

## **CONSORZIO DI BONIFICA 5 TOSCANA COSTA**

# SISTEMAZIONI IDRAULICO FORESTALI SUL CANALE TRECINA E FOSSO VALMITERA IN LOCALITÀ PIAN DEL LAGO IN COMUNE DI MASSA MARITTIMA (GR)

PSR 2014 - 2020 REGIONE TOSCANA - SOTTOMISURA 8.3. ANNUALITÀ 2015



## **PROGETTO DEFINITIVO - ESECUTIVO**

## Elaborato 15 – Relazione geotecnica

## Gruppo di Lavoro

Dott. Ing. Simone Galardini Dott. Ing. Chiara Chiostrini Dott. Ing. Federico Orlandini Dott. For. Katuscia Begliomini

<b>Codice</b> 09506	<b>Emesso</b> Galardini	D.R.E.AM. Italia Via Garibaldi, 3 Pratovecchio Stia (Ar) - Tel. 0575 52.95.14 Via Enrico Bindi n.14, Pistoia – Tel 0573 36.59.67	4
<b>Rev.</b> 00	Controllato Chiostrini	http://www.dream-italia.it AZIENDA CON SISTEMA DI GESTIONE QUALITÀ	24
<b>Data</b> Dicembre 2020	Approvato D.T. Miozzo	CERTIFICATO DA DNV = ISO 9001=	D.R.E.

## Relazione Geotecnica

#### Dati

## Geometria profilo terreno a monte del muro

### Simbologia adottata

(Sistema di riferimento con origine in testa al muro, ascissa X positiva verso monte, ordinata Y positiva verso l'alto)

- n° numero ordine del punto
- X ascissa del punto espressa in [m]
- Y ordinata del punto espressa in [m]
- A inclinazione del tratto espressa in [°]

n°	X	Y	A		
	[m]	[m]	[°]		
1	0.00	0.00	0.000		
2	5.00	0.00	0.000		

Inclinazione terreno a valle del muro rispetto all'orizzontale 0.000 [°]

#### **Falda**

#### Simbologia adottata

(Sistema di riferimento con origine in testa al muro, ascissa X positiva verso monte, ordinata Y positiva verso l'alto)

- n° numero ordine del punto
- X ascissa del punto espressa in [m]
- Y ordinata del punto espressa in [m]
- A inclinazione del tratto espressa in [°]

n°	X	Y	A		
	[m]	[m]	[°]		
1	-5.00	-1.50	0.000		
2	-0.50	-1.50	0.000		
3	0.00	0.00	71.565		
4	5.00	0.00	0.000		

#### Descrizione terreni

#### Parametri di resistenza

#### Simbologia adottata

n° Indice del terrenoDescri Descrizione terreno

γ Peso di volume del terreno espresso in [kg/mc]

γ<sub>s</sub> Peso di volume saturo del terreno espresso in [kg/mc]

- φ Angolo d'attrito interno espresso in [°]
- δ Angolo d'attrito terra-muro espresso in [°]
- c Coesione espressa in [kg/cmq]
- c<sub>a</sub> Adesione terra-muro espressa in [kg/cmq]

## Per calcolo portanza con il metodo di Bustamante-Doix

Cesp Coeff. di espansione laterale (solo per il metodo di Bustamante-Doix)

τl Tensione tangenziale limite, espressa in [kg/cmq]

n°	Descr	γ	γsat	ф	δ	c	ca	Cesp	τl	
		[kg/mc]	[kg/mc]	[°]	[°]	[kg/cmq	[kg/cmq		[kg/cmq	
						]	]		]	
1	Terreno in posto	1800.00	2000.00	35.000	23.330	0.05	0.03			
2	Riempimento	1800.00	2000.00	35.000	23.330	0.05	0.03			
	sedimenti									

### Stratigrafia

### Simbologia adottata

- n° Indice dello strato
- H Spessore dello strato espresso in [m]
- α Inclinazione espressa in [°]

Terreno dello strato

Kwn, Kwt Costante di Winkler normale e tangenziale alla superficie espressa in Kg/cm<sup>2</sup>/cm Per calcolo pali (solo se presenti)

Kw Costante di Winkler orizzontale espressa in Kg/cm<sup>2</sup>/cm

Ks Coefficiente di spinta

Cesp Coefficiente di espansione laterale (per tutti i metodi tranne il metodo di Bustamante-Doix)

Per calcolo della spinta con coeff. di spinta definiti (usati solo se attiva l'opzione 'Usa coeff. di spinta da strato')

Kst<sub>sta</sub>, Kst<sub>sis</sub> Coeff. di spinta statico e sismico

n°	H	α	Terreno	Kwn	Kwt	Kw	Ks	Cesp	Kst <sub>sta</sub>	$Kst_{sis}$
	[m]	[°]		[Kg/cm	[Kg/cm	[Kg/cm				
				3]	<sup>3</sup> ]	3]				
1	1.50	0.000	Riempimento sedimenti	1.000	1.000					
2	2.00	0.000	Terreno in posto	1.000	1.000					

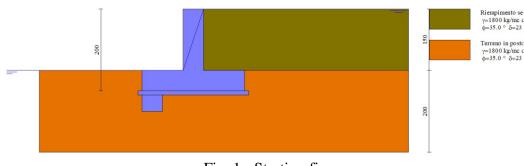


Fig. 1 - Stratigrafia

#### Risultati

#### Verifiche geotecniche

Quadro riassuntivo coeff. di sicurezza calcolati

#### Simbologia adottata

Cmb Indice/Tipo combinazione

S Sisma (H: componente orizzontale, V: componente verticale)

FS<sub>SCO</sub> Coeff. di sicurezza allo scorrimento FS<sub>RIB</sub> Coeff. di sicurezza al ribaltamento FS<sub>QLIM</sub> Coeff. di sicurezza a carico limite FS<sub>STAB</sub> Coeff. di sicurezza a stabilità globale FS<sub>HYD</sub> Coeff. di sicurezza a sifonamento FS<sub>UPL</sub> Coeff. di sicurezza a sollevamento

Cmb	Sismica	FS <sub>SCO</sub>	$FS_{RIB}$	FSQLIM	FS <sub>STAB</sub>	FS <sub>HYD</sub>	$FS_{UPL}$
1 - STR (A1-M1-R3)		1.164		45.202			
2 - STR (A1-M1-R3)	H + V	1.550		41.651			
3 - STR (A1-M1-R3)	H - V	1.500		42.988			
4 - GEO (A2-M2-R2)					2.017		
5 - GEO (A2-M2-R2)	H + V				2.328		
6 - GEO (A2-M2-R2)	H - V				2.307		
7 - EQU (A1-M1-R3)			1.589				
8 - EQU (A1-M1-R3)	H + V		2.004				
9 - EQU (A1-M1-R3)	H - V		1.872				
15 - HYD						3.333	
16 - UPL							2.267

#### Verifica a scorrimento fondazione

#### Simbologia adottata

n° Indice combinazione

Rsa Resistenza allo scorrimento per attrito, espresso in [kg]

Rpt Resistenza passiva terreno antistante, espresso in [kg]

Rps Resistenza passiva sperone, espresso in [kg]

Rp Resistenza a carichi orizzontali pali (solo per fondazione mista), espresso in [kg]

Rt Resistenza a carichi orizzontali tiranti (solo se presenti), espresso in [kg]

R Resistenza allo scorrimento (somma di Rsa+Rpt+Rps+Rp), espresso in [kg]

T Carico parallelo al piano di posa, espresso in [kg]

FS Fattore di sicurezza (rapporto R/T)

n°	Rsa	Rpt	Rps	Rp	Rt	R	T	FS
	[kg]							
1 - STR (A1-M1-R3)	2600	0	471			3071	2639	1.164
2 - STR (A1-M1-R3) H + V	3056	0	471			3527	2276	1.550
3 - STR (A1-M1-R3) H - V	2939	0	471			3410	2274	1.500

### Dettagli verifica a scorrimento

Simbologia adottata

n° Indice combinazione

Ncss Carico sul cuneo di spinta passiva, espresso in [kg]

 $\phi_{Rp}$  Angolo di rottura passivo, espresso in [°]

Nrpp Carico residuo sul piano di posa, espresso in [kg]

Lr Lunghezza base residua, espresso in [m]

n°	Ncss	фпр	Nrpp	Lr	
	[kg]		[kg]	[m]	
1	0	27.500	4579	2.50	
2	0	27.500	5638	2.50	
3	0	27.500	5366	2.50	

### Verifica a carico limite

### Simbologia adottata

n° Indice combinazione

N Carico normale totale al piano di posa, espresso in [kg]

Qu carico limite del terreno, espresso in [kg]

Qd Portanza di progetto, espresso in [kg]

FS Fattore di sicurezza (rapporto tra il carico limie e carico agente al piano di posa)

<b>n</b> °	N	Qu	Qd	FS
	[kg]	[kg]	[kg]	
1 - STR (A1-M1-R3)	4579	206998	147856	45.202
2 - STR (A1-M1-R3) H + V	5638	234812	195677	41.651
3 - STR (A1-M1-R3) H - V	5366	230690	192242	42.988

#### Dettagli calcolo portanza

#### Simbologia adottata

n° Indice combinazione

Nc, Nq, Ny Fattori di capacità portante

ic, iq, iy Fattori di inclinazione del carico

dc, dq, dy Fattori di profondità del piano di posa

gc, gq, gy Fattori di inclinazione del profilo topografico

bc, bq, by Fattori di inclinazione del piano di posa

sc, sq, syFattori di forma della fondazione

pc, pq, py Fattori di riduzione per punzonamento secondo Vesic

Re Fattore di riduzione capacità portante per eccentricità secondo Meyerhof

Ir, Irc Indici di rigidezza per punzonamento secondo Vesic

ry Fattori per tener conto dell'effetto piastra. Per fondazioni che hanno larghezza maggiore di

2 m, il terzo termine della formula trinomia 0.5B $\gamma$ N $\gamma$  viene moltiplicato per questo fattore

D Affondamento del piano di posa, espresso in [m]

B' Larghezza fondazione ridotta, espresso in [m]

H Altezza del cuneo di rottura, espresso in [m]

γ Peso di volume del terreno medio, espresso in [kg/mc]

φ Angolo di attrito del terreno medio, espresso in [°]

## c Coesione del terreno medio, espresso in [kg/cmq]

Per i coeff. che in tabella sono indicati con il simbolo '--' sono coeff. non presenti nel metodo scelto (Terzaghi).

n°	Nc	ic	dc	gc	bc	sc	pc	Ir	Irc	Re	rγ
	Nq	iq	dq	gq	bq	sq	pq				
	Nγ	iγ	dγ	gγ	bγ	sγ	pγ				
1	57.754					1.300				0.689	0.976
	41.440					1.000					
	46.521					0.800					
2	57.754					1.300				0.781	0.976
	41.440					1.000					
	46.521					0.800					
3	57.754					1.300				0.768	0.976
	41.440					1.000					
	46.521					0.800					

n°	D	В'	H	γ	ф	c
	[m]	[m]	[m]	[°]	[kg/mc	[kg/cm
					]	q]
1	0.50	2.50	0.88	1000	35.00	0.05
2	0.50	2.50	0.88	1000	35.00	0.05
3	0.50	2.50	0.88	1000	35.00	0.05

## Verifica a ribaltamento

## Simbologia adottata

n° Indice combinazione

Ms Momento stabilizzante, espresso in [kgm]

Mr Momento ribaltante, espresso in [kgm]

FS Fattore di sicurezza (rapporto tra momento stabilizzante e momento ribaltante)

La verifica viene eseguita rispetto allo spigolo inferiore esterno della fondazione

n°	Ms	Mr	FS
	[kgm]	[kgm]	
7 - EQU (A1-M1-R3)	12449	7834	1.589
8 - EQU (A1-M1-R3) H + V	12709	6342	2.004
9 - EQU (A1-M1-R3) H - V	12412	6631	1.872

Verifica stabilità globale muro + terreno

### Simbologia adottata

Ic Indice/Tipo combinazione

C Centro superficie di scorrimento, espresso in [m]

R Raggio, espresso in [m]

FS Fattore di sicurezza

Ic	C	R	FS
	[m]	[m]	
4 - GEO (A2-M2-R2)	-1.00; 1.00	3.62	2.017
5 - GEO (A2-M2-R2) H + V	-1.00; 1.50	4.04	2.328

Ic	C	R	FS
	[m]	[m]	
6 - GEO (A2-M2-R2) H - V	-1.00; 1.50	4.04	2.307

#### Dettagli strisce verifiche stabilità

### Simbologia adottata

Le ascisse X sono considerate positive verso monte

Le ordinate Y sono considerate positive verso l'alto

Origine in testa al muro (spigolo contro terra)

W peso della striscia espresso in [kg]

Qy carico sulla striscia espresso in [kg]

Qf carico acqua sulla striscia espresso in [kg]

α angolo fra la base della striscia e l'orizzontale espresso in [°] (positivo antiorario)

φ angolo d'attrito del terreno lungo la base della striscia

c coesione del terreno lungo la base della striscia espressa in [kg/cmq]

b larghezza della striscia espressa in [m]

u pressione neutra lungo la base della striscia espressa in [kg/cmq]

Tx; Ty Resistenza al taglio fornita dai tiranti in direzione X ed Y espressa in [kg/cmq]

## Combinazione n° 4 - GEO (A2-M2-R2)

n°	W	Qy	Qf	b	α	ф	c	u	Tx; Ty
	[kg]	[kg]	[kg]	[m]	[°]	[°]	[kg/cmq ]	[kg/cmq ]	[kg]
1	148	0	0	2.48 - 0.24	67.954	29.256	0.04	0.030	
2	398	0	0	0.24	59.817	29.256	0.04	0.081	
3	579	0	0	0.24	52.760	29.256	0.04	0.118	
4	721	0	0	0.24	46.731	29.256	0.04	0.148	
5	837	0	0	0.24	41.325	29.256	0.04	0.171	
6	934	0	0	0.24	36.340	29.256	0.04	0.191	
7	1071	0	0	0.24	31.659	29.256	0.04	0.208	
8	1143	0	0	0.24	27.205	29.256	0.04	0.221	
9	1199	0	0	0.24	22.924	29.256	0.04	0.233	
10	1245	0	0	0.24	18.775	29.256	0.04	0.242	
11	1433	0	0	0.24	14.726	29.256	0.04	0.225	
12	1491	0	0	0.24	10.752	29.256	0.04	0.157	
13	673	0	0	0.24	6.829	29.256	0.04	0.109	
14	603	0	0	0.24	2.939	29.256	0.04	0.111	
15	680	0	0	0.24	-0.938	29.256	0.04	0.111	
16	660	0	0	0.24	-4.819	29.256	0.04	0.110	
17	561	0	0	0.24	-8.723	29.256	0.04	0.107	
18	501	0	0	0.24	-12.668	29.256	0.04	0.103	
19	470	0	0	0.24	-16.675	29.256	0.04	0.096	
20	429	0	0	0.24	-20.769	29.256	0.04	0.088	
21	379	0	0	0.24	-24.978	29.256	0.04	0.078	
22	317	0	0	0.24	-29.337	29.256	0.04	0.065	
23	244	0	0	0.24	-33.893	29.256	0.04	0.050	
24	156	0	0	0.24	-38.709	29.256	0.04	0.032	
25	45	0	0	-3.63 - 0.24	-42.086	29.256	0.04	0.011	

## Combinazione n° 5 - GEO (A2-M2-R2) H + V

n°	W	Qy	Qf	b	α	ф	c	u	Tx; Ty
	[kg]	[kg]	[kg]	[m]	[°]	[°]	[kg/cmq	[kg/cmq	[kg]
							]	]	
1	133	0	0	2.76 - 0.26	63.199	35.000	0.05	0.026	
2	369	0	0	0.26	56.760	35.000	0.05	0.071	
3	553	0	0	0.26	50.511	35.000	0.05	0.107	
4	702	0	0	0.26	45.017	35.000	0.05	0.135	
5	826	0	0	0.26	40.013	35.000	0.05	0.159	
6	930	0	0	0.26	35.357	35.000	0.05	0.179	
7	1031	0	0	0.26	30.957	35.000	0.05	0.196	
8	1157	0	0	0.26	26.753	35.000	0.05	0.211	
9	1219	0	0	0.26	22.700	35.000	0.05	0.223	
10	1270	0	0	0.26	18.764	35.000	0.05	0.232	
11	1379	0	0	0.26	14.918	35.000	0.05	0.240	
12	1537	0	0	0.26	11.141	35.000	0.05	0.180	
13	1152	0	0	0.26	7.412	35.000	0.05	0.107	
14	599	0	0	0.26	3.714	35.000	0.05	0.103	
15	636	0	0	0.26	0.032	35.000	0.05	0.104	
16	664	0	0	0.26	-3.649	35.000	0.05	0.103	
17	578	0	0	0.26	-7.346	35.000	0.05	0.101	
18	500	0	0	0.26	-11.075	35.000	0.05	0.096	
19	469	0	0	0.26	-14.851	35.000	0.05	0.090	
20	428	0	0	0.26	-18.695	35.000	0.05	0.083	
21	378	0	0	0.26	-22.629	35.000	0.05	0.073	
22	316	0	0	0.26	-26.680	35.000	0.05	0.061	
23	242	0	0	0.26	-30.881	35.000	0.05	0.047	
24	154	0	0	0.26	-35.277	35.000	0.05	0.030	
25	45	0	0	-3.72 - 0.26	-38.289	35.000	0.05	0.010	

## Combinazione n° 6 - GEO (A2-M2-R2) H - V

	[kg]	r1 1			α	ф	С	u	Tx; Ty
		[kg]	[kg]	[m]	[°]	[°]	[kg/cmq	[kg/cmq	[kg]
							]	]	
1	133	0	0	2.76 - 0.26	63.199	35.000	0.05	0.026	
2	369	0	0	0.26	56.760	35.000	0.05	0.071	
3	553	0	0	0.26	50.511	35.000	0.05	0.107	
4	702	0	0	0.26	45.017	35.000	0.05	0.135	
5	826	0	0	0.26	40.013	35.000	0.05	0.159	
6	930	0	0	0.26	35.357	35.000	0.05	0.179	
7	1031	0	0	0.26	30.957	35.000	0.05	0.196	
8	1157	0	0	0.26	26.753	35.000	0.05	0.211	
9	1219	0	0	0.26	22.700	35.000	0.05	0.223	
10	1270	0	0	0.26	18.764	35.000	0.05	0.232	
11	1379	0	0	0.26	14.918	35.000	0.05	0.240	
12	1537	0	0	0.26	11.141	35.000	0.05	0.180	
13	1152	0	0	0.26	7.412	35.000	0.05	0.107	
14	599	0	0	0.26	3.714	35.000	0.05	0.103	
15	636	0	0	0.26	0.032	35.000	0.05	0.104	
16	664	0	0	0.26	-3.649	35.000	0.05	0.103	
17	578	0	0	0.26	-7.346	35.000	0.05	0.101	
18	500	0	0	0.26	-11.075	35.000	0.05	0.096	
19	469	0	0	0.26	-14.851	35.000	0.05	0.090	
20	428	0	0	0.26	-18.695	35.000	0.05	0.083	
21	378	0	0	0.26	-22.629	35.000	0.05	0.073	
22	316	0	0	0.26	-26.680	35.000	0.05	0.061	
23	242	0	0	0.26	-30.881	35.000	0.05	0.047	

n°	W	Qy	Qf	b	α	ф	c	u	Tx; Ty
	[kg]	[kg]	[kg]	[m]	[°]	[°]	[kg/cmq	[kg/cmq	[kg]
							]	]	
24	154	0	0	0.26	-35.277	35.000	0.05	0.030	
25	45	0	0	-3.72 - 0.26	-38.289	35.000	0.05	0.010	

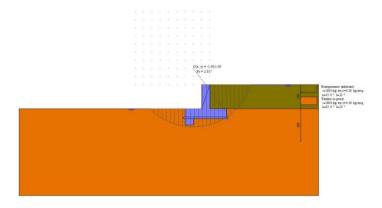


Fig. 2 - Stabilità fronte di scavo - Cerchio critico (Combinazione n° 4)

## Verifica a sifonamento

#### Simbologia adottata

Ic Indice della combinazione

ΔH perdita di carico, espressa in [m]

L Lunghezza di filtrazione, espressa in [m]

γm Peso galleggiamento medio, espressa in [kg/mc]

i<sub>C</sub> gradiente idraulico criticoi<sub>E</sub> gradiente idraulico di efflusso

FS Fattore di sicurezza a sifonamento (rapporto tra ic/ie)

Ic		ΔΗ	L	γm	$\mathbf{i}_{\mathrm{C}}$	iE	FS
		[m]	[m]	[kg/mc]			
1	5	1.50	5.00	1000.00	1.000	0.300	3.333

#### Verifica a sollevamento

#### Simbologia adottata

As Azione stabilizzante, espressa in [kg]
Ai Azione instabilizzante, espressa in [kg]
Rp Resistenza di progetto, espressa in [kg]

FS Fattore di sicurezza a sollevamento (rapporto tra As/Ai)

Ic	As	Ai	FS
	[kg]	[kg]	
16	7794	3438	2.267