanno rapporti con l'area dell'allevamento.Pertanto, parte della zona dell'allevamento risulta all'interno dell'area perimetrata in condizione di "pericolosità elevata - P2" (colore giallo), altra parte in condizione di "pericolosità moderata - P1" (colore verde) nel Piano Stralcio di Bacino per l'Assetto Idrogeologico ... della Regione Abruzzo, mentre risulta esterna alle aree esondabili del Piano Stralcio Difesa Alluvioni .

PAI - Carta della Pericolosità

IFFI - Carta Geomorfologica





PAI - Carta Geomorfologica

331.6655877 mariomassucci@tiscali.it mariomassucci@pec.it
massucci geologia



Geologia

Il rilevamento geologico di campagna, supportato da precedenti campagne geognostiche già effettuate nella zona, ha permesso di determinare che l'insediamento sorge interamente sulle argille marnose con megatorbiditi di età miocenica, appartenenti alla Formazione Cellino, sedimentate in un bacino relativamente profondo, dove le correnti di torbida depositavano potenti spessori di sedimenti flyschioidi.

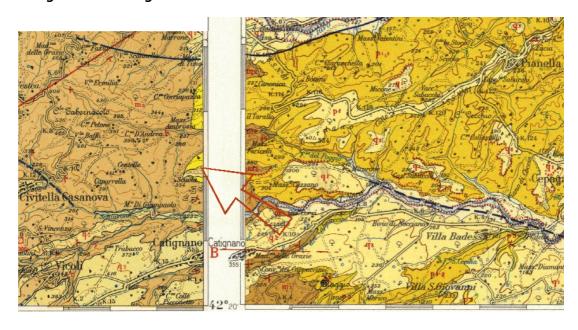
In CARG i terreni affioranti sono catalogati con la sigla CEN, come alternanze di argille e marne con interstati limo-sabbiosi, e arenarie e sabbie in strati decimetrici .

Litologicamente sono rappresentati dall'alternanza di arenarie ed argille o marne, in strati sottili, ma in cui si rinvengono strati arenacei di notevole spessore.

Le condizioni strutturali sono caratterizzate dall'assenza di faglie in superficie e da una giacitura monoclinalica immergente ad Nord-Est di 10-15 gradi, così che i calanchi mostrano la testata degli strati, mentre il versante esposto a N-E, a leggero franapoggio, declina ondulato .

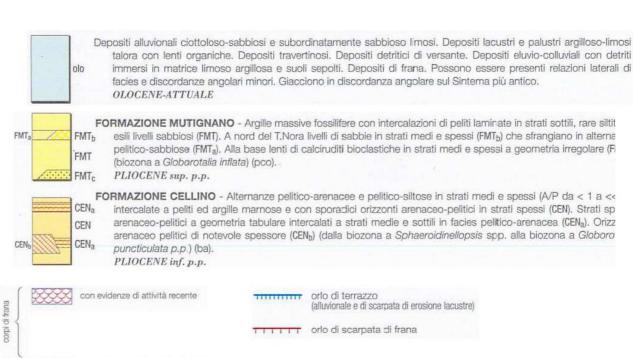
Si allega stralcio della citata cartografia geologica della zona, ingrandita per una più agevole comprensione del contesto geologico.

Carta Geologica d'Italia Foglio 140 "Teramo"



Carta Geologica CARG







Sovrassegni delle facies sedimentarie quaternarie

depositi alluvionali prevalentemente ghiaiosi depositi eluvio-colluviali a granulometria mista



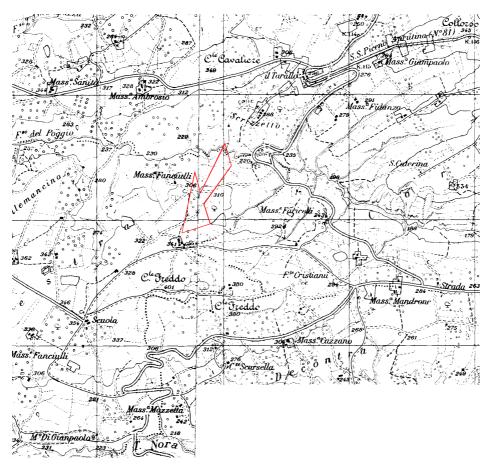
Ecologia

La zona s'inserisce nel complesso morfologico delle colline argillose e marnose ai piedi della catena appenninica e, sebbene ricada in un contesto estesamente agricolo, è soggetta a significativa antropica, per la diffusa presenza di abitazioni e piccoli centri abitati.

Le pendici circostanti mostrano una vegetazione arbustiva ed erbacea d'introduzione antropica, a seguito del diffuso utilizzo agricolo dei terreni; le coltivazioni osservate sono soprattutto seminativi, in genere a frumento e prato, e discreta presenza hanno le colture arboree, costituite principalmente da vigneti e oliveti . Nei tratti rupestri, permangono fasce marginali di vegetazione spontanea della flora mediterranea, prive di pregi particolari. Inoltre :

- nella fascia di 100 m. circostante l'insediamento non esistono cespugliato o terreni boscati, ai sensi del'Art. 97 lettera C del R.D 25/7 1/1904
- nella fascia di 200 m. circostante l'insediamento non si rileva la presenza di sorgenti, opere di captazione o pozzi idropotabili.

Inquadramento Geografico - COROGRAFIA IGM

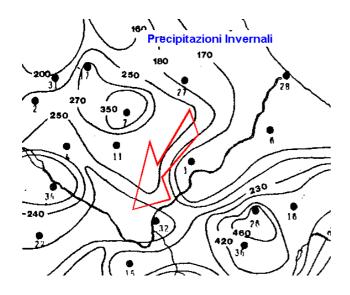


Condizioni climatiche

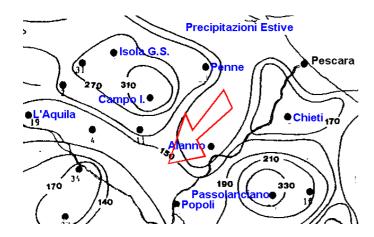
Per l'inquadramento climatico s'allega la cartografia regionale delle isoiete, distinte per il periodo estivo e per quello invernale .

Nella valutazione possono utilizzarsi i dati meteorologici riferiti alla stazione climometrica di Alanno che, tra quelle riportate in letteratura, meglio assimila le condizioni della zona in parola, caratterizzata da un clima temperato di regione mesaxerica (sottoregione ipomesaxerica) caratteristico dell'Appennino argilloso, dove si nota lo sdoppiamento della stagione piovosa in un massimo primaverile ed in un massimo autunnale, e le precipitazioni medie annue oscillano tra i 700 ed i 1100 mm.

Per quanto riguarda il D.P.R. n. 412 del 26/08/93, (G. U. n.96 del 14 ottobre 1993) l'area si pone ad una altitudine media di 140 s.l.m., e viene classificata in Zona Climatica E.



Carte delle Isoiete



Indagini geognostiche

Lo studio è iniziato con la formulazione preliminare di un Modello Concettuale del sito, basato su accertamenti documentali, raccogliendo la documentazione disponibile dalla letteratura, e da precedenti indagini effettuate sia sull'area stessa che in aree limitrofe, ed ha consentito la definizione degli obiettivi ed una coerente formulazione dell'analisi.

Si è quindi proceduto all'accurata ispezione sul sito e sull'area circostante, al fine di prendere conoscenza delle aree e dei relativi limiti, con raccolta d'informazioni geologiche di superficie, compiendo:

- il dettagliato rilevamento geologico in sito della zona in esame, al fine di ricostruire la geologia del sottosuolo,
- l'analisi geomorfologica dell'intera zona, supportata da fotointerpretazione geologico e morfologica, per verificare le attuali condizioni geostatiche e l'eventuale presenza di problematiche connesse alla stabilità geodinamica dell'area.

Essendo la zona ben conosciuta dal punto di vista geologico, l'indagine diretta del sottosuolo è iniziata mediante una trincea esplorativa, eseguita in considerazione dell'EC7 sulla qualità delle indagini geotecniche, ubicata a valle dell'impianto, che ha consentito di osservare i litotipi costituenti il sottosuolo e verificare l'assenza di circolazione idrica sotterranea.

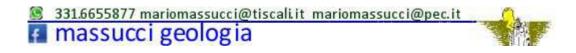
Ai sensi della L. 112/63 art. 3 comma b) e del D.P.R. 328/2001 art. 41 comma 5, le indagini geognostiche e geotecniche in situ, sono state dirette e controllate dal sottoscritto, e sono state eseguite nel pieno rispetto di quanto previsto dalle Norme UNI EN/1997-2.

La caratterizzazione chimico-fisica della matrice suolo e sottosuolo, sono oggetto di studio

separato.



Carta delle Indagini

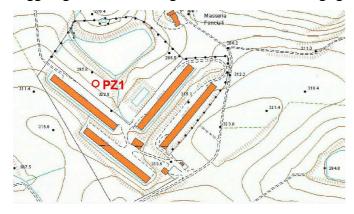


A seguito del Giudizio n° 2668 del 7/6/16 del CCR-VIA, si è verificata ulteriormente l'assenza di circolazione idrica sotterranea nei primi 10 metri di sottosuolo mediante la realizzazione di uno studio idrogeologico sito-specifico, consistito nella realizzazione di un nuovo piezometro a tubo aperto, secondo le modalità esecutive concordate con l'Area Tecnica di ARTA, e l'ubicazione.

Si è quindi proceduto alla perforazione fino a - 10.2 metri di profondità dal piano di campagna locale, eseguendo un sondaggio penetrometrico dinamico (DPSH), mediante Pagani GT 63/200 kN in considerazione dell'Eurocodice 7 sulla qualità delle indagini geotecniche, oltre che alle "raccomandazioni sulla programmazione ed esecuzione delle indagini geotecniche" (AGI, 1977).

Per approfondimenti sul metodo, tecniche e metodologie adottate si rimanda all'allegato che costituisce parte integrante della presente .

Il sondaggio, denominato PZ1 ha raggiunto la profondità di 10.2 metri dal p.c. attuale, individuando al di sotto di circa 1 metro di eluvio-colluvioni, uno spessore di 4.50 metri di copertura rimaneggiata limosa e sabbiosa, litologicamente simile ai terreni del substrato pliocenico, rinvenuti a partire da circa 5.50 metri di profondità dal p.c.; il netto incremento di resistenza alla penetrazione a partire da circa 9.50 m. dal p.c. è stato interpretato con il raggiungimento delle argille limose e sabbiose grigio-azzurre del substrato geologico.



L'ubicazione della perforazione ha garantito la georeferenzazione secondo il sistema UTM WGS 84 e la quotazione altimetrica del punto indagato, espressa come quota sul livello medio del mare.

Nuova Carta delle Indagini

Installazione del piezometro

Al termine della perforazione è stato installato il piezometro a tubo aperto di monitoraggio , con l'obiettivo precipuo di verificare nel tempo l'assenza di circolazione idrica

Pertanto la predisposizione del foro per l'alloggiamento del piezometro è avvenuta a secco, senza l'utilizzo di fluido di perforazione, usando una punta di diametro idoneo (51 mm.).

Il primo tratto, dal piano di campagna a - 7 metri è stato lasciato cieco, mentre si è finestrato il successivo tratto, da -7 m. al fondo foro .



Si è quindi proceduto ad isolare il tratto superiore, dal p.c. a -2.50 m. con argilla e cemento, per impedire l'ingresso nel piezometro di acque superficiali .

L'ubicazione del tratto finestrato del tubo piezometrico è stata definita tenendo conto delle caratteristiche stratigrafiche del sottosuolo, della previsione di circolazione idrica sotterranea (ritenuta mom presente), tra il fondo foro e la possibile profondità di circolazione idrica sotterranea .

Le microfessure della parte finestrata hanno un'apertura tale da garantire un collegamento idraulico con l'acquifero .

Il tubo è dotato di tappo di fondo e tappo di chiusura in sommità. Per evitare l'ingresso di contaminanti dal piano campagna è stato inoltre protetto da un pozzetto con coperchio apribile .

Ai sensi della L. 112/63 art. 3 comma b) e del D.P.R. 328/2001 art. 41 comma 5, le indagini geognostiche e geotecniche in situ, sono state dirette e controllate dal sottoscritto, e sono state eseguite nel pieno rispetto di quanto previsto dalle Norme UNI EN/1997-2.



Il Piezometro



Stratigrafia

Al di sotto della copertura di terreno vegetale, ovvero di riporto antropico laddove si sono avute

esigenze di modellamento del versante, sono presenti depositi eluvio-colluviali a granulometria

medio-fine (limi e argille, sabbiose), con modeste eterogeneità sia laterali che verticali, il cui

spessore è risultato di 5.50 m. lungo la verticale penetrometrici; caratteristica peculiare di questi

terreni è il profondo grado d'alterazione, evidenziato dall'abbondante presenza di concentrazioni

calcitiche (calcinelli) di precipitazione chimica secondaria.

Al di sotto della copertura, sono presenti i terreni del substrato geologico, sedimentati in

ambiente francamente marino, del miocene, a granulometria fine e finissima (argille e marne con

sabbia, a vario tenore di calcite), in strati piano-paralleli di spessore medio (decimetrici), grigio-

azzurri ma con plaghe nocciola, marcati da sottilissime intercalazioni sabbioso-siltose, rossicce.

Idrografia

La situazione idrografica superficiale è caratterizzata dal ricadere nella porzione sommitale del

bacino di un ramo del Fosso del Poggio, presso il crinale che lo separa dalla valle del T.Nora.

In particolare, l'area in esame, è caratterizzata dall'assenza di corsi d'acqua, per la posizione

elevata. La base del versante è incisa da un reticolo appena accennato, che drena le acque di

deflusso superficiale (run off) in occasione degli eventi pluviali; degna di nota è la presenza di

invasi collinari, utilizzati per irrigazione, che evidenziano l'impermeabilità dei terreni affioranti.

Idrogeologia

Le condizioni morfologiche di pendio pongono l'area distante da elementi idrografici, e

favoriscono il deflusso delle acque pluviali, ostacolando l'infiltrazione nel sottosuolo.

La situazione idrogeologica del sottosuolo è caratterizzata da una omogenea successione

litologica sintetizzabile in due livelli:

🔖 lo strato eluvio-colluviale, sottile, può essere dotato di permeabilità, per porosità,

generalmente ridotta; in occasione degli apporti pluviali si può instaurare una modesta e

locale circolazione idrica, che avviene per percolazione verticale fino alla base del deposito,

senza tuttavia rappresentare mai una vera e propria falda idrica.

∜ il livello di base di ogni circolazione idrica sotterranea (acquiclude) è rappresentato dal

substrato geologico, prevalentemente argilloso, in cui il Coefficiente di Permeabilità assume



valori dell'ordine di $K = 10^{-7}/10^{-9}$ cm/sec.; il sottosuolo risulta pertanto privo di falda, come confermato anche dall'assenza di emergenze idriche (sorgenti) lungo il pendio e dalla diffusa presenza di invasi con diga di sbarramento in terra .

Ciò permette di escludere la presenza di falde nel sottosuolo, come confermato dall'assenza di pozzi e di emergenze idriche (sorgenti) lungo il pendio, oltre che dalla numerosa presenza di invasi collinari .

Anche il sondaggio penetrometrico ha confermato l'assenza di circolazione idrica sotterranea durante la perforazione .

Conclusioni

Alla luce degli studi e delle indagini geognostiche, intese a definire il contesto in cui s'inserisce l'allevamento, risulta che:

- la successione stratigrafica presenta due intervalli principali:
 - lo strato antropico e il sottostante tratto eluvio-colluviale è dotato di 5.50 m. spessore e permeabilità limitata, litologicamente simile ai terreni del sottostante substrato geologico;
 - il substrato argilloso marnoso pliocenico, praticamente impermeabile, è privo di falda, come testimoniato anche dall'assenza di sorgenti e/o pozzi per l'attingimento di acqua dal sottosuolo, e dalla numerosa presenza di invasi collinari in terra ubicati lungo la rete idrografica secondaria.

Pertanto, l'impianto non interferisce con le vie di scorrimento delle acque superficiali, in accordo con la normativa vigente (D.L. 152/06 Art. 115 *Tutela delle aree di pertinenza dei corpi idrici*), ovvero né con l'idrografia superficiale, sia principale che d'ordine inferiore, né con la circolazione idrica sotterranea. È pertanto possibile affermare l'assenza di acquiferi e della relativa falda idrica sotterranea anche in quanto il sottosuolo risulta costituito da terreni con proprietà idrogeologiche tali da non permettere la presenza di acquiferi, sia nella zona dell'impianto, che nell'intero bacino a monte di questa, come si può osservare dallo stralcio della Carta Geologica CARG, attualmente la più recente e dettagliata carta "ufficiale" disponibile, in cui sono cartografati esclusivamente terreni prevalentemente impermeabili .

Si ritiene quindi possibile limitare la caratterizzazione chimico-fisica alla sola matrice ambientale suolo .

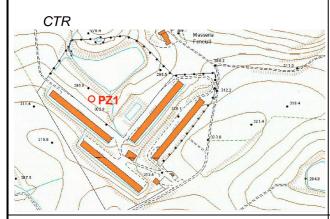
Bellante , Luglio 2016

Geologo Massucci dr. Mario





SCHEDA N. 1/1	MONOGRAFIA PIEZOMETRO					PZ1	
Localizzazione							
Provincia	Pesca	ara	CTR n.	Торо	nimo C.da	Colle Fred	do
Comune	Civitaquana		Scala 1:000	Coor (WGS	dinate 84)	X 42,373 Y 13,949	
Bacino Fosso del Poggio	Codice sito			Quot	a (m slm)	298	
Data installazione	Caratteristic	che foro	Caratteristiche co	ostrutti	ve		
25/06/2016	Diam. (mm)	Prof. (m)	Piezometro a tub	o aper	rto X	Piez. tipo	Casagrande
20/00/2010	51	10,2	Lunghezza tubo	(m) 1	0	Materiale	PVC X INOX
Dati amministrativi			Diametro tubo (m	nm) 22	2 (')		HDPE Altro
Ente attuatore	Proprietà Soc TERAMANA	•	Posizione filtri (prof. dal p.c. in m)	da da da	a a a	Tipo terminale	Capitello in elevaz. (altezza dal p.c. in cm) Chiusino carrabile
Lucchetto con chiavi	i Sì	No X	Dreno (prof. dal p.c. in m)	da 7 da	a 10.2 _	Materiale	Ghiaia Ghiaietto calibrato NO
Riferimento				da	a	NA. t. i.l.	Altro (specif.)
Nominativo: Tel:			Cementazione (prof. dal p.c. in m)	da 0 da da	a 2.50 a	Materiale	Cemento Cemento+bentonite X Argilla









Particolare terminale



Note: Piezometro asciutto

Data compilazione: 08/07/2016 Redattore: Dott. Geol. M.Massucci

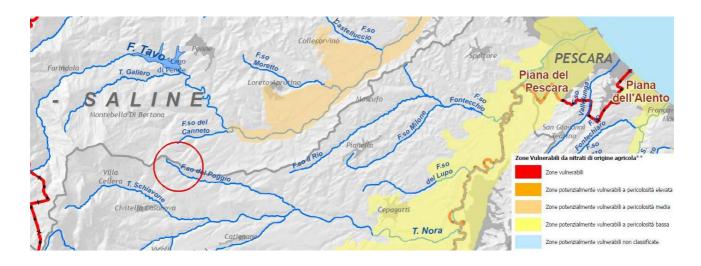


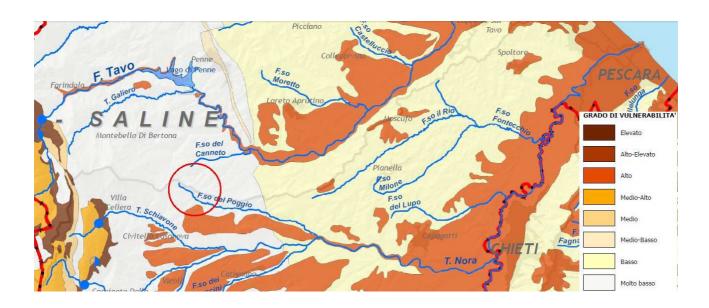
DIREZIONE LAVORI PUBBLICI, SERVIZIO IDRICO INTEGRATO, GESTIONE INTEGRATA DEI BACINI IDROGRAFICI, DIFESA DEL SUOLO E DELLA COSTA

Servizio Acque e Demanio Idrico

PIANO DI TUTELA DELLE ACQUE

D.Lgs. 3 Aprile 2006, n.152 e s.m.i.





PROVA PENETROMETRICA DINAMICA SUPER PESANTE Prova P1

COMMITTENTE: Geol. Mario Massucci;

CANTIERE: Caratterizzazione geotecnica dei terreni di fondazione;

LOCALITÀ: Civitaquana (PE).

Caratteristiche Tecniche-Strumentali Sonda: DPSH TG 63-200 PAGANI

Rif. Norme **DIN 4094** Peso Massa battente 63.5 Kg Altezza di caduta libera 0.75 m Peso sistema di battuta 0.63 Kg Diametro punta conica 51.00 mm Area di base punta 20.43 cm² Lunghezza delle aste 1 m Peso aste a metro 6.31 Kg/m Profondità giunzione prima asta 0.40 Avanzamento punta 0.20 m N(20) Numero colpi per punta Rivestimento/fanghi No 90° Angolo di apertura punta



INGEO SAS di D'Ambrosio Roberto & C. Via Marche 1/a 64014 Martinsicuro (TE) ingeosas@tiscali.it ingeosas@pec.it telefoni 3401798332 / 3401798333



UBICAZIONE PROVA IN SITO



DESCRIZIONE LAVORO

IN DATA 28/06/2016 PRESSO LO STABILIMETO AMADORI DI CIVITAQUANA E' STATA REALIZZATA UNA PROVA PENETROMETRICA DINAMICA DPSH CON PENETROMETRO STATICO DINAMICO TG 63-200. LA PROVA HA RAGGIUNTO LA PROFONDITA' DI 10,2 METRI DAL P.C.

ALL'INTERNO DEL FORO DI SONDAGGIO E' STATO POSIZIONATO UN PIEZOMETRO CHE HA RAGGIUNTO IL FONDO FORO. IL PIEZOMETRO E' STATO FENESTRATO NEL TRATTO TRA 10 -7 METRI IL TRATTO 7-0 METRI NON RISULTA FENESTRATO

IL TRATTO 0-2.50 METRI E' STATO SIGILLATO CON ARGILLA E CEMENTO.

E' STATO POI POSTO UN CHIUSINO DI PROTEZIONE IN PVC BEN VISIBILE.

DURANTE L'ESTRAZIONE DELLE ASTE NON E' STAT RILEVATA LA PRESENZA DI ACQUA, DA UNA MISURAZIONE EFFETTUATA ALL'INTERNO DEL PIEZOMETRO 30 MINUTI DOPO LA PROVA IL PIETROMETRO RISULTAVA PRIVO DI ACQUA.

PROVA PENETROMETRICA DINAMICA Nr.1 Strumento utilizzato... DPSH TG 63-200 PAGANI

Committente: Geol.Mario Massucci
Cantiere: Prova geotecnica in sito
Località: Civitaquana

Scala 1:61

Rpd (Kg/cm²) Interpretazione Stratigrafica 40.0 25 30 35 40 45 80.0 120.0 160.0 200.0 terreno vegetale e/o riporto sabbie e limi 440 cm 420 cm 10 10 argilla grigio azzurra parte alterata della formazione di base

PROVA ... Nr.1 DPSH TG 63-200 PAGANI 29/06/2016 10.20 mt

Profondità prova Falda non rilevata

Strumento utilizzato...

Prova eseguita in data

		riduzione sonda	ridotta	$(\mathbf{K}_{\alpha}/\alpha m^2)$	ammissibile	
				(Kg/cm²)		ammissibile
		Chi	(Kg/cm²)		con riduzione	Herminier -
					Herminier -	Olandesi
					Olandesi	(Kg/cm²)
0.00		0.077	27.22	12.02	(Kg/cm²)	
0.20	4	0.855	35.92	42.03	1.80	2.10
0.40	3	0.851	26.82	31.52	1.34	1.58
0.60	3	0.847	24.50	28.93	1.23	1.45
0.80	3	0.843	24.40	28.93	1.22	1.45
1.00 1.20	3 6	0.840 0.836	24.29 48.39	28.93 57.86	1.21 2.42	1.45 2.89
1.40	6	0.833	48.19	57.86	2.42	2.89
1.60	5	0.830	36.96	44.55	1.85	2.23
1.80	5	0.826	36.82	44.55	1.84	2.23
2.00	5	0.823	36.68	44.55	1.83	2.23
2.20	4	0.820	29.23	35.64	1.46	1.78
2.40	3	0.817	21.84	26.73	1.09	1.34
2.60	2	0.814	13.49	16.56	0.67	0.83
2.80	2	0.811	13.44	16.56	0.67	0.83
3.00	3	0.809	20.09	24.85	1.00	1.24
3.20	4	0.806	26.70	33.13	1.34	1.66
3.40	4	0.803	26.61	33.13	1.33	1.66
3.60	4	0.801	24.78	30.94	1.24	1.55
3.80	4	0.798	24.70	30.94	1.24	1.55
4.00	4	0.796	24.63	30.94	1.23	1.55
4.20	4	0.794	24.56	30.94	1.23	1.55
4.40	4	0.791	24.49	30.94	1.22	1.55
4.60	3	0.789	17.18	21.77	0.86	1.09
4.80	3	0.787	17.14	21.77	0.86	1.09
5.00	3	0.785	17.09	21.77	0.85	1.09
5.20	3	0.783	17.05	21.77	0.85	1.09
5.40 5.60	5	0.781 0.779	17.00	21.77 34.17	0.85 1.33	1.09
5.80	7	0.779	26.62 37.18	47.84	1.86	1.71 2.39
6.00	7	0.775	37.10	47.84	1.85	2.39
6.20	7	0.774	37.10	47.84	1.85	2.39
6.40	8	0.772	42.21	54.67	2.11	2.73
6.60	7	0.770	34.82	45.20	1.74	2.26
6.80	6	0.769	29.79	38.75	1.49	1.94
7.00	6	0.767	29.73	38.75	1.49	1.94
7.20	6	0.766	29.67	38.75	1.48	1.94
7.40	6	0.764	29.61	38.75	1.48	1.94
7.60	6	0.763	28.01	36.73	1.40	1.84
7.80	6	0.761	27.96	36.73	1.40	1.84
8.00	6	0.760	27.91	36.73	1.40	1.84
8.20	7	0.759	32.50	42.85	1.63	2.14
8.40	8	0.757	37.08	48.97	1.85	2.45
8.60	8	0.756	35.18	46.54	1.76	2.33
8.80	8	0.755	35.12	46.54	1.76	2.33
9.00	10	0.753	43.83	58.17	2.19	2.91
9.20	8	0.752	35.01	46.54	1.75	2.33
9.40	10	0.751	43.69	58.17	2.18	2.91
9.60 9.80	8 12	0.750 0.749	33.25 49.80	44.34	1.66 2.49	2.22
10.00	17	0.749	49.80 65.74	66.51 94.22	3.29	3.33 4.71
10.20	20	0.698	77.22	110.85	3.86	5.54

Prof.	NPDM	Rd	Tipo	Peso	Peso	Tensione	Coeff. di	Nspt	Descrizione
Strato		(Kg/cm ²)		unità di	unità di	efficace	correlaz.		
(m)				volume	volume	(Kg/cm ²)	con Nspt		
				(t/m^3)	saturo				
					(t/m^3)				
1	3.2	32.01909	Incoerente	1.53	1.89	0.08	1.47	4.7	terreno vegetale e/o
									riporto sabbie e limi
5.4	3.82	31.81515	Incoerente	1.56	1.89	0.5	1.47	5.62	limo sabbioso
9.6	7.14	44.5616	Incoerente	1.98	2.18	1.26	1.47	10.5	argilla con sabbia
			- coesivo						
10.2	16.33	90.5508	Coesivo	2.11	2.2	1.73	1.47	24.01	argilla grigio azzurra
									parte alterata della
									formazione di base

STIMA PARAMETRI GEOTECNICI PROVA Nr.1

TERRENI COESIVI

Coesione non drenata

Cocsione non archata				
Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Correlazione	Cu
		(m)		(Kg/cm ²)
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	Terzaghi-Peck	0.71
argilla con sabbia				
Strato (4)	24.01	9.60-10.20	Terzaghi-Peck	1.62
argilla grigio azzurra				
parte alterata della				
formazione di base				

Qc (Resistenza punta Penetrometro Statico)

QC (Resistenza punta Fenetronietro Statico)							
Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Correlazione	Qc			
		(m)		(Kg/cm ²)			
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	Robertson (1983)	21.00			
argilla con sabbia							
Strato (4)	24.01	9.60-10.20	Robertson (1983)	48.02			
argilla grigio azzurra							
parte alterata della							
formazione di base							

Modulo Edometrico

Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Correlazione	Eed
		(m)		(Kg/cm ²)
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	Trofimenkov (1974),	108.89
argilla con sabbia			Mitchell e Gardner	
Strato (4)	24.01	9.60-10.20	Trofimenkov (1974),	246.68
argilla grigio azzurra			Mitchell e Gardner	
parte alterata della				
formazione di base				

Modulo di Young

Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Correlazione	Ey
		(m)		(Kg/cm²)
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	Apollonia	105.00
argilla con sabbia				
Strato (4)	24.01	9.60-10.20	Apollonia	240.10
argilla grigio azzurra				
parte alterata della				
formazione di base				

Classificazione AGI

Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Correlazione	Classificazione
		(m)		
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	A.G.I. (1977)	CONSISTENTE
argilla con sabbia				
Strato (4)	24.01	9.60-10.20	A.G.I. (1977)	MOLTO
argilla grigio azzurra				CONSISTENTE
parte alterata della				
formazione di base				

Peso unità di volume

Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Correlazione	Peso unità di volume
		(m)		(t/m^3)
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	Meyerhof	1.98
argilla con sabbia				
Strato (4)	24.01	9.60-10.20	Meyerhof	2.11
argilla grigio azzurra				
parte alterata della				
formazione di base				

Peso unità di volume saturo

1 CSO diffita di voluffic sal	tuio			
Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Correlazione	Peso unità di volume
		(m)		saturo
				(t/m^3)
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	Meyerhof	2.18
argilla con sabbia				
Strato (4)	24.01	9.60-10.20	Meyerhof	2.20
argilla grigio azzurra				
parte alterata della				
formazione di base				

Velocità onde di taglio

velocità olide di taglio				
Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Correlazione	Velocità onde di taglio
		(m)		(m/s)
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	Ohta & Goto (1978)	151.59
argilla con sabbia			Argille limose e argille	
			di bassa plasticità	
Strato (4)	24.01	9.60-10.20	Ohta & Goto (1978)	184.54
argilla grigio azzurra			Argille limose e argille	
parte alterata della			di bassa plasticità	
formazione di base				

TERRENI INCOERENTI

Densità relativa

Delisita felativa					
Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Nspt corretto per	Correlazione	Densità relativa
		(m)	presenza falda		(%)
Strato (1)	4.7	0.00-1.00	4.7	Gibbs & Holtz	24.21
terreno vegetale				1957	
e/o riporto sabbie					
e limi					
Strato (2)	5.62	1.00-5.40	5.62	Gibbs & Holtz	20.42
limo sabbioso				1957	
Strato (3)	10.5	5.40-9.60	10.5	Gibbs & Holtz	23.18
argilla con sabbia				1957	

Angolo di resistenza al taglio

Descrizione	Nspt	Prof. Strato	Nspt corretto per	Correlazione	Angolo d'attrito
		(m)	presenza falda		(°)
Strato (1) terreno vegetale e/o riporto sabbie e limi	4.7	0.00-1.00	4.7	Sowers (1961)	29.32