PROPOSTA PER REALIZZAZIONE DI COMPLESSO NATATORIO STAGIONALE SCOPERTO

art. 183 comma 15, D.lgs 50/2016

Inquadramento:

via Giuseppe Giusti, Russi (RA) presso polo sportivo Bruno Bucci Foglio Foglio 27, Mappale 256

RELAZIONE GEOLOGICA

DICEMBRE 2016



Proprietà: Comune di Russi Proponente: CO.GI.Sport

PROPONENTE: NUOVA CO.GI.Sport soc. coop. p.a.

Piazzale Pancrazi 1/A - 48018 Faenza (RA) tel. 0546-621012 - fax. 0546-621012 info@piscinafaenza.com p.IVA 01266680394



PROGETTO ARCHITETTONICO COOPROGETTO

architettura ingegneria servizi

via Severoli, 18 - 48018 Faenza (RA) tel. 0546-29237 - fax. 0546-29261 segreteria@cooprogetto.it

Arch. Alessandro Bucci

collaboratori:

Arch. Enrico Ferraresi Arch. Michele Vasumini Dott. Simona Tartaglia Dott. Enrico Bertozzi

Progettista rete fognaria Coordinatore per la sicurezza Ing. Paolo Ruggeri



Progetto strutturale Ing. Marco Peroni



Progetto impianti elettrici Per. Ind. Marco Samorini collaboratori:

Per. Ind. Andrea Bravaccini



Progetto impianti meccanici Per. Ind. Alberto Schwarz Per. Ind Christian Bassi

Pratiche precedenti

Firme dei tecnici ognuno per le proprie competenze

Presa visione

RELAZIONE GEOLOGICA

OGGETTO: INQUADRAMENTO GEOLOGICO CON CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA DEL SOTTOSUOLO ESEGUITA IN VIA GIUSTI COMUNE DI RUSSI PER IL PROGETTO PRELIMINARE DEL COMPLESSO NATATORIO SCOPERTO.

ANDREATTA Dr. GIANCARLO

Studio di Geologia Tecnica Via XXV Aprile, 140 CASTELBOLOGNESE (RA) Tel. 0546/656362-333/2209149

Geologia del territorio

• Studi preliminari e particolareggiati per PRG e zone di Espansione

Geologia ambientale

- Discariche controllate
- Piani per le Attività Estrattive
- Coltivazione cave
- Difesa del suolo (livellamenti, bonifiche, drenaggi...)

Geologia applicata all'ingegneria

- Meccanica del terreno
- Capacità portante fondazioni e cedimenti
- Stabilità versanti
- Controlli geotecnici "in situ" ed in laboratorio
- Progettazione di bacini idrici



INDICE

- a. PREMESSA, 3
- b. GEOLOGIA E STRATIGRAFIA (cenni), 3
- c. CARATTERISTICHE GEOTECNICHE, 5
- d. CATEGORIE DI SOTTOSUOLO E CONDIZIONI TOPOGRAFICHE, 7
- e. CARATTERISTICHE EDIFICATORIE PRELIMINARI, 9
- f. Valutazione del rischio di liquefazione, 10
- g. CONCLUSIONI, 11

a. PREMESSA

Per incarico del **Comune di Russi (Ra)**, è stata eseguita una relazione geologica preliminare con caratterizzazione geotecnica del sottosuolo sull'area che verrà interessata dalla costruzione del complesso natatorio scoperto sito in via Giusti comune di Russi, come da planimetria allegata, allo scopo di inquadrare alcune caratteristiche geologico-geotecniche e stratigrafiche dei terreni, la profondità di spessori sabbiosi e l'eventuale presenza di falde idriche sospese.

L'indagine è stata espletata tramite rilievo di superficie onde acquisire la natura litologica dei terreni, prove profonde tratte dall'archivio CARG della Regione Emilia-Romagna ed utilizzando prove penetrometriche realizzate nei pressi dell'area interessata.

Di seguito vengono riportati gli elementi geologici ricavati direttamente ed indirettamente sul terreno e le caratteristiche generali di portanza. In allegato vengono indicati i punti di esecuzione delle prove.

Verranno inoltre valutate la categoria di sottosuolo e la condizione topografica alla luce della normativa vigente (Norme Tecniche per le Costruzioni - D.M. del 14.01.2008 e le Istruzioni per l'applicazione delle Norme Tecniche per le Costruzioni della Circolare n° 617 del 02.02.2009 del Ministero delle Infrastrutture).

b. GEOLOGIA E STRATIGRAFIA (cenni)

In superficie i terreni in posto sono prevalentemente limoso-argilloso-sabbiosi di colore nocciola-giallastro, ascrivibili alle **Alluvioni oloceniche della pianura**, con piccole concrezioni calcaree chiamate localmente "calcinelli". In profondità si

riscontrano successioni limoso-sabbiose e argillose, in forma lenticolare, variamente intercalate ad argilla grigiastra. Il contenuto argilloso aumenta con la profondità generalmente a partire da m. 4,00-5,00 rispetto al piano campagna. Detta stratigrafia è influenzata dall'evoluzione della pianura che ha interagito con i vari apparati fluviali (vedi carta geologica con alveo fluviale abbandonato).

La zona insiste in area attualmente destinata ad attività sportive compresa tra costruzioni abitative. Morfologicamente l'area d'influenza risulta sub-pianeggiante con pendenza molto lieve verso Nord-Est da cui risulta senza particolari emergenze dal punto di vista geomorfologico. Le acque di superficie sono regimate da regolare fognatura e da una serie di fossi situati nei campi coltivati adiacenti che confluiscono negli scoli e fossi principali che hanno senso di flusso verso Nord-Est e risultano ben delineati in modo da regolare il deflusso senza pericoli di ristagni.

Dal punto di vista idrogeologico l'area fà parte del bacino padano rappresentato come un imponente serbatoio naturale la cui fonte d'alimentazione è dovuta all'infiltrazione superficiale, dai flussi di subalveo, dai fiumi al loro sbocco in pianura e dagli scambi con il sistema idrografico. Le acque dolci del sistema acquifero della pianura sono localizzate nei depositi del Quaternario e la loro base è da porsi, nella maggior parte dei casi al passaggio tra le formazioni continentali con quelle marine.

Le acque sotterranee fanno parte della facies a bicarbonato calciche con solfati, comprende le acque tipiche ai infiltrazione relativamente recente, indice di ambiente ossidante e quindi normalmente di condizioni di falda libera e vulnerabile; si trovano pertanto nelle zone di ricarica dell'acquifero o in quelle molto prossime, ad elevata permeabilità (vedi sezione stratigrafica allegata).La

profondità della falda freatica è stata accertata tramite la misurazione del livello statico nelle canne piezometriche poste all'interno dei fori penetrometrici correlato con il pozzo adiacente risulta essere a **m. 1,80-2,00** dal piano di campagna, con escursione stagionale, da informazioni assunte, di circa m. 1,00-1,50.

c. CARATTERISTICHE GEOTECNICHE

Al fine di completare l'indagine geotecnica, stabilire preliminarmente le caratteristiche meccaniche dei terreni di fondazione e la presenza e profondità della falda idrica, sono state utilizzate n° 1 prova penetrometrica dinamica leggera e n° 1 prova penetrometrica statica con punta elettrica.

Le quote sono riferite al piano di campagna attuale e l'ubicazione delle prove viene riportata in cartografia allegata ed indicata con un cerchietto rosso (penetrometria dinamica) e blu (prova penetrometrica statica).

Le quote sono riferite al piano di campagna attuale e l'ubicazione delle prove viene riportata in cartografia allegata ed indicata con un cerchietto.

Le caratteristiche della strumentazione dinamica utilizzata per la presente indagine sono riportate qui di seguito:

- Penetrometro dinamico leggero DPL30
- Peso del maglio 30 daN di
- Altezza di caduta del maglio cm. 20
- Peso delle aste di Kg 3,0

I dati, rappresentati come numero di colpi necessari per determinare una penetrazione di **cm. 10**, vengono riportati in allegato. Dalla resistenza alla punta riscontrata nelle prove, applicando la nota "formula degli Olandesi" :

$$Q d = \frac{M^2 * H}{e * (P + M) * A}$$

dove:

M = massa del maglio

H = altezza di caduta del maglio

P = peso delle aste

e = penetrazione della punta per un colpo di maglio cadente da altezza H

A = sezione della punta (cmq. 10).

si ottiene la resistenza dinamica in daN/cmq. Si sono diagrammati i valori dei carichi dinamici corretti con **coefficiente di sicurezza 20** da cui si ottiene il carico ammissibile.

Dalle prove analizzate si deduce che dopo un primo spessore di terreno argillosolimoso rimaneggiato e/o di riporto fino alla profondità di m. 1,00 circa si rinvengono litotipi essenzialmente limoso-argillosi consistenti (Rpm = 9-12 daN/cmq) quindi dotati di una sufficiente resistenza alla punta (Rpm = 7-10 daN/cmq) fino alla profondità di m. 10,00.

Al termine delle prove si è riscontrata presenza di acqua con livello posto a <u>m.</u>

1,80-2,00 di profondità dal piano di campagna attuale.

Stratigrafia ricavata da prove "in situ" correlata con prove penetrometriche profonde eseguite dalla RER (prove n° 240010P508 - 240010C057 - 240010P617 - 240010C056 - 240010C063 - sez. geologica n° 058):

| Spessore | LITOLOGIA | Peso Yt | Resistenza | Coesione | Angolo | Modulo |
|-----------|----------------|---------------|--------------|----------------|----------------|------------|
| ml. | | daN/mc | alla rottura | caratteristica | attrito | di Winkler |
| | | | Rpm | ck | caratteristico | daN/cmc |
| | | | daN/cmq | daN/cmq | gradi | |
| 0,80-1,00 | Terreno | - | - | - | - | |
| | rimaneggiato | | | | | |
| 2,00-2,50 | Limo argilloso | 1.680-1.700 | 9-12 | 0,40-0,55 | 10°-12° | 3-5 |
| 1,50-2,00 | Sabbia limosa | 1.650-1.680 | 8-10 | 0 | 18°-20° | 1-2 |
| | sciolta | | | | | |
| 11,0-13,0 | Argilla limosa | 1.720-1.780 | 8-14 | 0,45-0,65 | 12°-14° | 4-5 |
| | (con livelli | - | - | - | - | |
| | sabbiosi) | (1.800-1.820) | (30-70) | (0,10-0,15) | (22°-24°) | (6-7) |
| fino a m. | Argille limose | 1.720-1.740 | 15-20 | 0,80-0,90 | 10°-12° | 5-6 |
| 35 | consistenti | | | | | |

d. CATEGORIE DI SOTTOSUOLO E CONDIZIONI TOPOGRAFICHE

Ai fini della valutazione delle azioni sismiche di progetto, viene valutata l'influenza delle condizioni litologiche e morfologiche del sito in esame.

L'inquadramento dei terreni dell'area nelle categorie stratigrafiche del suolo di fondazione deriva dal valore delle Vs30-Nspt,30-Cu,30 (velocità media di propagazione, Numero colpi SPT e coesione media entro i primi 30 metri di profondità). La norma recita che la classificazione può essere effettuata in base ai valori del numero equivalente di colpi della prova penetrometrica dinamica Nspt,30 (Standard Penetration Test) nei terreni prevalentemente a grana grossa e della resistenza non drenata equivalente Cu,30 nei terreni prevalentemente a grana fine.

Dott. Andreatta Giancarlo - GEOLOGO

8

Devono essere quindi determinati i valori di Nspt,30 e Cu,30 nei primi trenta metri

di profondità stabilendo le categorie di sottosuolo corrispondenti ed il sottosuolo

viene riferito alla categoria peggiore.

In questo caso la stratigrafia è stata osservata tramite le prove RER eseguite nelle

vicinanze investigando così lo spessore dei terreni alluvionali e gli spessori

sabbiosi, utilizzando le penetrometrie eseguite sull'area ed una misurazione con

tromografo a stazione singola TROMINO (vedi grafici allegati) investigando così la

velocità di taglio dei terreni che risulta essere pari a 266 m/sec, da cui si ottiene la

categoria del suolo di fondazione:

C. Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina

mediamente consistenti con spessori superiori a m. 30, caratterizzati da un

graduale miglioramento delle proprietà meccaniche con la profondità e da valori di Vs30compresi tra 180 m/s e 360 m/s (ovvero 15<Nspt30<50 nei

terreni a grana grossa e 0,70<cu30<2,5 daN/cmq nei terreni a grana fina)

Per la valutazione delle condizioni topografiche in questo caso siamo in una

situazione semplice essendo la superficie praticamente suborizzontale senza rilievi

importanti per cui il sito in esame può rientrare nella categoria:

T1. Superficie pianeggiante , pendii e rilievi isolati con inclinazione media <= 15°

da cui deriva un coefficiente di amplificazione topografico pari a st =1,00.

Vedi tabella:

| CATEGORIA TOPOGRAFICA | UBICAZIONE | Fattore |
|---|-------------------------|----------------|
| | INTERVENTO | topografico St |
| T1. Superficie pianeggiante, pendii e | | 1,0 |
| rilievi isolati con inclinazione media i <= | | |
| 15° | | |
| T2. Pendii con inclinazione media i > 15° | In corrispondenza della | 1,2 |
| | sommità del pendio | |
| T3. Rilievi con larghezza in cresta molto | In corrispondenza della | 1,2 |
| minore che alla base e inclinazione media | cresta del rilievo | |
| 15°<=i<=30° | | |
| T4. Rilievi con larghezza in cresta molto | In corrispondenza della | 1,4 |
| minore che alla base e inclinazione media | in comopondenza della | 1,7 |
| i >30° | cresta del rilievo | |

e. CARATTERISTICHE EDIFICATORIE PRELIMINARI

Sulla base delle risultanze riscontrate sull'area interessata, si deduce la parte più superficiale risulta rimaneggiata e/o scarsamente addensata fino a circa m. 1,00-1,20 di profondità; seguono terreni essenzialmente <u>limoso-sabbiosi-argillosi</u> dotati di medio-bassa consistenza con livelli di limo e sabbia sciolti, con al disotto argille limose e sabbie addensate. Si può quindi procedere alla parametrizzazione del terreno prevedendo fondazioni a plinto/platea.

La valutazione del carico limite rispetto alla rottura localizzata del terreno viene eseguita adottando la Formula del Terzaghi inserendo nel calcolo i parametri geotecnici caratteristici precedentemente elencati, confrontando il valore ottenuto con il carico massimo ricavato direttamente dalle prove penetrometriche. Si può considerare un carico limite compreso tra daN/cmq 2,20-2,50 (resistenza limite del

terreno riferita all'approccio 2 - coefficienti parziali M1; per ottenere la resistenza di progetto Rd, tale valore dovrà essere ridotto con il cofficiente R3 - gr = 2,3 come previsto alla tabella 6.4.I delle NTC2008 per l'approccio 2).

I cedimenti calcolati con i carichi massimi di esercizio ipotizzati pai a **Kmax. = 0,50 daN/cmq** risultano contenuti ed uniformi pari a :

| | Boussinesq |
|----------------------------------|------------|
| Fondazione a Platea (prova n° 1) | cm. 5,531 |

Se si verificassero localmente delle situazioni <u>litologiche e/o di addensamento</u> <u>discordanti</u> da quelle descritte nella presente relazione, occorrerà avvertire lo scrivente che, dopo la valutazione del caso, deciderà gli opportuni interventi.

f. Valutazione del rischio di liquefazione

Ad una prima valutazione, considerando la presenza di falda idrica contenuta all'interno degli spessori sabbioso-limosi con livello statico posto a m. 1,80-2,00 di profondità, l'addensamento, la composizione litologica limoso-sabbiosa a granulometria non uniforme degli strati interessati dal bulbo di carico e la possibilità di drenaggio dell'acqua di falda attraverso i livelli limoso-sabbiosi, si può escludere la liquefazione dei terreni in esame. In questo caso anche l'incremento dei cedimenti risulterà ininfluente sulla stabilità del manufatto.

g. CONCLUSIONI

Sulla base delle risultanze ottenute con indagini dirette sul terreno e da informazioni assunte, deriva quanto segue:

- Sull'area è stato individuato uno spessore di terreni rimaneggiati cui seguono litotipi in posto limoso-sabbioso-argillosi con livelli sabbiosi sciolti sufficientemente consistenti al disotto dei quali si riscontrano intercalazioni argilloso-limose consistenti e sabbie addensate.
- 2. Si possono adottare fondazioni a platea con piano di posa posto alla profondità di circa m. 1,00 riferita al piano campagna prove (vedi sezione allegata) raggiungibile eventualmente con calcestruzzo "magro" e/o stabilizzato. Si può considerare un carico limite compreso tra daN/cmq 2,00-2,50 (corrispondente alla resistenza limite del terreno riferita all'approccio 2 coefficienti parziali M1; per ottenere la resistenza di progetto Rd, tale valore dovrà essere ridotto con il cofficiente R3 gr = 2,3 come previsto alla tabella 6.4.I delle NTC2008 per l'approccio 2). I cedimenti risultano contenuti ed uniformi.
- 3. Sull'area attualmente <u>insiste falda freatica superficiale</u> con livello statico posto alla profondità di m. 1,80-2,00 rispetto al piano campagna attuale con escursione stagionale di m. 1,00-1,50.
- 4. In caso di evento sismico **non si avrà liquefazione** dei terreni.

5. Ai fini della valutazione delle azioni sismiche di progetto in relazione alla normativa vigente si ottiene la categoria del suolo di fondazione C ed una condizione topografica riconducibile alla categoria T1 con st = 1,0.

Castelbolognese 14.04.2016

Dott.Geol. Andreatta Giancarlo

- CAPACITA' PORTANTE PER FONDAZIONI SUPERFICIALI PLINTO/PLATEA

Dati di progetto : terreno considerato prevalentemente coerente

| 1) Profondità piano di posa | Df = cm. | 180 |
|---------------------------------------|--------------|---------|
| 2) Larghezza fondazione | B = cm. | 1000 |
| 3) Lunghezza fondazione | L = cm. | 3000 |
| 4) Coesione efficace | c = daN/cmq | 0.35 |
| 5) Angolo attrito efficace | P° = gradi | 0 |
| 6) Peso di volume terreno sopra falda | Y = daN/cmc | 0.00168 |
| 7) Peso di volume terreno immerso | Y' = daN/cmc | 0.00068 |
| 8) Profondità falda idrica dal p.c. | Dw = cm. | 200 |

A) Calcolo della pressione di rottura (TERZAGHI-MAJERHOF): terreni

densi o compatti

qr = (1+0,2*B/L)*c*Nc + Y*Df*Nq + (1-0,2*B/L)*Y*B/2*Ny = 2.22 daN/cmq

dove : Nc, Nq e Ny = fattori di capacità portante funzioni dell'angolo di attrito.

La profondità della zona di taglio al disotto della fondazione nella quale si risente l'eventuale presenza della falda idrica è data da :

 $Hw = 0.5 * B * tang(45+P^{\circ}/2) = 500.00$ cm. Df + Hw = 680.00 cm.

Quindi si ha : Df + Hw > Dw In questo caso P°=0 non si

considera l'influenza della falda, da qui: qlimw = qlim = 2.22 daN/cmq

B) Verifica alle prime plasticizzazioni del terreno (carico critico):

I primi fenomeni di plasticizzazione si manifestano in prossimità dei bordi della fondazione con rigonfiamento e rifluimento laterale del terreno.

Il carico critico Poc rappresenta il carico massimo sopportabile oltre cui si producono deformazioni plastiche del suolo sotto il piano di fondazione ed è dato dalla formula di Fròlich :

Poc = Nqcrit.* (Ye * Df + c * cotg P $^{\circ}$) = 6.029 daN/cmq

Il coefficiente Nqcrit. dipende dall'angolo di attrito interno $P^\circ=18$ In questo caso il valore di P° si deduce , seppur in modo approssimato, dalla natura del materiale argilloso assumendo $P^\circ=8^\circ-10^\circ$ per argille grasse, $P^\circ=11^\circ-15^\circ$ per argille normali e $P^\circ=16-20$ per argille limose e/o sabbiose.

Il grado di sicurezza in condizioni di esercizio è definito dal rapporto tra il carico critico Poc ed il carico limite deve essere maggiore di 1. Quindi risulta che :

Fs = Poc / glim = 2.71 glim = 2.22 daN/cmg

C) Calcolo dei cedimenti.

Per una valutazione orientativa dei cedimenti, si è impostato il calcolo considerando la teoria del Boussinesq in relazione ad una fondazione quadrata che sovraccarica il terreno al piano di appoggio :

Kesercizio = ipotizzato o fornito dal progettista = 0.50 daN/cmq

Per il calcolo analitico dei cedimenti si è utilizzata la ben nota relazione : H' = DH * P' * mv

Dove:

H' = Cedimento dello strato

DH = Spessore dello strato

P' = Incremento di carico in corrispondenza dello strato considerato
 mv = coefficiente di compressibilità volumetrica (ricavato dalle correlazioni con natura del terreno e resistenza alla punta del penetrometro)

Si è pertanto suddiviso il substrato in livelli omogenei dal punto di vista della resistenza meccanica,

sulla base delle risultanze delle penetrometrie eseguite. Il calcolo, a tutto vantaggio della sicurezza, è stato eseguito utilizzando i dati della che ha evidenziato i più bassi valori di portanza, con inizio dei conteggi da : - m. dalla quota della prova dal p. c.

prova 1.80

| Prova n° | 2 | | | | | |
|----------------|---------------|--------------|---------|--------|----------|-------|
| Prof. | Spessore | Profondità Z | Rpm | mv | P' | H' |
| dal p.c. | strato | mezz. strato | | | | |
| cm | cm | cm | daN/cmq | | daN/cmq | cm |
| 250 | 70 | 35 | 12 | 0.0131 | 0.500 | 0.458 |
| 600 | 350 | 245 | 8 | 0.0147 | 0.464 | 2.390 |
| 900 | 300 | 570 | 11 | 0.0133 | 0.315 | 1.263 |
| 1200 | 300 | 870 | 8 | 0.0147 | 0.205 | 0.902 |
| 1500 | 300 | 1170 | 14 | 0.0126 | 0.137 | 0.518 |
| | | | | | | |
| | | | | | | |
| Totale cedimen | iti calcolati | | | | H' = cm. | 5.531 |



RUSSI - COOPROGETTO, VIA DELLO SPORT - PISCINA SCOPERTA

Strumento: TRZ-0033/01-09

Inizio registrazione: 14/04/16 09:58:28 Fine registrazione: 14/04/16 10:18:28

Nomi canali: NORTH SOUTH; EAST WEST; UP DOWN

Dato GPS non disponibile

Durata registrazione: 0h20'00". Analizzato 92% tracciato (selezione manuale)

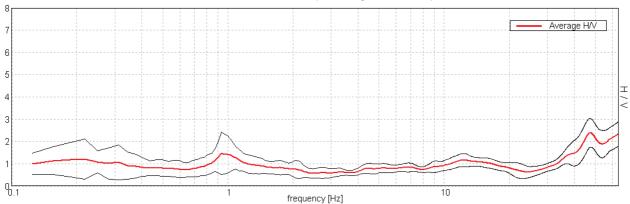
Freq. campionamento: 128 Hz Lunghezza finestre: 20 s

Tipo di lisciamento: Triangular window

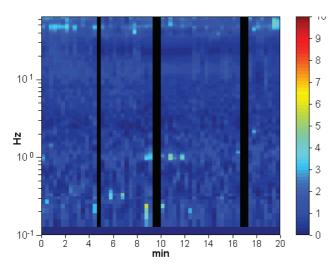
Lisciamento: 10%

RAPPORTO SPETTRALE ORIZZONTALE SU VERTICALE

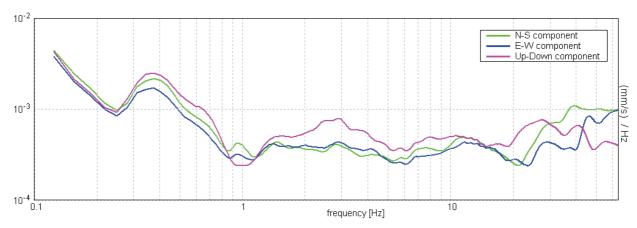
Max. H/V at 47.5 ± 2.75 Hz. (In the range 0.0 - 64.0 Hz).



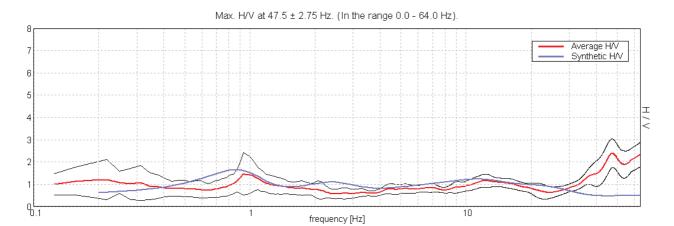
SERIE TEMPORALE H/V



SPETTRI DELLE SINGOLE COMPONENTI

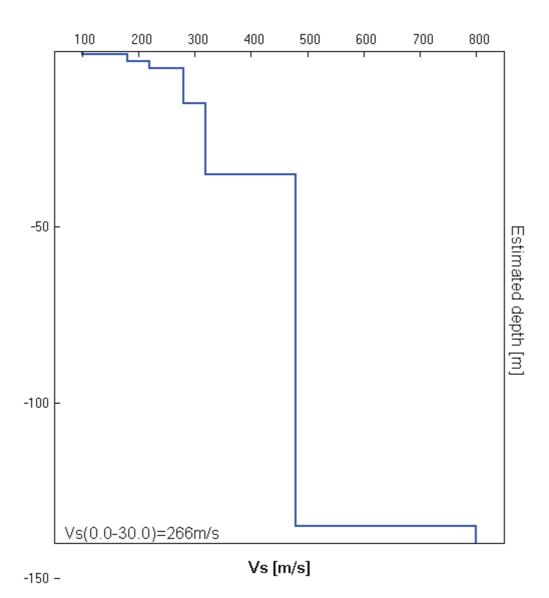


H/V SPERIMENTALE vs. H/V SINTETICO



| Profondità alla base dello strato [m] | Spessore [m] | Vs [m/s] | Rapporto di Poisson |
|---------------------------------------|--------------|----------|---------------------|
| 1.00 | 1.00 | 100 | 0.25 |
| 3.00 | 2.00 | 180 | 0.30 |
| 5.00 | 2.00 | 220 | 0.30 |
| 15.00 | 10.00 | 280 | 0.30 |
| 35.00 | 20.00 | 320 | 0.35 |
| 135.00 | 100.00 | 480 | 0.35 |
| inf. | inf. | 800 | 0.35 |

Vs(0.0-30.0)=266m/s



[Secondo le linee guida SESAME, 2005. Si raccomanda di leggere attentamente il manuale di *Grilla* prima di interpretare la tabella seguente].

Picco H/V a 47.5 ± 2.75 Hz (nell'intervallo 0.0 - 64.0 Hz).

| Criteri per una curva H/V affidabile [Tutti 3 dovrebbero risultare soddisfatti] | | | | | | |
|--|--|----------|----|--|--|--|
| f ₀ > 10 / L _w | 47.50 > 0.50 | OK | | | | |
| $n_c(f_0) > 200$ | 52250.0 > 200 | OK | | | | |
| $\sigma_A(f) < 2 \text{ per } 0.5f_0 < f < 2f_0 \text{ se } f_0 > 0.5Hz$ $\sigma_A(f) < 3 \text{ per } 0.5f_0 < f < 2f_0 \text{ se } f_0 < 0.5Hz$ | Superato 0 volte su 1289 | OK | | | | |
| | | | | | | |
| - | er un picco H/V chiaro 6 dovrebbero essere soddisfatti] | | | | | |
| [Almeno 5 su (Esiste f in $[f_0/4, f_0] A_{H/V}(f) < A_0 / 2$ | • | OK | | | | |
| [Almeno 5 su | 6 dovrebbero essere soddisfatti] | OK | NO | | | |
| [Almeno 5 su (Esiste f in $[f_0/4, f_0] A_{H/V}(f) < A_0 / 2$ | 6 dovrebbero essere soddisfatti] | OK OK | NO | | | |
| [Almeno 5 su (Esiste f in $[f_0/4, f_0] \mid A_{H/V}(f) < A_0 / 2$ Esiste f in $[f_0, 4f_0] \mid A_{H/V}(f) < A_0 / 2$ | 6 dovrebbero essere soddisfatti] 35.156 Hz | | NO | | | |
| [Almeno 5 su Esiste f in $[f_0/4, f_0] \mid A_{H/V}(f) < A_0 / 2$ Esiste f in $[f_0, 4f_0] \mid A_{H/V}(f) < A_0 / 2$ $A_0 > 2$ | 6 dovrebbero essere soddisfatti] 35.156 Hz 2.39 > 2 | OK | NO | | | |

| L _w | lunghezza della finestra |
|----------------------|--|
| n _w | numero di finestre usate nell'analisi |
| $n_c = L_w n_w f_0$ | numero di cicli significativi |
| f | frequenza attuale |
| f_0 | frequenza del picco H/V |
| σ_{f} | deviazione standard della frequenza del picco H/V |
| $\varepsilon(f_0)$ | valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_f < \epsilon(f_0)$ |
| A_0 | ampiezza della curva H/V alla frequenza f ₀ |
| $A_{H/V}(f)$ | ampiezza della curva H/V alla frequenza f |
| f ⁻ | frequenza tra $f_0/4$ e f_0 alla quale $A_{H/V}(f_0^-) < A_0/2$ |
| f ⁺ | frequenza tra f_0 e $4f_0$ alla quale $A_{H/V}(f^+) < A_0/2$ |
| $\sigma_{A}(f)$ | deviazione standard di $A_{H/V}(f)$, $\sigma_A(f)$ è il fattore per il quale la curva $A_{H/V}(f)$ media deve |
| | essere moltiplicata o divisa |
| $\sigma_{logH/V}(f)$ | deviazione standard della funzione log A _{H/V} (f) |
| $\theta(f_0)$ | valore di soglia per la condizione di stabilità $\sigma_A(f) < \theta(f_0)$ |

| Valori di soglia per $\sigma_f e \ \sigma_A(f_0)$ | | | | | | | |
|--|---------------------|--------------------|---------------------|---------------------|---------------------|--|--|
| Intervallo di freq. [Hz] < 0.2 0.2 - 0.5 0.5 - 1.0 1.0 - 2.0 > 2.0 | | | | | | | |
| $\varepsilon(f_0)$ [Hz] | 0.25 f ₀ | 0.2 f ₀ | 0.15 f ₀ | 0.10 f ₀ | 0.05 f ₀ | | |
| $\theta(f_0)$ per $\sigma_A(f_0)$ | 3.0 | 2.5 | 2.0 | 1.78 | 1.58 | | |
| $\log \theta(f_0) \text{ per } \sigma_{\log H/V}(f_0)$ | 0.48 | 0.40 | 0.30 | 0.25 | 0.20 | | |

CARTA IDROGEOLOGICA E STRUTTURALE (da carg E/R)

Scala 1:25.000







Area d'intervento



Deposito di limo argilloso di piana alluvionale



Deposito di sabbia limosa di piana alluvionale



Sovrascorrimento profondo post-tortoniano dedotto



Isobata della base del pliocene

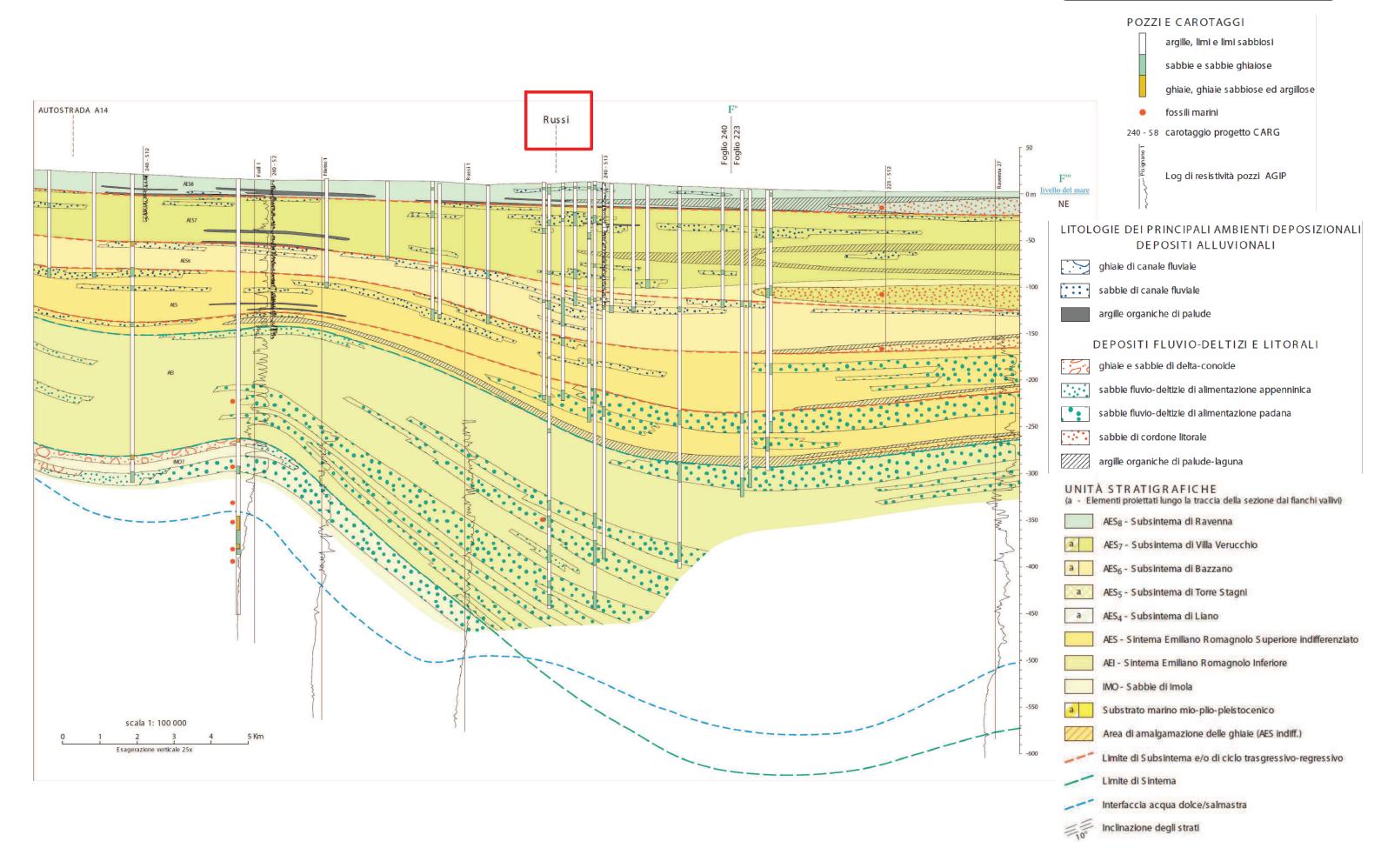


Traccia di alveo fluviale abbandonato certa



Ventaglio di esondazione

SEZIONE STRATIGRAFICA N° 058 (da Progetto CARG)



FONDAZIONE A PLINTO/PLATEA:

Profondità piano di posa fondazioni posto a ml. 1,60-1,80 circa rispetto al piano campagna prove (raggiungibile eventualmente con calcestruzzo "magro")

LEGENDA:

Strato rimaneggiato e/o di riporto

Limo argilloso con intercalazioni sabbiose nocciola-grigiastre

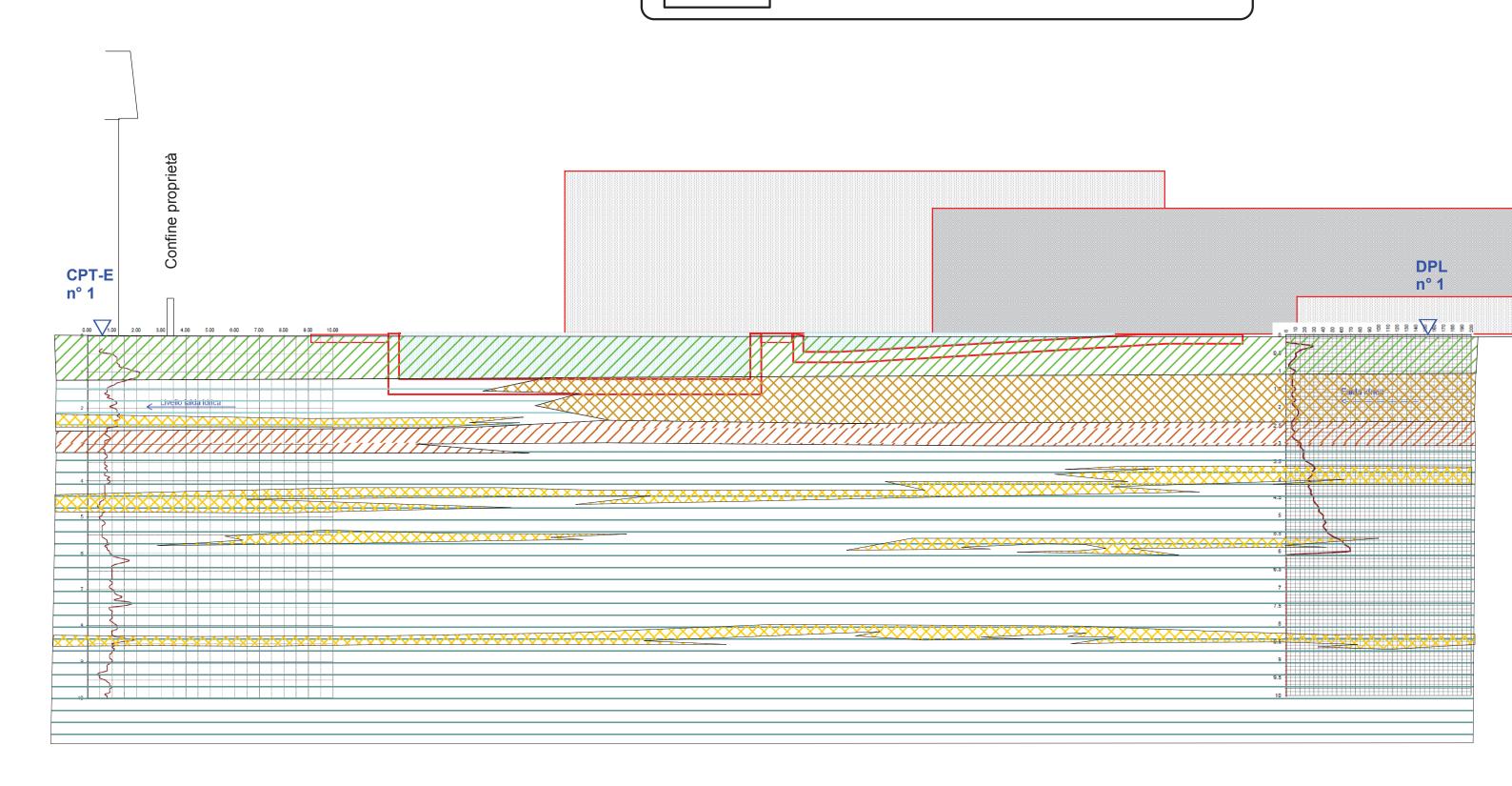
Sabbia limosa e limo sabbioso giallastro con livelletti argillosi

Argilla limosa grigio nocciola con livelli ossidati giallo-rossastri

Argilla grigiastra consistente con intercalazioni limoso-sabbiose

SEZIONE GEOLOGICA

Scala 1:100



STRATIGRAFIA n° 1

Committente: Comune Data: 01.09.1986

Località: Via Cerchia - Mattatoio

Comune: RUSSI (Ra)

Attrezzatura: Carotaggio POZZO ACQUA

Dott. ANDREATTA GIANCARLO GEOLOGO Via XXV Aprile, 140 - CASTEL BOLOGNESE (Ra) Via I° Maggio, 85/c - IMOLA (Bo) Tel. 0546/656362 - cell. 333/2209149

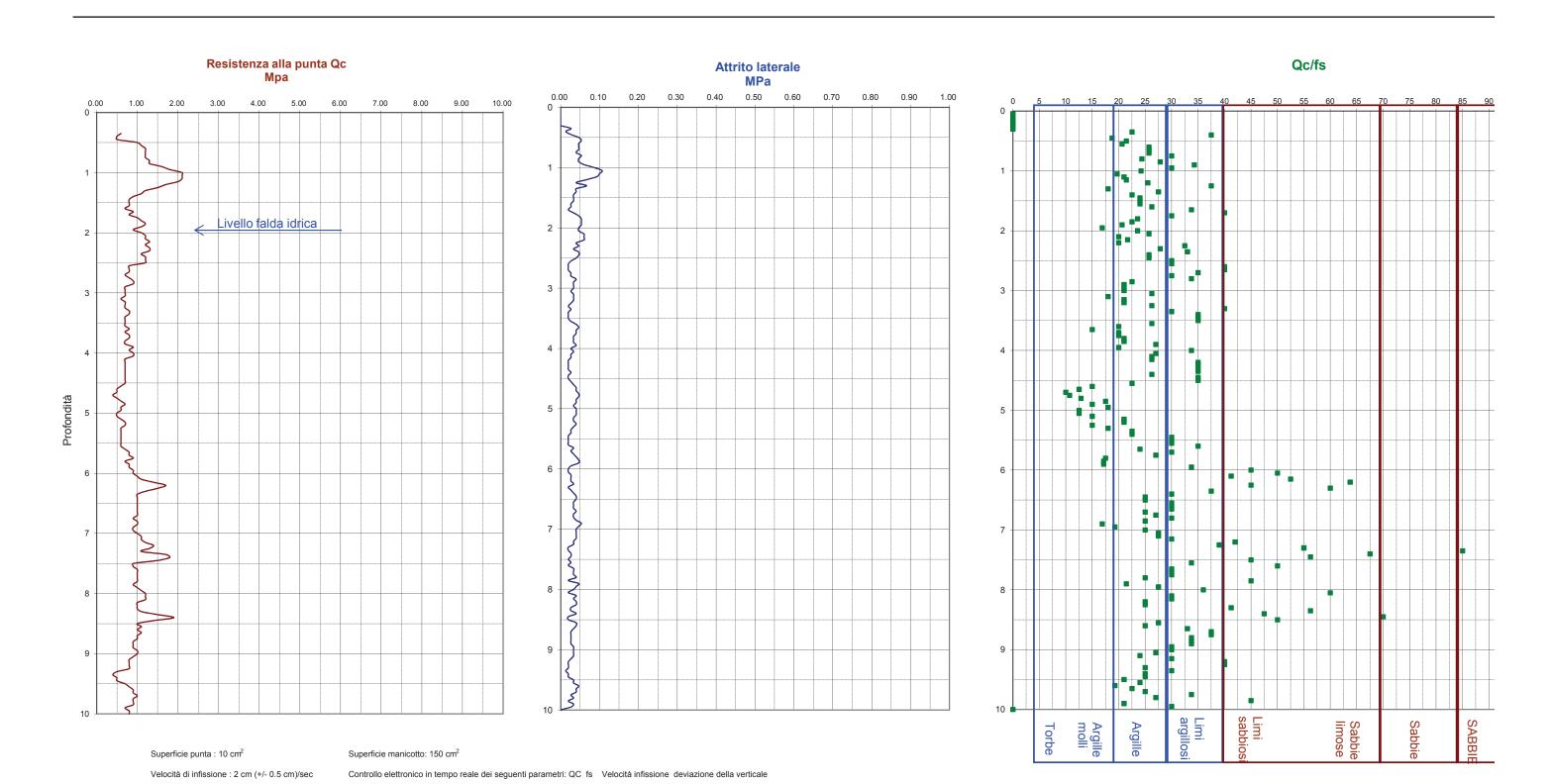
PROVA penetrometrica statica C.P.T.E. n°

Punta elettrica - acquisizione continua controllata in tempo reale (A.S.T.M. D 5778

Committente: Archivio

Località: via Molinaccio
Data: 14.04.2016

Profondità falda dal p.c. prova: 2.00 ml.



| PARAI Località | | TECNICI CPT-E naccio | N° 1 | Committente : | Archivio | | Data : | 14.04.2016 | |
|---|---|--|--|---|---------------------------------------|--|---|---|--|
| Prof. ml. | Rp RI daN/cmq | STRATIGRAFIA BEGEMANN | Colonna Falda stratigrafica idrica | ADDENSAMENTO (sabbia) CONSISTENZA (argilla) | Gamma't daN/mc | Sigma'v daN/cmq | Densità ed indice consistenza | Angolo Attrito e coesione | K Wink. |
| U.U5 U.15 U.15 U.2 | darvorriq | DEGEMANN | Strangfalloa Idiloa | JOHOIOTENEA (argina) | darvino | darwong | maroc consistenza | - Coosione | |
| U.25 U.3 U.35 U.4 U.45 | 5 U.2/2 | Argilia ilmosa Liivio Sabbioso Argilia | :::::::::::::::::::::::::::::::::::::: | SCARSAMENTE CONSISTENTE SCARSAMENTE AUDENSATA SCARSAMENTE CONSISTENTE | / /מו: טטפו טפסו | U.UU8 U.U10 U.U24 | บ. าอ Fiuiqo-piastica To % บ. เอ Fiuiqo-piastica | U.38647∠ dain/cmq ∠8 U.3∠1634 dain/ciiiq | 1.5 U.0 1.5 |
| CC.U CC.U O.U CO.U | 10 U.4/0 11 U.544 12 U.4/0 12 U.4/0 | Arğılıa ilmosa Argılla Argılla ilmosa Arğılla ilmosa | | Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente | 1/53 1/6/ 1/80 1/80 | U.U33 U.U42 U.U31 U.U0U | U.31 Molie-piastica U.43 Molie-piastica U.37 Molie-piastica U.37 Molie-piastica U.37 Molie-piastica | U.743049 QAIV.CMQ U.707870 QAIV.CMQ U.7171WB QAIV.CMQ U.77180 QAIV.CMQ U.77180 QAIV.CMQ U.77180 QAIV.CMQ | 2.5 3.5 3.0 3.0 |
| 0.7 0.75 0.0 0.0 0.0 | 12 U.4/0 12 U.4/0 12 U.4/0 12 U.4/0 12 U.4/0 13 U.544 13 U.4/0 | Limo argilloso Argilla ilmosa | | inediamente consistente inediamente consistente inediamente consistente inediamente consistente | 1/00 1/80 1/92 1/92 | 0.000 0.077 080.0 080.0 | U.37 IVIOIIE-piastica U.37 IVIOIIE-piastica U.43 IVIOIIE-piastica U.43 IVIOIIE-piastica 21 % | 0.771437 dain/cmq 0.835001 dain/cmq 0.835438 dain/cmq | 1.5 U.0 1.5 2.5 3.0 3.0 3.0 3.0 3.5 4.2 |
| 0.9 0.95 1 1.05 1.1 | 10 U.470 10 U.012 21 U.884 21 1.088 21 1.020 | | ::=::=::=:: | FOCO ADDENSA IA CONSISTENTE (COMPATIA) CONSISTENTE (COMPATIA) CONSISTENTE (COMPATIA) LONSISTENTE (COMPATIA) | 1000 104 1 1804 1804 1804 | U.1U3 U.11Z U.1ZZ U.131 U.14U | U.DT MASTICA U.DT MASTICA U.DT MASTICA U.DT MASTICA U.DT MASTICA | 31 1.109/01 dain/cmq 1.19//32 dain/cmq 1.19/325 dain/cmq 1.19/318 dain/cmq | 5.U 0.U 0.U 0.U |
| 1.15 1.2 02.1 1.3 | 20 U.952 17 U.00U 15 U.4U8 | Arğılıa IIMOSA Algılıa IIMOSA LIMO SABBIOSO | | Consistente (compatta) Consistente (compatta) Consistente (compatta) PUCO ADDENSATA Mediamente consistente | 1857 1032 1000 1780 | U.15U U.159 U.167 U.176 | U.D I MASTICA U.DD MASTICA LI MOILE-DIASTICA U.D IVIDIIE-DIASTICA | 1.232541 dain/cmq 1.046957 dain/cmq 31 0.768989 dain/cmq | 5.0 4.0 4.2 4.0 3.0 2.5 2.0 |
| 1.35 1.4 1.45 1.5 1.55 | 71 0.408 9 0.408 | Argilia Limo argilioso Argilia limosa Argilia limosa Argilia limosa | | Mediamente consistente Mediamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente | 1/0/ 1/3/ 1/20 1/20 | U.185 U.193 U.2U2 U.21U | 0.37 Mone-piastica 0.31 Mone-piastica 0.25 Fiuno-piastica 0.25 Fiuno-piastica 0.25 Fiuno-piastica | U.704322 GaIN/CMQ U.575212 GAIN/CMQ U.51032 GAIN/CMQ U.510338 GAIN/CMQ U.510124 GAIN/CMQ | 3.U 2.U 2.U |
| 1.05 1.05 1.7 1.7 | 8 U.34U 1 U.212 9 U.212 0 U.204 1U U.34U | Argilia ilmosa Argilia ilmosa Limo argilioso Limo argilioso Limo argilioso Limo argilioso | | Scarsamente consistente Scarsamente consistente Mediamente consistente SCARSAMIENTE AUDENSATA Mediamente consistente | 1/20 1/00 1/3/ 1000 1/03 | U.219 U.228 U.230 U.244 U.233 | U.15 Fluido-piastica U.31 Molle-piastica | U.949400 GAIN/CMQ U.974143 GAIN/CMQ 29 U.038179 GAIN/CMQ U.702400 GAIN/CMQ | 2.0 1.5 2.5 U.0 |
| 1.0 00.1 1.9 1.9 1.90 | 11 U.4/0 12 U.544 11 U.544 | Limo argilioso Argilia ilmosa Argilia ilmosa Argilia Argilia | | iviediamente consistente wediamente consistente iviediamente consistente iviediamente consistente | 1/0/ 1/8U 1/0/ | U.202 U.2/1 U.2/9 U.2/9 | U.31 Mone-piastica U.37 Mone-piastica U.37 Mone-piastica U.43 Mone-piastica U.43 Mone-piastica U.57 Mone-piastica | 0.700031 dain/cmq 0.701905 dain/cmq 0.572055 dain/cilid | 2.U 2.U 1.0 2.0 0.0 2.0 3.U 3.U 3.U 3.U |
| ∠ ∠.U5 ∠.1 ∠.15 | 11 U.4/0 12 U.4/0 12 U.012 13 U.012 | Argilia limosa Argilia limosa Argilia Argilia limosa | | Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente | /0/ /8U /8U /92 | U.292 U.290 U.3UU U.3U4 | U.37 MONE-PIASTICA U.37 MONE-PIASTICA U.5 MONE-PIASTICA U.45 MONE-PIASTICA | 0.701003 gan/cmd 0.700003 gan/cmd 0.70000 gan/cmd 0.800204 gan/cmd 0.70071 gan/cmd | 3.U 3.U 4.U 3.D 3.D 3.D 3.U 3.U 3.U |
| Z.Z Z.Z Z.3 Z.30 Z.4 | 13 U.408 13 U.470 11 U.340 | Limo argilioso Limo argilioso Limo argilioso | | inediamente consistente inediamente consistente inediamente consistente inediamente consistente inediamente consistente | 10U 192 192 101 10U | U.3U0 U.312 U.313 U.319 U.323 | U.3 Mone-piastica U.43 Mone-piastica U.43 Mone-piastica U.37 Mone-piastica U.37 Mone-piastica | 0.76571 dain/cmq 0.830059 dain/cmq 0.82996 dain/cmq 0.700971 dain/cmq 0.705321 dain/cmq | 4.0 3.0 3.0 3.0 |
| ∠.45 ∠.5 ∠.55 ∠.05 | 12 1 0.4/0 | Argina iiriosa | | mediamente consistente mediamente consistente Scarsamente consistente SCAKSAMENTE AUDENSATA | / 0U / 8U / 2U 55U | U.321 U.331 U.335 U.337 | U.37 iviolie-piastica U.37 iviolie-piastica U.25 Fiulido-piastica To % | 0.705224 dain/cmq 0.705127 dain/cmq 0.50725 dain/cmq 29 | 3.U 3.U 2.U U.ŏ U.ŏ U.ŏ |
| 2.05 2.1 2.15 2.0 | / 0.704 | LIIVIO SABBIUSU LIIVIO SABBIUSO LIMO argilioso LIMO argilioso Argilia limosa Argilia limosa | ::=::=::=: ::=:: :=:=:=: ::=::=: | SCARSAMENTE ADDENSATA SCARSAMENTE ADDENSATA SCARSAMENTE CONSISTENTE MECIAMENTE CONSISTENTE | 55U 5UU 12U 131 | U.34U U.343 U.340 U.35U | 16 % 10 % 0.25 Fluido-plastica 0.31 Molie-plastica | 29 20 0.506962 dain/cmq 0.571317 dain/cmq | U.0 U.0 Z.U Z.S |
| 2,55 2,5 3 3,05 | / I U.34U | Argilia ilmosa Argilia ilmosa Argilia ilmosa Argilia ilmosa Limo argilioso | | Mediamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente | /3/ /UU /UU /UU /UU | U.354 U.357 U.301 U.304 | U.31 Mone-piastica U.15 Fiundo-piastica U.15 Fiundo-piastica U.15 Fiundo-piastica U.15 Fiundo-piastica | U.5/1225 GaIN/CMQ U.442244 GAIN/CMQ U.442157 GAIN/CMQ U.44207 GAIN/CMQ U.441985 GAIN/CMQ | 2.5 1.5 1.5 |
| 3.15 3.15 3.2 3.25 | 1 U.212 b U.34U 1 U.34U 1 U.34U 1 U.212 | Argilia Argilia Ilmosa Alullia Ilmosa | | Scarsamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente | 6// /UU /UU /UU | U.308 U.371 U.374 U.370 U.381 | U.25 Fluido-piastica U.25 Fluido-piastica U.15 Fluido-piastica U.15 Fluido-piastica U.15 Fluido-piastica | 0.441812 dain/cmq 0.441812 dain/cmq 0.441812 dain/cmq 0.441820 dain/cmq 0.441838 dain/cmq | 2.0 2.5 1.5 1.5 1.5 1.5 2.0 1.5 1.0 0.8 2.0 0.0 |
| 3.3 3.35 3.4 3. 4 5 | 8 U.2U4 8 U.212 1 U.2U4 1 U.2U4 | FIIMO SABBIOSO FIIMO SABBIOSO FIIMO SABBIOSO | | SCARSAMENTE ADDENSATA SCARSAMENTE ADDENSATA SCARSAMENTE ADDENSATA | 55U 7.2U 5UU 5UU | U.364 U.366 U.390 U.393 | 18 % U.25 Fiulao-plastica 10 % 10 % | 29 υ.ουο927 ααιν/cmq 26 20 | U.8 2.U U.0 U.0 |
| 3.5 3.55 3.6 3.65 3.7 | 1 U.2U4 1 U.212 8 U.4U8 1 U.410 0 U.4U0 | | ::=::=::=:: :::::::::::::::::::::::::: | SCARSAMENTE AUDENSATA SCARSAMENTE CONSISTENTE MECIAMENTE CONSISTENTE MECIAMENTE CONSISTENTE MECIAMENTE CONSISTENTE | 500 700 720 700 720 | U.393 U.399 U.4U2 U.4U0 U.4 IU | 10 % U. 15 Fiuido-piastica U.31 Molle-piastica U.43 Molle-piastica U.51 Molle-piastica | 28 U.441200 GAIN/CMQ U.5U5053 GAIN/CMQ U.441U3 GAIN/CMQ U.5U5507 GAIN/CMQ | U.0 1.5 2.5 3.5 2.5 |
| 3./5 3.8 3.85 3.85 | 8 U.408 1 U.340 1 U.340 1 U.340 9 U.340 | Argilia Argilia limosa Argilia limosa Limo argilioso | | mediamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente mediamente consistente mediamente consistente | /20 /00 /00 /3/ | U.413 U.417 U.420 U.424 | U.51 Molie-piastica U.15 Fiuido-piastica U.15 Fiuido-piastica U.15 Molie-piastica U.51 Molie-piastica | 0.50507 data/cmq 0.505297 data/cmq 0.440764 data/cmq 0.440677 data/cmq 0.505478 data/cmq | 2.0 2.0 1.0 1.0 2.0 2.0 |
| 3.95 4 4.05 4.1 | 0 U.4U0 9 U.212 9 U.34U 1 U.212 | Argilia Limo argilioso Limo argilioso Limo argilioso | | iviediamente consistente iviediamente consistente iviediamente consistente Scarsamente consistente | 12U 131 131 1UU | U.421 U.431 U.435 U.438 | 0.51 Mone-piastica 0.31 Mone-piastica 0.31 Mone-piastica 0.15 Fiuldo-piastica 0.15 Fiuldo-piastica | 0.504942 0ain/cmq 0.509297 0ain/cmq 0.509205 0ain/cmq 0.440225 0ain/cmq | 2.5 |
| 4.15 4.2 4.25 4.3 | / U.2/2 / U.2U4 / U.2U4 / U.2U4 / U.2U4 | LIMO ARBIUSU LIMU SABBIUSU LIMU SABBIUSU LIMU SABBIUSU | | SCARSAMENTE AUJENSATA SUAKSAMENTE AUJENSATA SUAKSAMENTE AUJENSATA SUAKSAMENTE AUJENSATA SUAKSAMENTE AUJENSATA | 000 000 000 000 | U.442 U.444 U.447 U.449 U.452 | 10 % 10 % 10 % | 0.440138 dain/cmq 20 28 28 | 1.5 1.5 0.0 0.0 0.0 |
| 4.35 4.4 4.45 4.5 4.55 | 1 0.204 1 0.214 1 0.204 1 0.204 0 0.212 | LIMO SABBIOSO LIMO SABBIOSO LIMO SABBIOSO LIMO SABBIOSO Argilia ilmosa | | SCARSAMIENTE ADDENSATA SCARSAMIENTE ADDENSATA SUARSAMIENTE ADDENSATA SUARSAMIENTE ADDENSATA SCARSAMIENTE ADDENSATA SCARSAMIENTE ADDENSATA | 000 000 000 010 | U.432 0C4.U 0C4.U U.40U U.404 | 10 % U. 15 Fiuloo-plastica 10 % 10 % U. 15 Fiuloo-plastica | 28 U.4398U2 dain/cmq 20 28 U.375147 dain/cmq | 0.U 0.U 0.U |
| 4.0 4.05 4.7 4.75 | 5 U.34U 5 U.4U8 | Arğılla organica Argilla organica Algılla organica | | iviediamente consistente wediamente consistente ocarsamente consistente wediamente consistente | บติต บติต อา ต บติต | U.407 U.47U U.473 U.470 | บ.ชา เพิ่มเต-ที่เสรินตล บ.ชา เพิ่มเต-ที่เสรินตล บ.ชว ที่เมนิบ-ที่เสรินตล บ.ชา เพิ่มเต-ที่เสรินตล | 0.510619 dain/cmd 0.510558 dain/cmd 0.246015 dain/cmd 0.510581 dain/cmd | 1.5 2.5 2.0 2.0 2.0 |
| 4.8 4.85 4.9 4.95 | b 0.408 | Argilia organica Argilia organica Argilia organica Argilia organica Argilia organica | 1 | Mediamente consistente Scarsamente consistente Mediamente consistente Scarsamente consistente Mediamente consistente | 01/0 11/0 11/0 UCO | U.48U U.483 U.487 U.49U U.493 | U.37 Molie-piastica U.25 Fiuido-piastica U.37 Molie-piastica U.25 Fiuido-piastica U.21 Molie-piastica | U.3/4/43 dain/cmd U.439 IU3 dain/cmd U.3/45/2 dain/cmd U.3/4400 dain/cmd U.3U990 dain/cmd | 3.U 2.U 3.U |
| 5.U5 5.1 5.15 5.2 | 5 U.4U8 b U.4U8 l U.34U l U.34U | Argilia organica Argilia organica Argilia organica Argilia ilmosa Argilia | | inediamente consistente inediamente consistente scarsamente consistente scarsamente consistente | 000 07/ 00/ 00/ | U.497 U.00U U.5U4 U.5U7 | 0.31 Mone-prastica 0.31 Mone-prastica 0.31 Mone-prastica 0.31 Mone-prastica 0.15 Fluido-prastica 0.25 Fluido-prastica | 0.30988 dain/cmq 0.374242 dain/cmq 0.438802 dain/cmq 0.438815 dain/cmq | 2.5 2.5 3.0 1.5 2.0 |
| 5.∠5 5.3 5.35 5.4 | b U.4U8 b U.34U b U.212 b U.212 | Argilia organica Argilia Argilia ilmosa Argilia ilmosa | | iviediamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente |)) ())) ())) () | U.51U U.514 U.517 U.521 | บ.37 เท่ดแย-piastica บ.25 Fiuldo-piastica บ.15 Fiuldo-piastica บ.15 Fiuldo-piastica | 0.373984 dain/cmq 0.3739 dain/cmq 0.373815 dain/cmq 0.373731 dain/cmq | 3.U 2.U 1.5 1.5 |
| 5.45 5.55 5.05 5.05 | 0 U.2U4 0 U.2U4 0 U.2U4 1 U.2U4 7 U.2U4 0 U.34U | LIITIO AIGIIIOSO LIMO AIGIIIOSO LIMO SABBIUSO AIGIIIA IIMOSA | | SCARSAMENTE CONSISTENTE SCARSAMENTE CONSISTENTE SCARSAMENTE AUDENSATA SCARSAMENTE AUDENSATA SCARSAMENTE CONSISTENTE | 0// 0// 0// 5UU /2U | U.524 U.521 U.531 U.533 U.531 | U. 15 Fidiqu-piastica U. 15 Fidiqu-piastica U. 15 Fidiqu-piastica 16 % U.25 Fidiqu-piastica | U.373047 UAIN/CITIQ U.373003 GAIN/CITIQ U.373479 GAIN/CITIQ 25 U.5U2221 GAIN/CITIQ | 1.5 1.5 U.0 |
| 0.7 0.75 0.8 0.80 | 0 U.212 9 U.34U 1 U.4U8 6 U.410 | LIITIO AIGIIIOSO LIMO AIGIIIOSO AIGIIIA AIGIIIA | | Scarsamente consistente scarsamente consistente wedamente consistente wedamente consistente | 12U 131 1UU 12U | U.54U U.544 U.540 U.551 | บ.25 Fiuluo-piastica บ.31 Molie-piastica บ.25 Fiuluo-piastica บ.31 Molie-piastica | 0.502131 dain/cind 0.506486 dain/cmq 0.437506 dain/cmq 0.501863 dain/cmq | 2.0 2.0 2.0 2.0 2.0 2.0 2.0 |
| 5.9 5.95 0 0.05 0.1 | ö U.4/0 y U.2/2 y U.204 10 U.204 11 U.2/2 | AIĞIIIA LIITO AIGIIIOSO LIIVO SABBIUSO LIIVO SABBIUSO LIIVO SABBIUSO | | MEGIAMENTE CONSISTENTE MEGIAMIENTE CONSISTENTE SUARSAMIENTE AUDENSATA SUARSAMIENTE AUDENSATA | 72U 737 33U 33U 33U | U.000 U.000 U.001 U.004 U.007 | U.51 Molle-plastica U.51 Molle-plastica To % To % To % | 0.501773 dain/cmd 0.500120 dain/cmd 29 29 30 | υ.δ υ.δ |
| 0.15 0.2 0.25 0.3 | 14 U.212 11 U.212 15 U.34U 12 U.2U4 | SARRIA FIMOSA SARRIA FIMOSA SARRIA FIMOSA | | FUCU ADDENSA IA | บบช บบช บบช บติ <i>ต</i> | 0.507 0.075 0.075 0.075 0.075 | 23 % 21 % 21 % 23 % 19 % | 31 31 31 30 | 1.5 1.9 2.2 1.9 1.5 |
| 0.35 0.4 0.45 0.5 | 10 U.2/2 10 U.34U 10 U.4U0 10 U.4U8 | LIMO SABBIOSO Argina innosa Argina innosa | ::=::=::=: ::::::::::::::::::::::::::: | POCO ADDENSATA MEDIAMENTE CONSISTENTE MEDIAMENTE CONSISTENTE MEDIAMENTE CONSISTENTE | 55U 753 753 753 | 0.561 0.565 0.565 0.565 | 19 % U.31 Mone-piastica U.31 Mone-piastica U.31 Mone-piastica U.31 Mone-piastica | 0.029728 dain/cmq 0.029022 dain/cmq 0.029022 dain/cmq | 1.5 2.5 |
| 0.00 0.00 0.00 0.7 0.75 | 10 | Limo argilioso Limo argilioso Limo argilioso Argilia limosa Limo argilioso | | Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente | /53 /53 /53 /53 /3/ | U.090 U.0UU U.0U4 U.0U0 U.0U1 | U.31 Mone-piastica U.31 Mone-piastica U.31 Mone-piastica U.31 Mone-piastica U.31 Mone-piastica | 0.029034 GaIN/CMQ U.029041 GAIN/CMQ U.029041 GAIN/CMQ U.0301010 GCCC2000 U.004010 GAIN/CMQ | 2.5 2.5 2.5 2.5 2.5 |
| 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 | 10 U.34U 10 U.4U8 9 U.544 9 U.470 | Limo arğilloso Argilla limosa Argilla Algilla | | iviediamente consistente wediamente consistente iviediamente consistente iviediamente consistente | /53 /53 /3/ | 0.015 0.019 0.022 0.020 | U.31 Molle-plastica U.31 Molle-plastica U.37 Molle-plastica U.37 Molle-plastica | 0.029108 dain/cmq 0.029074 dain/cmq 0.004030 dain/cmq 0.004444 dain/cmq | 2.5 2.5 2.0 3.0 3.0 |
| 1 CU.1 I.1 CI.1 | 10 U.4U8 11 U.4U8 11 U.4U8 12 U.4U8 | Argilia limosa Limo argilioso Limo argilioso Limo argilioso | | Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente | /53 /6/ /6/ | U.03U U.034 U.038 U.042 | 0.31 Molie-plastica 0.37 Molie-plastica 0.37 Molie-plastica 0.37 Molie-plastica | 0.028/9/ gain/cmg 0.093/149 gain/cmg 0.75/403 gain/cmg | 2.5 3.0 3.0 3.0 |
| 7.2 7.3 7.3 7.4 | 14 U.34U 13 U.34U 11 U.2U4 11 U.2U4 16 U.212 | SARRIA FINE SARRIA-GHIAIA PINO SARRIOSO FINO SARRIOSO | 0: 0: 0: 0: 0: 0: | FUCU ADDENSATA SUAKSAMENTE ADDENSATA FUCU ADDENSATA FUCU ADDENSATA | 000 000 000 000 000 | U.040 U.048 U.05U U.053 U.055 | 23 70 23 70 18 70 19 70 23 70 | 31 29 30 31 | 1.9 1.9 0.8 1.5 1.9 |
| 7.45 7.5 7.5 7.5 0.1 | 10 U.212 9 U.204 9 U.212 10 U.204 | SABBIA LIWUSA LIMO argiiloso SABBIA LIWUSA | 111111111111111111111111111111111111111 | SCAKSAMEN I E ADDENSA I A SCAKSAMEN I E ADDENSA I A POUCO ADDENSA I A POUCO ADDENSA I A | 000 000 131 000 | 200.U 200.U 200.U 800.U | ∠3 % 18 % ∪.31 Molle-plastica 18 % | 3 I 29 U.563467 дапуста 29 | 1.8 U.8 2.5 U.8 2.5 |
| 00.1 1.1 01.1 0.1 | 10 0.340 10 0.408 | Limo arğilloso Limo argilloso Argilla ilmosa | | Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente | /53 /53 /53 | U.072 U.070 U.00U U.003 | U.31 Molie-piastica U.31 Molie-piastica U.31 Molie-piastica U.31 Molie-piastica | 0.02//02 dain/cmq 0.02/000 dain/cmq 0.02/004 dain/cmq 0.02/4/1 dain/cmq | 2.5 2.5 |
| CÖ. 1 E. 1 CE. 1 O CU.0 | 9 U.2U4 1U U.470 11 U.4U0 12 U.34U 12 U.2U4 | LIIMU SABBIUSU Argilia Ilmosa LIIMU SABBIUSU SABBIA LIIMUSA | | SCARSAMENTE ADDENSATA MEDIAMENTE CONSISENTE MEDIAMENTE CONSISENTE PUCU ADDENSATA PUCU ADDENSATA | 00U 703 707 00U 00U | 0.080 0.090 0.094 0.090 0.099 | 18 % U.31 Mone-plastica U.37 Mone-plastica 19 % 19 % | 29 0.027309 dain/cmq 0.09100 dain/cmiq 30 30 | 0.8 2.3 3.0 1.3 |
| ö.15 ö.15 o.∠ ö.∠5 | 12 U.4U8 10 U.34U 10 U.4U0 10 U.4U8 | Limo argilioso Limo argilioso Argilia limosa Argilia limosa | | iviediamente consistente wediamente consistente iviediamente consistente wediamente consistente | /8U /33 /33 /33 | U./U3 U./U/ U./11 U./14 | บ.ชา เพิ่มแย-piastica บ.ชา เพิ่มแย-piastica บ.ชา เพิ่มแย-piastica บ.ชา เพิ่มแย-piastica | 0.755673 dain/cmq 0.626666 dain/cmq 0.626792 dain/cmq 0.626696 dain/cmq | 3.U 2.5 2.5 2.5 |
| | 11 U.2/2 15 U.2/2 19 U.4U8 14 U.2U4 10 U.2U4 | OADDIA LINE OABRIA FIMOOA OABRIA FIMOOA | | FUCU ADDENSA IA FUCU ADDENSA IA FUCU ADDENSA IA FUCU ADDENSA IA SUAKSAMIEN I E ADDENSA IA | 000 000 000 000 000 | U./1/ U./2U U./23 U./20 U./29 | 19 % 23 % 21 % 19 % 18 % | 3U 3T 3U 2W | 1.5 1.9 2.2 1.5 0.8 |
| 0.55 0.5 0.05 0.7 | 11 U.4U8 10 U.4U8 11 U.34U 10 U.212 | LIMO ARGIIIOSO ARGIIIA IIMOSA LIMO ARGIIIOSO LIIVIO AABBIOOO | | Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente POCO ADDENSA I A | /0/ /33 /0/ 33U | U./32 U./30 U./40 U./43 | U.37 IVIOIIE-PIASTICA U.31 IVIOIIE-PIASTICA U.37 IVIOIIE-PIASTICA 119 70 | บ.อยบอยอ ตลเง/cmq บ.อยาออ ตลเง/cmq บ.อยบอบอ ตลเง/cmq อบ | 3.U 2.5 3.U |
| გ./ე გ.გ გ.გე გ.გე | 70 U.212 9 U.212 9 U.212 9 U.212 | LIMO SABBIOSO LIMO argilloso LIMO argilloso | ::=::=::=: | PUCU ADDENSA I A MEDIAMENTE CONSISTENTE INFEDIAMENTE CONSISTENTE MEDIAMENTE CONSISTENTE | 55U 131 131 131 | U./40 U./49 U./53 U./5/ | 19 % U.3 I Molle-plastica U.3 I Molle-plastica U.3 I Molle-plastica | 30 0.561384 dain/cmq 0.561292 dain/cmq 0.561201 dain/cmq | 1.5 2.5 2.5 2.5 2.5 |
| 0.95 9.05 9.1 9.15 | 1U U.34U 1U U.34U 9 U.34U 6 U.34U 6 U.272 | LIITIO AIĞIIIOSO LIITIO AIĞIIIOSO LIITIO AIĞIIIOSO AIĞIIIA IITIOSO | | Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Scarsamente consistente Scarsamente consistente | 100 100 101 120 120 | 0.70U U.704 U.708 U.771 U.775 | U.3 I Mone-piastica U.3 I Mone-piastica U.3 I Mone-piastica U.25 Fiuloo-piastica U.25 Fiuloo-piastica | 0.02004 UAIN/CITIQ 0.02040 CAIN/CITIQ 0.00021 CAIN/CITIQ 0.490360 CAIN/CITIQ 0.490290 CAIN/CITIQ | 2.0 2.5 2.0 2.0 2.0 |
| 9.2 9.25 9.3 9.35 | 0 U.2U4 8 U.2U4 9 U.2U4 4 U.130 | LIIVIU SÄBBIUSU LIIVIU SABBIUSU Argiila IIMOSA LIMO argiiloso | ;;=;=;=;=; ;;=;=;=;=;=;=;=;=;=;=;=;=;=; | OUAROAIVIEN LE AUDENDA LA OUAROAIVIEN LE AUDENDA LA PRIVA DI CONSISTENZA PRIVA DI CONSISTENZA | บอต บอต บตต ฮาต | U.//0 U./8U U./84 U./8/ | 10 % 18 % U.1 Fluido-plastica | 29 29 U.3UZ/38 dain/cmq U.238214 dain/cmq | 0.0 0.8 1.0 1.0 |
| 9.4 9.40 9.5 9.50 | 5 U.2U4 5 U.2U4 7 U.34U 8 U.34U | Argilia lifnosa Argilia lifnosa Argilia lifnosa Argilia lifnosa | | Priva di consistenza Priva di consistenza Scarsamente consistente Scarsamente consistente | 00U 00U 1UU 1ZU | 0.790 0.797 0.797 0.800 | U.1 Fluido-piastica U.1 Fluido-piastica U.1 Fluido-piastica U.15 Fluido-piastica U.25 Fluido-piastica | 0.30258 dain/cmq 0.302459 dain/cmq 0.431306 dain/cmq 0.495653 dain/cmq | 1.0 |
| 9.0 9.05 9.1 9.75 9.8 | 9 U.4/0 9 U.4U0 1U U.4U0 9 U.2/2 | Argilia Argilia Ilmosa Argilia Ilmosa | | Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente Mediamente consistente | 131 131 133 131 131 | U.8U4 U.8U8 U.01∠ U.813 U.819 | U.37 Molie-plastica U.31 Molie-plastica U.31 Molie-plastica U.31 Molie-plastica U.31 Molie-plastica | U.500018 GaIN/CMQ DITIONING 02420.0 DITIONING 02420.0 DITIONING 040400.0 DITIONING 040400.0 | 2.0 3.0 2.5 2.5 2.5 2.5 0.8 1.5 2.0 |
| 9.6 9.85 9.9 9.80 | 9 U.∠U4 1 U.34U | LINO AIGINOSO LINO SABBIOSO AIGINO AIGINOSO | ::=::=::=: | SCARSAMENTE ADDENSATA SCARSAMENTE ADDENSATA SCARSAMENTE CONSISTENTE | 737 55U 7UU 72U | 0.019 0.022 0.03 0.029 | U.31 Molie-plastica U.15 Huldo-plastica U.25 Huldo-plastica | 0.559049 dain/cmq 29 0.4500 dain/cmq 0.494950 dain/cmq | U.8 1.5 2.0 |

Prova Penetrometrica dinamica DPL30 n°

CARATTERISTICHE STRUMENTALI:

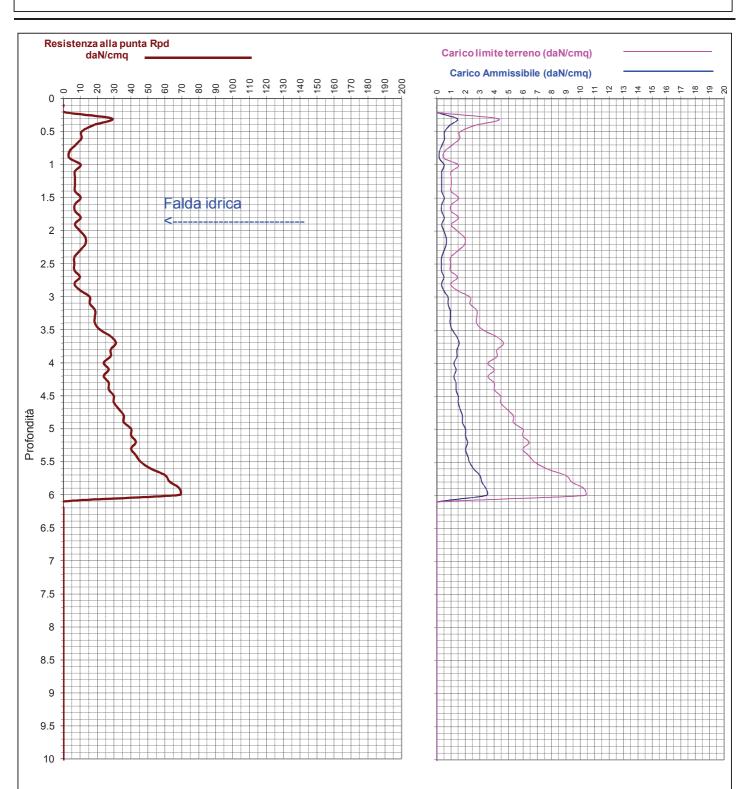
Massa battente = 30 kg. Altezza caduta = 20 cm. Sezione punta = 10 cmq

COOPROGETTO Committente: Località: via dello Sport Comune: **RUSSI**

1.80

Data: 14.04.2016 Profondità Falda: ml.

Coeff. di sicurezza = 20



ANDREATTA dott. GIANCARLO - GEOLOGO
Via XXV Aprile nº 140 - Tel. 0546-656362. CastelBolognese (Ra)

Committ.: COOPROGETTO RUSSI Loc.: via dello Sport PARAMETRI GEOTECNICI - DPL30 N°

Data: 14.04.2016 Prof.acqua: ml. 1.80

| COMMIT | | | | KUBBI | | | | VIA dello sport | | Data: | | | FIOI.acqu | | 1.80 | |
|-----------------|----------|----------------|--------------|--------------|----------------|---------------|----------|--------------------------------|-----------|-------|-------------------|------------------------------------|---------------------|------|--------------|-------|
| Prof. | NT 7 0 | Rp din. | Y' t | Y' t | Angolo | Attrito | Dr % | Addensamento | Kw / CARD | Kh | Cu | Consistenza | Cu1 | Cu2 | Kw (ARGIL | Kh |
| ml. | N10 | daN/cmg | (Sabb.) | (Arg.) | Corr. Rdin. | Corr. Nspt | Sabb. | (SABBIA) | (SABE | | da SPT daN/cmq | (ARGILLA) | TERZAGHI daN/cmg | | (ARGIL | |
| 0 | | daiv/ ciliq | uaiv | riiiC | 0 | 0 | Sabb. | (SADDIA) | uan/ | liic | dan/ciliq | | daiv/ ciliq | | uan/ | CIIIC |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| 0.3 | 8 | 28.51 | 1650 | 1805 | 53 | 32 | 35 | Sciolta | 3 | 1.6 | 0.67 | Plastica | 0.91 | 0.90 | 8 | 2.85 |
| 0.4 | 5 | 17.82 | 1600 | 1735 | 45 | 31 | 23 | Sciolta | 2 | 1.0 | 0.35 | Molle-plastica | 0.59 | 0.56 | 5 | 1.78 |
| 0.5 | 3 | 10.69 | 1550 | 1659 | 40 | 29 | 18 | Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica | 0.48 | 0.34 | 3 | 1.07 |
| 0.6 | 3 2 | 10.69 7.13 | 1550 1500 | 1659 1598 | 38 35 | 29 28 | 18 16 | Molto sciolta Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica Fluido-plastica | 0.48 | 0.34 | 3 | 1.07 |
| 0.8 | 1 | 3.56 | 1500 | 1495 | 32 | 27 | 15 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica Fluido-plastica | 0.32 | 0.11 | 1 | 0.71 |
| 0.9 | 1 | 3.56 | 1500 | 1495 | 31 | 27 | 15 | Molto sciolta | 1 | 0.2 | 0.20 | Fluido-plastica | 0.16 | 0.11 | 1 | 0.36 |
| 1 | 3 | 10.19 | 1550 | 1651 | 35 | 29 | 18 | Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica | 0.45 | 0.34 | 3 | 1.02 |
| 1.1 | 2 | 6.79 | 1500 | 1591 | 33 | 28 | 16 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica | 0.30 | 0.22 | 1 | 0.68 |
| 1.2 | 2 | 6.79 | 1500 | 1591 | 32 | 28 | 16 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica | 0.30 | 0.22 | 1 | 0.68 |
| 1.3 | 2 | 6.79 | 1500 | 1591 | 32 | 28 | 16 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica | 0.30 | 0.22 | 1 | 0.68 |
| 1.4 | 2 | 6.79 10.19 | 1500 1550 | 1591 1651 | 31 33 | 28 29 | 16 18 | Molto sciolta Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica Fluido-plastica | 0.30 | 0.22 | 1 3 | 0.68 |
| 1.6 | 2 | 6.79 | 1500 | 1591 | 33 | 29 | 16 | Moito sciolta Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica Fluido-plastica | 0.45 | 0.34 | 1 | 0.68 |
| 1.7 | 2 | 6.79 | 1500 | 1591 | 30 | 28 | 16 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica | 0.30 | 0.22 | 1 | 0.68 |
| 1.8 | 3 | 10.19 | 550 | 651 | 32 | 29 | 18 | Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica | 0.45 | 0.34 | 3 | 1.02 |
| 1.9 | 2 | 6.79 | 500 | 591 | 30 | 28 | 16 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica | 0.30 | 0.22 | 1 | 0.68 |
| 2 | 3 | 9.73 | 550 | 645 | 32 | 29 | 18 | Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica | 0.43 | 0.34 | 3 | 0.97 |
| 2.1 | 4 | 12.97 | 550 | 688 | 33 | 30 | 19 | Sciolta | 2 | 0.7 | 0.30 | Molle-plastica | 0.51 | 0.45 | 4 | 1.30 |
| 2.2 | 4 | 12.97 9.73 | 550 550 | 688 645 | 33 31 | 30 29 | 19 18 | Sciolta Molto sciolta | 2 | 0.7 | 0.30 | Molle-plastica Fluido-plastica | 0.51 | 0.45 | 4 | 1.30 |
| 2.3 | 2 | 6.49 | 500 | 645 584 | 31 | 29 | 18 | Molto sciolta Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica Fluido-plastica | 0.43 | 0.34 | 1 | 0.65 |
| 2.4 | 2 | 6.49 | 500 | 584 | 30 | 28 | 16 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica Fluido-plastica | 0.29 | 0.22 | 1 | 0.65 |
| 2.6 | 2 | 6.49 | 500 | 584 | 30 | 28 | 16 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica | 0.29 | 0.22 | 1 | 0.65 |
| 2.7 | 3 | 9.73 | 550 | 645 | 31 | 29 | 18 | Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica | 0.43 | 0.34 | 3 | 0.97 |
| 2.8 | 2 | 6.49 | 500 | 584 | 29 | 28 | 16 | Molto sciolta | 1 | 0.4 | 0.22 | Fluido-plastica | 0.29 | 0.22 | 1 | 0.65 |
| 2.9 | 3 | 9.73 | 550 | 645 | 31 | 29 | 18 | Molto sciolta | 1 | 0.6 | 0.28 | Fluido-plastica | 0.43 | 0.34 | 3 | 0.97 |
| 3 3.1 | 5 | 15.52 15.52 | 600 600 | 714 714 | 33 | 31 31 | 23 23 | Sciolta Sciolta | 2 2 | 0.9 | 0.35 | Molle-plastica Molle-plastica | 0.52 | 0.56 | 5 5 | 1.55 |
| 3.1 | 6 | 18.62 | 600 | 714 | 33 34 | 31 | 23 | Sciolta Sciolta | 3 | 1.1 | 0.35 | Molle-plastica Molle-plastica | 0.52 | 0.56 | 7 | 1.55 |
| 3.3 | 6 | 18.62 | 600 | 742 | 33 | 31 | 27 | Sciolta | 3 | 1.1 | 0.51 | Molle-plastica Molle-plastica | 0.62 | 0.67 | 7 | 1.86 |
| 3.4 | 6 | 18.62 | 600 | 742 | 33 | 31 | 27 | Sciolta | 3 | 1.1 | 0.51 | Molle-plastica | 0.62 | 0.67 | 7 | 1.86 |
| 3.5 | 7 | 21.72 | 650 | 765 | 34 | 32 | 31 | Sciolta | 3 | 1.2 | 0.59 | Plastica | 0.72 | 0.78 | 8 | 2.17 |
| 3.6 | 9 | 27.93 | 700 | 802 | 35 | 32 | 36 | Media | 4 | 1.6 | 0.74 | Plastica | 0.89 | 1.01 | 8 | 2.79 |
| 3.7 | 10 | 31.03 | 700 | 818 | 35 | 33 | 37 | Media | 4 | 1.8 | 0.83 | Plastica | 0.99 | 1.09 | 9 | 3.10 |
| 3.8 | 9 | 27.93 | 700 | 802 | 35 | 32 | 36 | Media | 4 | 1.6 | 0.74 | Plastica | 0.89 | 1.01 | 8 | 2.79 |
| 3.9 | 9 | 27.93 23.80 | 700 | 802 | 35 | 32 32 | 36 35 | Media Sciolta | 4 | 1.6 | 0.74 | Plastica Plastica | 0.89 | 1.01 | 8 | 2.79 |
| 4.1 | 8 | 26.78 | 650 700 | 778 796 | 34 34 | 32 | 36 | Media | 3 | 1.4 | 0.67 | Plastica | 0.79 | 1.01 | 8 | 2.38 |
| 4.2 | 8 | 23.80 | 650 | 778 | 34 | 32 | 35 | Sciolta | 3 | 1.4 | 0.67 | Plastica | 0.79 | 0.90 | 8 | 2.38 |
| 4.3 | 9 | 26.78 | 700 | 796 | 34 | 32 | 36 | Media | 4 | 1.5 | 0.74 | Plastica | 0.85 | 1.01 | 8 | 2.68 |
| 4.4 | 9 | 26.78 | 700 | 796 | 34 | 32 | 36 | Media | 4 | 1.5 | 0.74 | Plastica | 0.85 | 1.01 | 8 | 2.68 |
| 4.5 | 10 | 29.75 | 700 | 812 | 35 | 33 | 37 | Media | 4 | 1.7 | 0.83 | Plastica | 0.94 | 1.09 | 9 | 2.98 |
| 4.6 | 10 | 29.75 | 700 | 812 | 34 | 33 | 37 | Media | 4 | 1.7 | 0.83 | Plastica | 0.94 | 1.09 | 9 | 2.98 |
| 4.7 | 11 | 32.73 | 750 | 826 | 35 | 33 | 39 | Media | 4 | 1.9 | 1.00 | Plastica | 1.04 | 1.20 | 9 | 3.27 |
| 4.8 | 12 12 | 35.70 35.70 | 750 750 | 839 839 | 35 | 33 | 41 41 | Media Media | 5 | 2.0 | 1.10 | Plastica Plastica | 1.13 | 1.29 | 10 10 | 3.57 |
| 4.9 5 | 12 | 40.00 | 800 | 839 856 | 35 35 | 33 34 | 41 45 | Media Media | 5 5 | 2.0 | 1.10 | Plastica Solido-plastica | 1.13 | 1.29 | 10 | 4.00 |
| 5.1 | 14 | 40.00 | 800 | 856 | 35 | 34 | 45 | Media | 5 | 2.3 | 1.26 | Solido-plastica | 1.21 | 1.47 | 10 | 4.00 |
| 5.2 | 15 | 42.86 | 800 | 866 | 36 | 34 | 46 | Media | 5 | 2.4 | 1.26 | Solido-plastica | 1.30 | 1.48 | 10 | 4.29 |
| 5.3 | 14 | 40.00 | 800 | 856 | 35 | 34 | 45 | Media | 5 | 2.3 | 1.26 | Solido-plastica | 1.21 | 1.47 | 10 | 4.00 |
| 5.4 | 15 | 42.86 | 800 | 866 | 35 | 34 | 46 | Media | 5 | 2.4 | 1.26 | Solido-plastica | 1.30 | 1.48 | 10 | 4.29 |
| 5.5 | 16 | 45.71 | 800 | 876 | 36 | 34 | 46 | Media | 5 | 2.6 | 1.26 | Solido-plastica | 1.39 | 1.49 | 10 | 4.57 |
| 5.6 | 18 | 51.43 | 800 | 893 | 36 | 34 | 50 | Media | 6 | 2.9 | 1.34 | Solido-plastica | 1.49 | 1.59 | 11 | 5.14 |
| 5.7 5.8 | 21 22 | 60.00 62.86 | 850 850 | 916 923 | 37 37 | 35 35 | 54 55 | Media Media | 6 7 | 3.4 | 1.56 | Solido-plastica | 1.67 | 1.76 | 11 | 6.00 |
| 5.8 | 24 | 68.57 | 850 | 923 | 37 | 35 | 55 | Media Media | 7 | 3.6 | 1.62 | Solido-plastica Solido-plastica | 1.75 | 2.02 | 12 | 6.86 |
| 6 | 25 | 68.70 | 850 | 936 | 37 | 35 | 57 | Media | 7 | 3.9 | 1.80 | Solido-plastica | 1.83 | 2.10 | 12 | 6.87 |
| | | | | | | | | | , | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | | | | | | | | | | | | | 1 | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | | | 1 | | 1 | | | | | | | | | | | |
| | 1 | | 1 | 1 | I | | 1 | | 1 | 1 | 1 | | I | I | | |

Committente: Archivio personale
Data: 21.12.2004
Località: Via Molinaccio

Comune: RUSSI (Ra)
Attrezzatura: carotaggio continuo

Dott. Geologo ANDREATTA GIANCARLO Via XX Aprile n° 140 CASTELBOLOGNESE (Ra)

Tel. 0546-656362

