

REGIONE MARCHE  
PROVINCIA DI FERMO  
COMUNE DI FERMO

## IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO

CIG: 9880245C18 – CUP: F62F18000070004

### PROGETTO ESECUTIVO

NOME ELABORATO	CLASSE
LOCALE OFFICINA	<b>10.19</b>
RELAZIONE E TABULATO DELLE FONDAZIONI	STRUTTURE LOCALE OFFCINA
CODIFICA ELABORATO	N. TAVOLA
23008-OW-C-100-RS-088-MA1-0	10.19.3
	FORMATO
	A4
	SCALA
	/

00	04/11/2024	PRIMA EMISSIONE	A. LABBATE	C. BUTTICE'	R. MARTELLO
REV	DATA	DESCRIZIONE	ESEGUITO	VERIFICATO	APPROVATO

Committente	Progettista indicato	Mandataria
 <p><b>CITTA' DI FERMO</b> <b>Settore IV e V</b> <b>Lavori Pubblici, Protezione Civile,</b> <b>Ambiente, Urbanistica, Patrimonio,</b> <b>Contratti e Appalti</b> Via Mazzini 4 63900 – Fermo (FM)  DOTT. <b>Mauro Fortuna</b> RUP</p>	 <p>OWAC ENGINEERING COMPANY Via Resuttana 360 90142 -PALERMO</p> <p>OWAC Engineering Company S.R.L. <b>ING. Rocco Martello</b> Direttore Tecnico</p> <p>UNI EN ISO 9001:2015 N. 30233/14/S UNI EN ISO 45001:2018 N. OHS-4849 UNI EN ISO 14001:2015 N. EMS-9477/S UNI/PDR 74 :2019 N. SGBIM-01/23 UNI/PdR 74:2019 N. 21042BIM</p>	 <p>Via del Cardoncello 22 70022 – Altamura (BA)</p> <p>EDILALTA S.R.L. <b>DOTT. Angelantonio Disabato</b> Socio</p> <p><b>Mandante</b></p>  <p>Via Bassa di Casalmoro 3 46041 – Asola (MN)</p> <p>ANAERGIA S.R.L. <b>DOTT. Andrea Parisi</b> Institore</p>



**Città di Fermo**  
**Settore IV e V**  
Lavori Pubblici, Protezione  
Civile, Ambiente, Urbanistica,  
Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA “IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO  
DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA  
PRODUZIONE DI BIOMETANO”  
**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

00	A. LABBATE	04/11/2024	C.BUTTICE'	04/11/2024	R. MARTELLO	04/11/2024
REV	ESEGUITO	DATA	VERIFICATO	DATA	APPROVATO	DATA

MANDATORIA

MANDANTE

PROGETTISTA INDICATO



**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**  
REV. 00

Pag. 2 di 21



## Sommario

<b>1.</b>	<b>DESCRIZIONE GENERALE DELL'OPERA .....</b>	<b>4</b>
<b>2.</b>	<b>NORMATIVA DI RIFERIMENTO .....</b>	<b>4</b>
<b>3.</b>	<b>INDAGINI E CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA .....</b>	<b>5</b>
3.1.	PROVE EFFETTUATE E CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA .....	5
3.2.	IDROGEOLOGIA .....	7
3.3.	PROBLEMATICA RISCONTRATE .....	7
<b>4.</b>	<b>MODELLAZIONE GEOTECNICA E PERICOLOSITÀ SISMICA DEL SITO .....</b>	<b>7</b>
4.1.	MODELLAZIONE GEOTECNICA .....	8
4.2.	PERICOLOSITÀ SISMICA .....	8
<b>5.</b>	<b>SCELTA TIPOLOGICA DELLE OPERE DI FONDAZIONE .....</b>	<b>11</b>
<b>6.</b>	<b>VERIFICHE DI SICUREZZA .....</b>	<b>11</b>
6.1.	CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE .....	13
6.2.	FATTORI CORRETTIVI AL CARICO LIMITE IN PRESENZA DI SISMA .....	17

## 1. DESCRIZIONE GENERALE DELL'OPERA

La presente relazione geotecnica riguarda le indagini, la caratterizzazione e modellazione geotecnica del “*volume significativo*” per l’opera in esame e valuta l’interazione opera/terreno ai fini del dimensionamento delle relative fondazioni. Questa relazione è stata redatta sulla base dei dati risultanti dalle prove di campagna e/o di laboratorio.

## 2. NORMATIVA DI RIFERIMENTO

Le fasi di analisi e verifica della struttura sono state condotte in accordo alle seguenti disposizioni normative, per quanto applicabili in relazione al criterio di calcolo adottato dal progettista, evidenziato nel prosieguo della presente relazione:

**Legge 5 novembre 1971 n. 1086** (G. U. 21 dicembre 1971 n. 321)

“*Norme per la disciplina delle opere di conglomerato cementizio armato, normale e precompresso ed a struttura metallica*”.

**Legge 2 febbraio 1974 n. 64** (G. U. 21 marzo 1974 n. 76)

“*Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche*”

Indicazioni progettuali per le nuove costruzioni in zone sismiche a cura del Ministero per la Ricerca scientifica - Roma 1981.

**D. M. Infrastrutture Trasporti 17/01/2018** (G.U. 20/02/2018 n. 42 - Suppl. Ord. n. 8)

“Aggiornamento delle *Norme tecniche per le Costruzioni*”.

Inoltre, in mancanza di specifiche indicazioni, ad integrazione della norma precedente e per quanto con esse non in contrasto, sono state utilizzate le indicazioni contenute nella:

**Circolare 21 gennaio 2019, n. 7 C.S.LL.PP.** (G.U. Serie Generale n. 35 del 11/02/2019 - Suppl. Ord. n. 5)

Istruzioni per l’applicazione dell’«Aggiornamento delle “Norme tecniche per le costruzioni”» di cui al decreto ministeriale 17 gennaio 2018.

**Eurocodice 7** - “*Progettazione geotecnica*” - EN 1997-1 per quanto non in contrasto con le disposizioni del D.M. 2018 “*Norme Tecniche per le Costruzioni*”.



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA

PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F180000070004**

### 3. INDAGINI E CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

Sulla base di quanto dettagliato nella relazione geologica dell'area di sito, si è proceduto alla progettazione della campagna di indagini geognostiche finalizzate alla determinazione delle caratteristiche geotecniche dei terreni interessati dal "volume significativo" dell'opera in esame.

#### 3.1. PROVE EFFETTUATE E CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA

Al fine della determinazione delle caratteristiche geotecniche dei terreni coinvolti nel "volume significativo" dell'opera in esame, sono state condotte delle prove geotecniche, riassunte nella relazione geologica.

Le indagini realizzate hanno permesso di ricostruire le seguenti stratigrafie per ognuna delle quali sono state definite le proprietà geotecniche dei singoli terreni coinvolti.

## TERRENI

### Terreni

N <sub>TRN</sub>	g <sub>T</sub>	g <sub>Ts</sub>	K1			f	c <sub>u</sub>	c'	E <sub>d</sub>	E <sub>cu</sub>	A <sub>s-B</sub>	ST-P
			K <sub>1x</sub>	K <sub>1y</sub>	K <sub>1z</sub>							
	[N/m <sup>3</sup> ]	[N/m <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[°]	[N/m <sup>2</sup> ]	[N/m <sup>2</sup> ]	[N/m <sup>2</sup> ]	[N/m <sup>2</sup> ]		
<b>MISTO DI CAVA1</b>												
T001	14'000	15'000	60	60	300	30	0,00 0	0,00 0	206	0	0,00 0	NO
<b>TerrA E CALCE1</b>												
T002	19'370	20'390	60	60	300	40	0,00 0	0,100	171	0	0,00 0	NO
<b>Terreno aRGILLA 1</b>												
T003	20'000	21'000	60	60	300	23	0,24 0	0,02 9	18	1	0,00 0	NO

LEGENDA:

**N<sub>TRN</sub>** Numero identificativo del terreno.

**g<sub>T</sub>** Peso specifico del terreno.

**g<sub>Ts</sub>** Peso specifico saturo del terreno.

**K1** Valori della costante di Winkler riferita alla piastra Standard di lato b = 30 cm nelle direzioni degli assi del riferimento globale X (K<sub>1x</sub>), Y (K<sub>1y</sub>), e Z (K<sub>1z</sub>).

**f** Angolo di attrito del terreno.

**c<sub>u</sub>** Coesione non drenata.

**c'** Coesione efficace.

**E<sub>d</sub>** Modulo edometrico.

**E<sub>cu</sub>** Modulo elastico in condizione non drenate.

MANDATORIA

MANDANTE

PROGETTISTA INDICATO

**EdilAlta**

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 5 di 21



Città di Fermo

Settore IV e V

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA

PRODUZIONE DI BIOMETANO"

CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004

## Terreni

N <sub>TRN</sub>	g <sub>T</sub>	g <sub>Ts</sub>	K <sub>1</sub>			f	c <sub>u</sub>	c'	E <sub>d</sub>	E <sub>cu</sub>	A <sub>S-B</sub>	ST <sub>P</sub>
			K <sub>1x</sub>	K <sub>1y</sub>	K <sub>1z</sub>							
	[N/m <sup>3</sup> ]	[N/m <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[N/cm <sup>3</sup> ]	[°]	[N/m m <sup>2</sup> ]					

**A<sub>S-B</sub>** Parametro "A" di Skempton-Bjerrum per pressioni interstiziali.

**ST<sub>P</sub>** [SI]: Il terreno è usato nella valutazione delle spinte a tergo delle pareti/muri controterra; [NO]: Il terreno NON è usato nella valutazione delle spinte a tergo delle pareti/muri controterra.

## STRATIGRAFIE

### Stratigrafie

N <sub>TRN</sub>	Q <sub>i</sub> [m]	Q <sub>f</sub> [m]	Cmp. S.	Add	DEd
<b>[S001]-terreno per locale officina</b>					
T001	0,00	-0,82	incoerente	sciolto	nulla
T002	-0,82	-2,32	coerente	denso	lineare
T003	-2,32	INF	coerente	denso	nulla

LEGENDA:

**N<sub>TRN</sub>** Numero identificativo della stratigrafia.

**Q<sub>i</sub>** Quota iniziale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia).

**Q<sub>f</sub>** Quota finale dello strato (riferito alla quota iniziale della stratigrafia). INF = infinito (profondità dello strato finale).

**Cmp.** Comportamento dello strato.

**S.**

**Add** Addensamento dello strato.

**DEd** Variazione con la profondità del modulo edometrico.

**NB:** Nel caso di fondazioni dirette con stratigrafia, il calcolo del carico limite ( $q_{lim}$ ) viene fatto su un terreno "equivalente" con parametri geotecnici calcolati come media pesata degli strati compresi tra la quota del piano di posa e la quota della profondità "significativa" (stabilita come "Multiplo della dimensione Significativa della fondazione").

$$\text{Parametro "J"} = \frac{\sum_i^n [\text{Parametro "J"} (\text{strato, i}) \cdot \text{Spessore} (\text{strato, i})]}{\text{Profondità significativa}}$$

con  $i = 1, \dots, n$  (numero di strati compresi tra la quota del piano di posa e la quota della profondità significativa).

La **profondità o altezza significativa** del volume di calcolo del terreno, usata nelle varie verifiche geotecniche svolte dal programma, come già

MANDATORIA

MANDANTE

PROGETTISTA INDICATO

**EdilAlta****Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 6 di 21



Città di Fermo

Settore IV e V

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

CIG: 9880245C18 CUP: F62F180000070004

precedentemente accennato, è funzione del parametro *Multiplo della dimensione significativa della fondazione* ( $m_{df}$ ).

Per le fondazioni di tipo *travi continue* la profondità significativa  $h_{vs}$  del volume di calcolo è pari a:

$$h_{vs} = b \cdot m_{df};$$

dove  $b$  è la larghezza della fondazione.

Per le fondazioni di tipo a *platea o a plinti* la profondità significativa  $h_{vs}$  del volume di calcolo è pari a:

$$h_{vs} = d_m \cdot m_{df};$$

dove  $d_m$  è la media delle dimensioni della base di impronta della platea o del plinto.

Nella seguente tabella sono riportati i valori attribuibili al parametro  $m_{df}$  ed il valore predefinito proposto dal programma.

Tipo di fondazione	Range di valori possibili di $m_{df}$	Valore predefinito di $m_{df}$
Travi continue	[1; 3]	3
Platee e plinti	[1; 3]	2

### 3.2. IDROGEOLOGIA

Non è stata riscontrata la presenza di falde acquifere a profondità di interesse relativamente al "volume significativo" investigato.

### 3.3. PROBLEMATICHE RISCONTRATE

Durante l'esecuzione delle prove e dall'elaborazione dei dati non sono emerse problematiche rilevanti alla realizzazione delle opere di fondazione.

## 4. MODELLAZIONE GEOTECNICA E PERICOLOSITA' SISMICA DEL SITO

MANDATORIA



MANDANTE



PROGETTISTA INDICATO



LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI

REV. 00

Pag. 7 di 21



Città di Fermo

Settore IV e V

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"  
CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004

Le indagini effettuate, permettono di classificare il profilo stratigrafico, ai fini della determinazione dell'azione sismica, di categoria:

**C [C - Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti]**, basandosi sulla valutazione della velocità delle onde di taglio ( $V_{S30}$ ) e/o del numero di colpi dello Standard Penetration Test ( $N_{SPT}$ ) e/o della resistenza non drenata equivalente ( $c_{u,30}$ ).

Tutti i parametri che caratterizzano i terreni di fondazione sono riportati nei successivi paragrafi.

#### 4.1. MODELLAZIONE GEOTECNICA

Ai fini del calcolo strutturale, il terreno sottostante l'opera viene modellato secondo lo schema di Winkler, cioè un sistema costituito da un letto di molle elastiche mutuamente indipendenti. Ciò consente di ricavare le rigidezze offerte dai manufatti di fondazione, siano queste profonde o superficiali, che sono state introdotte direttamente nel modello strutturale per tener conto dell'interazione opera/terreno.

#### 4.2. PERICOLOSITÀ SISMICA

Ai fini della pericolosità sismica sono stati analizzati i dati relativi alla sismicità dell'area di interesse e ad eventuali effetti di amplificazione stratigrafica e topografica. Si sono tenute in considerazione anche la classe dell'edificio e la vita nominale.

Per tale caratterizzazione si riportano di seguito i dati di pericolosità come da normativa:

#### DATI GENERALI ANALISI SISMICA

##### Dati generali analisi sismica

Ang	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	Ir <sub>Tmp</sub>	C.S.T	RP	RH	x
[°]											[%]
0	250	ND	ac	X Y	- -	S	N	C	NO	SI	5

LEGENDA:

**Ang** Direzione di una componente dell'azione sismica rispetto all'asse X (sistema di riferimento globale); la seconda componente dell'azione sismica e' assunta con direzione ruotata di 90 gradi rispetto alla prima.

**NV** Nel caso di analisi dinamica, indica il numero di modi di vibrazione considerati.

**CD** Classe di duttilità: [A] = Alta - [B] = Media - [ND] = Non Dissipativa - [-] = Nessuna.

MANDATORIA

**EdilAlta**

MANDANTE

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

PROGETTISTA INDICATO

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 8 di 21



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA

PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

## Dati generali analisi sismica

Ang	NV	CD	MP	Dir	TS	EcA	Ir <sub>Tmp</sub>	C.S.T.	RP	RH	x
[°]								.			[%]

**MP** Tipo di struttura sismo-resistente prevalente: [ca] = calcestruzzo armato - [caOld] = calcestruzzo armato esistente - [muOld] = muratura esistente - [muNew] = muratura nuova - [muArm] = muratura armata - [ac] = acciaio.

**Dir** Direzione del sisma.

**TS** Tipologia della struttura:

Cemento armato: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [P] = Pareti accoppiate o miste equivalenti a pareti - [2P NC] = Due pareti per direzione non accoppiate - [P NC] = Pareti non accoppiate - [DT] = Deformabili torsionalmente - [PI] = Pendolo inverso - [PM] = Pendolo inverso intelaiate monopiano;

Muratura: [P] = un solo piano - [PP] = più di un piano - [C-P/MP] = muratura in pietra e/o mattoni pieni - [C-BAS] = muratura in blocchi artificiali con percentuale di foratura > 15%;

Acciaio: [T 1C] = Telai ad una sola campata - [T+C] = Telai a più campate - [CT] = controventi concentrici diagonale tesa - [CV] = controventi concentrici a V - [M] = mensola o pendolo inverso - [TT] = telaio con tamponature.

**EcA** Eccentricità accidentale: [S] = considerata come condizione di carico statica aggiuntiva - [N] = Considerata come incremento delle sollecitazioni.

**Ir<sub>Tmp</sub>** Per piani con distribuzione dei tamponamenti in pianta fortemente irregolare, l'eccentricità accidentale è stata incrementata di un fattore pari a 2: [SI] = Distribuzione tamponamenti irregolare fortemente - [NO] = Distribuzione tamponamenti regolare.

**C.S.** Categoria di sottosuolo: [A] = Ammassi rocciosi affioranti o terreni molto rigidi - [B] = Rocce tenere e depositi di terreni a grana grossa molto addensati o terreni a grana fina molto consistenti - [C] = Depositi di terreni a grana grossa mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti - [D] = Depositi di terreni a grana grossa scarsamente addensati o di terreni a grana fina scarsamente consistenti - [E] = Terreni con caratteristiche e valori di velocità equivalente riconducibili a quelle definite per le categorie C o D.

**RP** Regolarità in pianta: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.

**RH** Regolarità in altezza: [SI] = Struttura regolare - [NO] = Struttura non regolare.

**x** Coefficiente viscoso equivalente.

**NO** [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

**TE**

## DATI GENERALI ANALISI SISMICA - FATTORE DI COMPORTAMENTO

MANDATORIA

**EdilAlta**

MANDANTE

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

PROGETTISTA INDICATO

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 9 di 21



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

### Fattori di comportamento

Dir	q'	q	q <sub>0</sub>	K <sub>R</sub>	a <sub>u/a<sub>1</sub></sub>	k <sub>w</sub>
X	-	1,500	4,000	-	1,00	-
Y	-	1,500	4,000	-	1,00	-
Z	-	1,500	-	-	-	-

LEGENDA:

**q'** Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU ridotto  
(Fattore di comportamento ridotto - relazione C7.3.1 circolare NTC)

**q** Fattore di riduzione dello spettro di risposta sismico allo SLU (Fattore di comportamento).

**q<sub>0</sub>** Valore di base (comprensivo di k<sub>w</sub>).

**K<sub>R</sub>** Fattore riduttivo funzione della regolarità in altezza : pari ad 1 per costruzioni regolari in altezza, 0,8 per costruzioni non regolari in altezza, e 0,75 per costruzioni in muratura esistenti non regolari in altezza (§ C8.5.5.1)..

**a<sub>u/a<sub>1</sub></sub>** Rapporto di sovraresistenza.

**k<sub>w</sub>** Fattore di riduzione di q<sub>0</sub>.

Stato Limite	T <sub>r</sub>	a <sub>g/g</sub>	Amplif. Stratigrafica		F <sub>0</sub>	F <sub>v</sub>	T <sup>*</sup> <sub>c</sub>	T <sub>B</sub>	T <sub>c</sub>	T <sub>D</sub>
			S <sub>s</sub>	C <sub>c</sub>						
	[t]						[s]	[s]	[s]	[s]
SLO	30	0,0521	1,500	1,617	2,450	0,755	0,270	0,146	0,437	1,809
SLD	50	0,0661	1,500	1,572	2,437	0,846	0,294	0,154	0,463	1,865
SLV	475	0,1795	1,435	1,518	2,458	1,406	0,327	0,166	0,497	2,318
SLC	975	0,2371	1,349	1,503	2,467	1,621	0,337	0,169	0,507	2,548

LEGENDA:

**T<sub>r</sub>** Periodo di ritorno dell'azione sismica. [t] = anni.

**a<sub>g/g</sub>** Coefficiente di accelerazione al suolo.

**S<sub>s</sub>** Coefficienti di Amplificazione Stratigrafica allo SLO/SLD/SLV/SLC.

**C<sub>c</sub>** Coefficienti di Amplificazione di Tc allo SLO/SLD/SLV/SLC.

**F<sub>0</sub>** Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale.

**F<sub>v</sub>** Valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione verticale.

**T<sup>\*</sup><sub>c</sub>** Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale.

**T<sub>B</sub>** Periodo di inizio del tratto accelerazione costante dello spettro di progetto.

**T<sub>c</sub>** Periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro di progetto.

**T<sub>D</sub>** Periodo di inizio del tratto a spostamento costante dello spettro di progetto.

MANDATORIA

MANDANTE

PROGETTISTA INDICATO

**EdilAlta**

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDazioni**

REV. 00

Pag. 10 di 21



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA

PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

<b>Cl Ed</b>	<b>V<sub>N</sub></b>	<b>V<sub>R</sub></b>	<b>Lat.</b>	<b>Long.</b>	<b>Q<sub>g</sub></b>	<b>CTop</b>	<b>S<sub>T</sub></b>
2	[t]	[t]	[°ssdc]	[°ssdc]	[m]		

#### LEGENDA:

**Cl** Classe dell'edificio

**Ed**

**V<sub>N</sub>** Vita nominale ([t] = anni).

**V<sub>R</sub>** Periodo di riferimento. [t] = anni.

**Lat.** Latitudine geografica del sito.

**Lon** Longitudine geografica del sito.

**g.**

**Q<sub>g</sub>** Altitudine geografica del sito.

**CTo** Categoria topografica (Vedi NOTE).

**p**

**S<sub>T</sub>** Coefficiente di amplificazione topografica.

**NOT** [-] = Parametro non significativo per il tipo di calcolo effettuato.

**E** Categoria topografica.

T1: Superficie pianeggiante, pendii e rilievi isolati con inclinazione media  $i \leq 15^\circ$ .

T2: Pendii con inclinazione media  $i > 15^\circ$ .

T3: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media  $15^\circ \leq i \leq 30^\circ$ .

T4: Rilievi con larghezza in cresta molto minore che alla base e inclinazione media  $i > 30^\circ$ .

## 5. SCELTA TIPOLOGICA DELLE OPERE DI FONDAZIONE

La tipologia delle opere di fondazione è consona alle caratteristiche meccaniche del terreno definite in base ai risultati delle indagini geognostiche.

Nel caso in esame, la struttura di fondazione è costituita da:

- fondazioni dirette.

## 6. VERIFICHE DI SICUREZZA

Nelle verifiche allo stato limite ultimo deve essere rispettata la condizione:

$$E_d \leq R_d$$

dove:

$E_d$  è il valore di progetto dell'azione o dell'effetto dell'azione;

$R_d$  è il valore di progetto della resistenza del sistema geotecnico.

MANDATORIA

**EdilAlta**

MANDANTE

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

PROGETTISTA INDICATO

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 11 di 21



Città di Fermo

Settore IV e V

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

Le verifiche strutturali e geotecniche delle fondazioni, sono state effettuate con l'**Approccio 2** come definito al §2.6.1 del D.M. 2018, attraverso la combinazione **A1+M1+R3**. Le azioni sono state amplificate tramite i coefficienti della colonna A1 (STR) definiti nella tabella 6.2.I del D.M. 2018.

**Tabella 6.2.I - Coefficienti parziali per le azioni o per l'effetto delle azioni** [cfr. D.M. 2018]

<b>CARICHI</b>	<b>EFFETTO</b>	<b>Coefficiente parziale <math>g_F</math> (o <math>g_E</math>)</b>	<b>A1 (STR)</b>	<b>A2 (GEO)</b>
Carichi permanenti $G_1$	Favorevole	$g_{G1}$	1,00	1,00
	Sfavorevole		1,30	1,00
Carichi permanenti $G_2^{(1)}$	Favorevole	$g_{G2}$	0,80	0,80
	Sfavorevole		1,50	1,30
Azioni variabili Q	Favorevole	$g_{Qi}$	0,00	0,00
	Sfavorevole		1,50	1,30

<sup>(1)</sup> Per i carichi permanenti  $G_2$  si applica quanto indicato alla Tabella 2.6.I. Per la spinta delle terre si fa riferimento ai coefficienti  $g_{G1}$

I valori di resistenza del terreno sono stati ridotti tramite i coefficienti della colonna M1 definiti nella tabella 6.2.II del D.M. 2018.

**Tabella 6.2.II - Coefficienti parziali per i parametri geotecnici del terreno** [cfr. D.M. 2018]

<b>PARAMETRO GEOTECNICO</b>	<b>Grandezza alla quale applicare il coefficiente parziale</b>	<b>Coefficiente parziale <math>g_M</math></b>	<b>M1</b>	<b>M2</b>
Tangente dell'angolo di resistenza a taglio	$\tan j_k$	$g_j'$	1,00	1,25
Coesione efficace	$c'_k$	$g_{c'}$	1,00	1,25
Resistenza non drenata	$c_{uk}$	$g_{cu}$	1,00	1,40
Peso dell'unità di volume	$g_g$	$g_g$	1,00	1,00

I valori calcolati delle resistenze totali dell'elemento strutturale sono stati divisi per i coefficienti R3 della tabella 6.4.I del D.M. 2018 per le fondazioni superficiali.

**Tabella 6.4.I - Coefficienti parziali  $g_R$  per le verifiche agli stati limite ultimi di fondazioni superficiali.**

<b>Verifica</b>	<b>Coefficiente Parziale (R3)</b>
Carico limite	$g_R = 2,3$
Scorrimento	$g_R = 1,1$

Per le varie tipologie di fondazioni sono di seguito elencate le metodologie ed i modelli usati per il calcolo del carico limite ed i risultati di tale calcolo.

MANDATORIA

MANDANTE

PROGETTISTA INDICATO

**EdilAlta**

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 12 di 21



Città di Fermo

Settore IV e V

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA

PRODUZIONE DI BIOMETANO"

CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004

## 6.1.CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE

La formula del carico limite esprime l'equilibrio fra il carico applicato alla fondazione e la resistenza limite del terreno. Il carico limite è dato dalla seguente espressione:

$$q_{lim} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c \cdot \Psi_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q \cdot \Psi_q + \frac{B'}{2} \cdot \gamma_f \cdot N_y \cdot s_y \cdot d_y \cdot i_y \cdot g_y \cdot b_y \cdot \Psi_y \cdot r_y$$

in cui:

$c$  = coesione del terreno al disotto del piano di posa della fondazione;

$q = g \cdot D$  = pressione geostatica in corrispondenza del piano di posa della fondazione;

$g$  = peso unità di volume del terreno al di sopra del piano di posa della fondazione;

$D$  = profondità del piano di posa della fondazione;

$B'$  = larghezza ridotta della suola di fondazione (vedi **NB**);

$L$  = lunghezza della fondazione;

$\gamma_f$  = peso unità di volume del terreno al disotto del piano di posa della fondazione;

$N_c, N_q, N_g$  = fattori di capacità portante;

$s, d, i, g, b, y, r$  = coefficienti correttivi.

**NB:** Se la risultante dei carichi verticali è eccentrica,  $B$  e  $L$  saranno ridotte rispettivamente di:

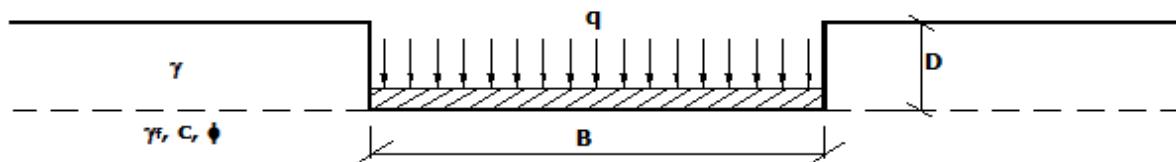
$$B' = B - 2 \cdot e_B$$

$e_B$  = eccentricità parallela al lato di dimensione  $B$ ;

$$L' = L - 2 \cdot e_L$$

$e_L$  = eccentricità parallela al lato di dimensione  $L$ ,  
con  $B' \leq L'$ .

dove:



### Calcolo dei fattori $N_c, N_q, N_g$

Terreni puramente coesivi ( $c \neq 0, f=0$ )	Terreni dotati di attrito e coesione ( $c \neq 0, f \neq 0$ )
$N_c = 2 + p$	$N_c = (N_q - 1) \cdot \cot f$
$N_q = 1$	$N_q = K_p \cdot e^{p \cdot \tan f}$
$N_g = 0$ se $w = 0$ $N_g = -2 \cdot \sin w$ se $w \neq 0$	$N_g = 2 \cdot (N_q + 1) \cdot \tan f$

dove:

$k_p = \tan^2 \left( 45 + \frac{\phi}{2} \right)$  è il coefficiente di spinta passiva di Rankine;

$f$  = angolo di attrito del terreno al disotto del piano di posa della fondazione;

MANDATORIA

**EdilAlta**

MANDANTE

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

PROGETTISTA INDICATO

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 13 di 21



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

w = angolo di inclinazione del piano campagna.

### Calcolo dei fattori di forma $s_c$ , $s_q$ , $s_g$

<b>Terreni puramente coesivi (c≠0, f=0)</b>	<b>Terreni dotati di attrito e coesione (c≠0, f≠0)</b>
$s_c = 1 + \frac{B'}{(2 + \pi) \cdot L'}$	$s_c = 1 + \frac{N_q}{N_c} \cdot \frac{B'}{L'}$
$s_q = 1$	$s_q = 1 + \frac{B'}{L'} \cdot \tan \phi$
$s_g = 1 - 0.40 \cdot \frac{B'}{L'}$	$s_g = 1 - 0.40 \cdot \frac{B'}{L'}$

con  $B'/L' < 1$ .

### Calcolo dei fattori di profondità del piano di posa $d_c$ , $d_q$ , $d_g$

Si definisce il seguente parametro:

$$K = \begin{cases} \frac{D}{B'} & \text{se } \frac{D}{B'} \leq 1 \\ \arctg\left(\frac{D}{B'}\right) & \text{se } \frac{D}{B'} > 1 \end{cases} .$$

<b>Terreni puramente coesivi (c≠0, f=0)</b>	<b>Terreni dotati di attrito e coesione (c≠0, f≠0)</b>
$d_c = 1 + 0.4 \cdot K$	$d_c = d_q - \frac{1 - d_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$d_q = 1$	$d_q = 1 + 2 \cdot \tan \phi \cdot (1 - \sin \phi)^2 \cdot K$
$d_g = 1$	$d_g = 1$

### Calcolo dei fattori di inclinazione del carico $i_c$ , $i_q$ , $i_g$

Si definisce il seguente parametro:

$$m = m_B = \frac{2 + B/L}{1 + B/L} \quad \text{se la forza H è parallela alla direzione trasversale della fondazione}$$

$$m = m_L = \frac{2 + L/B}{1 + L/B} \quad \text{se la forza H è parallela alla direzione longitudinale della fondazione}$$

$$m = m_q = m_L \cdot \cos^2 q + m_B \cdot \sin^2 q \quad \text{se la forza H forma un angolo } q \text{ con la direzione longitudinale della fondazione}$$

<b>Terreni coesivi (c≠0, f=0)</b>	<b>Terreni incoerenti (c=0, f≠0)</b>	<b>Terreni dotati di attrito e coesione (c≠0, f≠0)</b>
$i_c = 1 - \frac{m \cdot H}{c \cdot N_c \cdot B \cdot L}$	$i_c = 0$	$i_c = i_q - \frac{1 - i_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$i_q = 1$	$i_q = \left(1 - \frac{H}{V}\right)^m$	$i_q = \left(1 - \frac{H}{V + B \cdot L \cdot c \cdot \cot \phi}\right)^m$

MANDATORIA

**EdilAlta**

MANDANTE

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World

PROGETTISTA INDICATO

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 14 di 21



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

$i_g = 0$	$i_\gamma = \left(1 - \frac{H}{V}\right)^{m+1}$	$i_\gamma = \left(1 - \frac{H}{V + B \cdot L \cdot c \cdot \cot \phi}\right)^{m+1}$
-----------	---	---

dove:

H = componente orizzontale dei carichi agente sul piano di posa della fondazione;

V = componente verticale dei carichi agente sul piano di posa della fondazione.

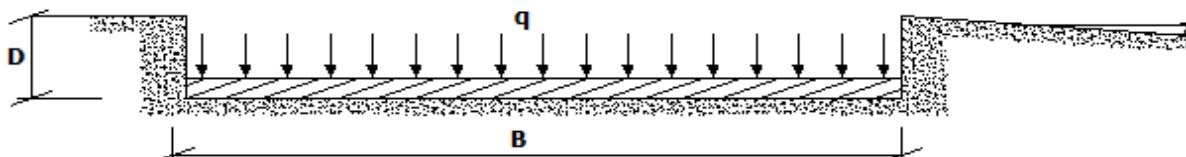
### Calcolo dei fattori di inclinazione del piano di campagna $b_c$ , $b_q$ , $b_g$

Indicando con **w** la pendenza del piano campagna, si ha:

<b>Terreni puramente coesivi (c≠0, f=0)</b>	<b>Terreni dotati di attrito e coesione (c≠0, f≠0)</b>
$b_c = 1 - \frac{2 \cdot \omega}{(2 + \pi)}$	$b_c = b_q - \frac{1 - b_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$b_q = (1 - \tan w)^2 \cdot \cos w$	$b_q = (1 - \tan w)^2 \cdot \cos w$
$b_g = b_q / \cos w$	$b_g = b_q / \cos w$

Per poter applicare tali coefficienti correttivi deve essere verificata la seguente condizione:

$$w < f; \quad w < 45^\circ.$$



### Calcolo dei fattori di inclinazione del piano di posa $g_c$ , $g_q$ , $g_g$

Indicando con **e** la pendenza del piano di posa della fondazione, si ha:

<b>Terreni puramente coesivi (c≠0, f=0)</b>	<b>Terreni dotati di attrito e coesione (c≠0, f≠0)</b>
$g_c = 1 - \frac{2 \cdot \varepsilon}{(2 + \pi)}$	$g_c = g_q - \frac{1 - g_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$g_q = 1$	$g_q = (1 - e \cdot \tan f)^2$
$g_g = 1$	$g_g = g_q$

Per poter applicare tali coefficienti correttivi deve essere verificata la seguente condizione:

$$e < 45^\circ$$

MANDATORIA

**EdilAlta**

MANDANTE

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

PROGETTISTA INDICATO

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 15 di 21



Città di Fermo

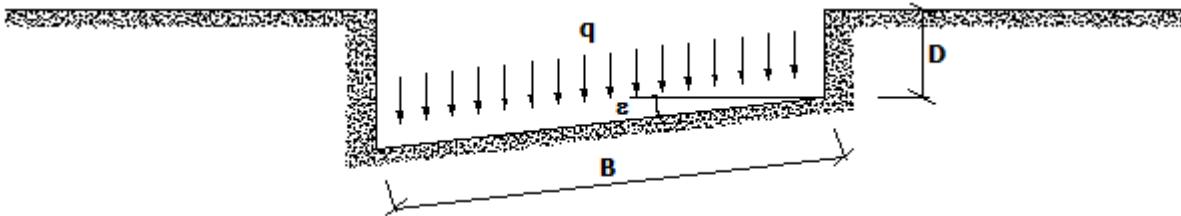
Settore IV e V

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004



### Calcolo dei fattori di riduzione per rottura a punzonamento $y_c$ , $y_q$ , $y_g$

Si definisce l'*indice di rigidezza* del terreno come:

$$I_r = \frac{G}{c + \sigma \cdot \tan \phi}$$

dove:

$G = \frac{E}{2 \cdot (1 + \nu)}$  = modulo d'elasticità tangenziale del terreno;

$E$  = modulo elastico del terreno (nei calcoli è utilizzato il modulo edometrico);

$\nu$  = modulo di Poisson. Sia in condizioni non drenate che drenate è assunto pari a 0,5 (a vantaggio di sicurezza);

$s$  = tensione litostatica alla profondità  $D+B/2$ .

La rottura a punzonamento si verifica quando i coefficienti di punzonamento  $y_c$ ,  $y_q$ ,  $y_g$  sono inferiori all'unità; ciò accade quando l'indice di rigidezza  $I_r$  si mantiene inferiore al valore critico:

$$I_r < I_{r,crit} = \frac{1}{2} \cdot e^{\left[ \left( 3.3 - 0.45 \frac{B}{L} \right) \cdot \cot \left( \frac{45 - \phi}{2} \right) \right]}$$

Terreni puramente coesivi ( $c \neq 0, f=0$ )	Terreni dotati di attrito e coesione ( $c \neq 0, f \neq 0$ )
$\psi_c = 0.32 + 0.12 \cdot \frac{B'}{L'} + 0.6 \cdot \log(I_r)$	$\psi_c = \psi_q - \frac{1 - \psi_q}{N_c \cdot \tan \phi}$
$Y_q = 1$	$\psi_q = e^{\left\{ \left( 0.6 \frac{B'}{L'} - 4.4 \right) \tan \phi + \frac{3.07 \sin \phi \cdot \log(2 \cdot I_r)}{1 + \sin \phi} \right\}}$
$Y_g = 1$	$Y_g = Y_q$

- **Correzione per fondazione tipo piastra**

Bowles, al fine di limitare il contributo del termine " $B \cdot N_g$ ", che per valori elevati di  $B$  porterebbe ad ottenere valori del carico limite prossimi a quelli di una fondazione profonda, propone il seguente fattore di riduzione  $r_g$ :

$$r_g = 1 - 0.25 \cdot \log(B/2) \quad \text{con } B \geq 2 \text{ m}$$

Nella tabella sottostante sono riportati una serie di valori del coefficiente  $r_g$  al variare della larghezza dell'elemento di fondazione.

B [m]	2	2.5	3	3.5	4	5	10	20	100
$r_g$	1,00	0,97	0,95	0,93	0,92	0,90	0,82	0,75	0,57

MANDATORIA

**EdilAlta**

MANDANTE

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

PROGETTISTA INDICATO

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 16 di 21



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

Questo coefficiente assume particolare importanza per fondazioni larghe con rapporto D/B basso, caso nel quale il termine " $B \cdot N_g$ " è predominante.

- Calcolo del carico limite in condizioni non drenate**

L'espressione generale del carico limite, valutato in termini di *tensioni totale*, diventa:

$$q_{lim} = c_u \cdot (2 + \pi) \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c + q + \frac{B'}{2} \cdot \gamma_{sat} \cdot B' N_g \cdot s_g \cdot r_g$$

dove:

$c_u$  = coesione non drenata;

$g_{sat}$  = peso unità di volume del terreno in condizioni di saturazione.

**N.B:** Nel calcolo in condizioni non drenate (situazione molto rara per un terreno incoerente) si assume, sempre e comunque, che l'angolo di attrito  $f$  sia nullo ( $f = 0$ ).

## 6.2. FATTORI CORRETTIVI AL CARICO LIMITE IN PRESENZA DI SISMA

L'azione del sisma si traduce in accelerazioni nel sottosuolo (**effetto cinematico**) e nella fondazione, per l'azione delle forze d'inerzia generate nella struttura in elevazione (**effetto inerziale**).

Nell'analisi pseudo-statica, modellando l'azione sismica attraverso la sola componente orizzontale, tali effetti possono essere portati in conto mediante l'introduzione di coefficienti sismici rispettivamente denominati  $K_{hi}$  e  $K_{hk}$ , il primo definito dal rapporto tra le componenti orizzontale e verticale dei carichi trasmessi in fondazione ed il secondo funzione dell'accelerazione massima attesa al sito.

La formula generale del carico limite si modifica nel seguente modo:

$$q_{lim} = c \cdot N_c \cdot s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c \cdot \Psi_c \cdot z_c + q \cdot N_q \cdot s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q \cdot \Psi_q \cdot z_q + \frac{B'}{2} \cdot \gamma_f \cdot N_g \cdot s_g \cdot d_g \cdot i_g \cdot g_g \cdot b_g \cdot \Psi_g \cdot r_g \cdot c_g$$

in cui, oltre ai termini già precedentemente indicati, si sono introdotti i seguenti termini:

$z_c, z_q, z_g$  = coefficienti correttivi dovuti all'effetto inerziale;

$c_g$  = coefficiente correttivo dovuto all'effetto cinematico.

### Calcolo del fattore correttivo dovuto all'effetto cinematico $c_g$

L'effetto cinematico modifica il solo coefficiente  $N_g$  in funzione del coefficiente sismico  $K_{hk}$  che è pari a:

$$K_{hk} = b_s \cdot S_s \cdot S_T \cdot a_g / g;$$

MANDATORIA

MANDANTE

PROGETTISTA INDICATO

**EdilAlta**

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 17 di 21



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

**CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004**

dove:

$b_s$  = coefficiente di riduzione dell'accelerazione massima attesa al sito;

$g$  = accelerazione di gravità;

$S_s$  = coefficiente di amplificazione stratigrafica;

$S_T$  = coefficiente di amplificazione topografica;

$a_g$  = accelerazione orizzontale massima attesa su sito di riferimento rigido.

I valori di  $b_s$  sono riportati nella seguente tabella:

• CATEGORIA DI SOTTOSUOLO		
A	B,C,D,E	
$b_s$	$b_s$	
$0,2 < a_g(g) \leq 0,4$	0,30	0,28
$0,1 < a_g(g) \leq 0,2$	0,27	0,24
$a_g(g) \leq 0,1$	0,20	0,20

Il fattore correttivo dovuto all'effetto cinematico  $c_g$  è stato, pertanto, determinato con la seguente relazione:

Terreni puramente coesivi ( $c \neq 0, f=0$ )	Terreni dotati di attrito e coesione ( $c \neq 0, f \neq 0$ )
$c_g = 1$	$c_g = \left(1 - \frac{K_{hk}}{\tan\phi}\right)^{0.45}$ se $\frac{K_{hk}}{\tan\phi} < 1$ , altrimenti $c_g = 0$

### Calcolo dei fattori correttivi dovuti all'effetto inerziale $z_c, z_q, z_g$

L'effetto inerziale produce variazioni di tutti i coefficienti di capacità portante del carico limite in funzione del coefficiente sismico  $K_{hi}$ .

Tali effetti correttivi vengono valutati con la teoria di **Paolucci - Pecker** attraverso le seguenti relazioni:

Terreni puramente coesivi ( $c \neq 0, f=0$ )	Terreni dotati di attrito e coesione ( $c \neq 0, f \neq 0$ )
$Z_c = Z_q = Z_g = 1$	$Z_c = 1 - 0,32 \cdot K_{hi}$ se $Z_c > 0$ altrimenti $Z_c = 0$ $z_g = z_q = \left(1 - \frac{K_{hi}}{\tan\phi}\right)^{0.35}$ se $\frac{K_{hi}}{\tan\phi} < 1$ altrimenti $z_g = z_q = 0$

dove:

$K_{hi}$  è ricavato dallo spettro di progetto allo SLV attraverso la relazione:

$$K_{hi} = S_s \cdot S_T \cdot a_g / g;$$

i cui termini sono stati precedentemente precisati.

MANDATORIA

**EdilAlta**

MANDANTE

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

PROGETTISTA INDICATO

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 18 di 21



**Città di Fermo**

**Settore IV e V**

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"  
CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004

Si fa notare che il coefficiente sismico  $K_{hi}$  coincide con l'ordinata dello spettro di progetto allo SLU per  $T = 0$  ed è indipendente dalle combinazioni di carico.

### Verifiche nei confronti degli stati limite ultimi (SLU)

Di seguito si riporta una tabella riepilogativa relativa alla verifica dello stato limite di collasso per carico limite dell'insieme fondazione-terreno.

Si precisa che il valore relativo alla colonna  $Q_{d,Rd}$ , di cui nella tabella seguente, è da intendersi come il valore di progetto della resistenza  $R_d$ , ossia il rapporto fra il carico limite  $q_{lim}$  (calcolato come sopra esposto) ed il valore del coefficiente parziale di sicurezza  $g_R$  relativo alla capacità portante del complesso terreno-fondazione, in relazione all'approccio utilizzato. Nel caso in esame il coefficiente parziale di sicurezza  $g_R$  è stato assunto pari a 2,3 (tabella 6.4.I del D.M. 2018).

Si precisa che, nella sottostante tabella:

- la coppia  $Q_{Ed}$  e  $Q_{d,Rd}$  è relativa alla combinazione di carico, fra tutte quelle esaminate, che da luogo al minimo coefficiente di sicurezza (CS);
- nelle colonne “**per  $N_q$** , **per  $N_c$**  e **per  $N_g$** ”, relative ai “**Coef. Cor. Terzaghi**”, viene riportato il prodotto tra i vari coefficienti correttivi presenti nell'espressione generale del carico limite. Ad esempio si è posto:

$$\begin{aligned} \text{Coef. Cor. Terzaghi per } N_q &= s_q \cdot d_q \cdot i_q \cdot g_q \cdot b_q \cdot y_q \cdot z_q \\ \text{Coef. Cor. Terzaghi per } N_c &= s_c \cdot d_c \cdot i_c \cdot g_c \cdot b_c \cdot y_c \cdot z_c \\ \text{Coef. Cor. Terzaghi per } N_g &= s_g \cdot d_g \cdot i_g \cdot g_g \cdot b_g \cdot y_g \cdot r_g \cdot z_g \cdot c_g \end{aligned}$$

### VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLU

#### Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU

Id <sub>Fnd</sub>	CS	L <sub>x</sub>	L <sub>y</sub>	Rtz	Z <sub>P,cm</sub> p	Z <sub>Fld</sub>	Cmp T	C. Terzaghi			N <sub>q</sub>	N <sub>c</sub>	N <sub>g</sub>	Q <sub>Ed</sub>	Q <sub>Rd</sub>	R <sub>f</sub>
								per N <sub>q</sub>	per N <sub>c</sub>	per N <sub>g</sub>						
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]									[N/ mm <sup>2</sup> ]	[N/ mm <sup>2</sup> ]
Platea 1	15,1 0	12,4 0	6,00	180 ,00	0,65	-	NON Coesivo	1,09	0,93	0,63	1,0 0	5,1 4	0,0 0	0,03 0	0,46 1	N O

LEGENDA:

**Id<sub>Fnd</sub>** Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.

MANDATORIA

MANDANTE

PROGETTISTA INDICATO

**EdilAlta**

**Anaergia**  
Fueling a Sustainable World®

**OWAC**  
ENGINEERING COMPANY

**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 19 di 21



Città di Fermo

Settore IV e V

Lavori Pubblici, Protezione Civile, Ambiente, Urbanistica, Patrimonio, Contratti e Appalti

PROGETTAZIONE ESECUTIVA "IMPIANTO DI TRATTAMENTO ANAEROBICO

DELLA FRAZIONE ORGANICA DEI RIFIUTI SOLIDI URBANI PER LA PRODUZIONE DI BIOMETANO"

CIG: 9880245C18 CUP: F62F18000070004

**Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLU**

Id <sub>Fnd</sub>	CS	L <sub>x</sub>	L <sub>y</sub>	Rtz	Z <sub>P,cm</sub> p	Z <sub>Fld</sub>	Cmp T	C. Terzaghi			N <sub>q</sub>	N <sub>c</sub>	N <sub>g</sub>	Q <sub>Ed</sub>	Q <sub>Rd</sub>	R <sub>f</sub>	
								per N <sub>q</sub>	per N <sub>c</sub>	per N <sub>g</sub>							
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]									[N/ mm <sup>2</sup> ]	[N/ mm <sup>2</sup> ]	

**CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS  $\geq$  100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

**L<sub>x/y</sub>** Dimensioni dell'elemento di fondazione.

**Rtz** Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.

**Z<sub>P,cmp</sub>** Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.

**Z<sub>Fld</sub>** Profondità della falda dal piano campagna.

**Cmp** Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.

**T**

**C.** Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.

**Terz  
agli**

**Q<sub>Ed</sub>** Carico di progetto sul terreno.

**Q<sub>Rd</sub>** Resistenza di progetto del terreno.

**R<sub>f</sub>** [S] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.

**VERIFICHE CARICO LIMITE FONDAZIONI DIRETTE ALLO SLD****Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD**

Id <sub>Fnd</sub>	CS	L <sub>x</sub>	L <sub>y</sub>	Rtz	Z <sub>P,cm</sub> p	Z <sub>Fld</sub>	Cmp T	C. Terzaghi			N <sub>q</sub>	N <sub>c</sub>	N <sub>g</sub>	Q <sub>Ed</sub>	Q <sub>Rd</sub>	R <sub>f</sub>	
								per N <sub>q</sub>	per N <sub>c</sub>	per N <sub>g</sub>							
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]									[N/ mm <sup>2</sup> ]	[N/ mm <sup>2</sup> ]	
Platea 1	26, 81	12,4 0	6,00	180 ,00	0,65	-	NON Coesi vo	1,00	0,90	0,56	1,0 0	5,1 4	0,0 0	0,02 1	0,56 9	NO	

**LEGENDA:**

**Id<sub>Fnd</sub>** Descrizione dell'oggetto di fondazione al quale è riferita la verifica.

**CS** Coefficiente di sicurezza ([NS] = Non Significativo se CS  $\geq$  100; [VNR]= Verifica Non Richiesta; Informazioni aggiuntive sulla condizione: [V] = statica; [E] = eccezionale; [S] = sismica; [N] = sismica non lineare).

**L<sub>x/y</sub>** Dimensioni dell'elemento di fondazione.

**Rtz** Angolo compreso tra l'asse X e il lato più lungo del minimo rettangolo che delimita il poligono della platea.

**Z<sub>P,cmp</sub>** Profondità di posa dell'elemento di fondazione dal piano campagna.

**Z<sub>Fld</sub>** Profondità della falda dal piano campagna.

MANDATORIA

MANDANTE

PROGETTISTA INDICATO



**LOCALE OFFICINA  
RELAZIONE E TABULATO DELLE  
FONDAZIONI**

REV. 00

Pag. 20 di 21



## Verifiche Carico Limite fondazioni dirette allo SLD

Id <sub>Fnd</sub>	CS	L <sub>x</sub>	L <sub>y</sub>	Rtz	Z <sub>p.cm</sub> p	Z <sub>Flid</sub>	Cmp T	C. Terzaghi				N <sub>q</sub>	N <sub>c</sub>	N <sub>g</sub>	Q <sub>Ed</sub>	Q <sub>Rd</sub>	R <sub>f</sub>
								per N <sub>q</sub>	per N <sub>c</sub>	per N <sub>g</sub>							
		[m]	[m]	[°]	[m]	[m]									[N/ mm <sup>2</sup> ]	[N/ mm <sup>2</sup> ]	

**Cmp** Classificazione del comportamento del terreno ai fini del calcolo.

**T**

**C.** Coefficienti correttivi per la formula di Terzaghi.

**Terz  
aghi**

**Q<sub>Ed</sub>** Carico di progetto sul terreno.

**Q<sub>Rd</sub>** Resistenza di progetto del terreno.

**R<sub>f</sub>** [SI] = elemento con presenza di rinforzo; [NO] = elemento senza rinforzo.