



AGENZIA DEL DEMANIO

AGENZIA DEL DEMANIO

Direzione Regionale Calabria

PROGETTO
PRELIMINARE

PROGETTO
DEFINITIVO

PROGETTO
ESECUTIVO

OGGETTO: Progettazione definitiva ed esecutiva, coordinamento della sicurezza in fase di progettazione e di esecuzione, direzione lavori, contabilità dei lavori ed accatastamento, finalizzati al completamento ed all'ampliamento del polifunzionale "Manganelli" per la nuova sede del XII Reparto Mobile della Polizia di Stato, in Reggio Calabria, Località Santa Caterina.

UBICAZIONE: Località Santa Caterina - Reggio Calabria


COMMITTENTE: Agenzia del Demanio - Direzione Regionale Calabria

CODICE CIG: 7121966045

CODICE CUP: G36D17000050001

PROGETTO STRUTTURALE

REV.	DATA	MODIFICA	DISEGNATORE / COMPILATORE
00	26/11/2018	Prima Emissione	Ing. Mariano Salvatore
01	08/01/2019	Modifiche a seguito di verifica del RINA	VERIFICATO DA: Ing. Carlo Carletti
02	30/10/2020	Seconda Revisione	APPROVATO DA: Arch. Valentino Tropeano

CODICE D'IDENTIFICAZIONE	ELABORATO :
05/17- PS.RT04/02	Edificio A Polifunzionale: <ul style="list-style-type: none"> Relazione geotecnica e sulle fondazioni
	

IL RESPONSABILE DEL PROCEDIMENTO Ing. Salvatore CONCETTINO	IL COORDINATORE DELLA SICUREZZA IN FASE DI PROGETTAZIONE Arch. Valentino TROPEANO
--	---

PROGETTISTA RESPONSABILE COORDINATORE Arch. Valentino TROPEANO	
RESPONSABILI	GRUPPO DI LAVORO
RESPONSABILE PROGETTAZIONE ARCHITETTONICA Arch. Gianfranco PICARIELLO	Ing. Antonio GRAZIANO Ing. Lella Liana IMBRIANI Ing. Mariano SALVATORE Ing. Domenico DE MATTIA Ing. Rosa LO PRIORE Arch. Ivan GUERRIERO
RESPONSABILE PROGETTAZIONE STRUTTURALE Ing. Carlo CARLETTI	Arch. Stanislao SACCARDO Geom. Gennarino IANDIORIO Geom. Franco IMBIMBO Per.Ind. Antonio FESTA
RESPONSABILE INDAGINI GEOGNOSTICHE Geol. Carmine MAZZAROTTI	
RESPONSABILE PROGETTAZIONE IMPIANTI MECCANICI Ing. Bruno MATTIA	CONSULENTI SCIENTIFICI
RESPONSABILE PROGETTAZIONE IMPIANTI ELETTRICI Ing. Mauro GUERRIERO	Prof. Ing. Luigi PETTI Prof. Geol. Francesco Maria GUADAGNO
RESPONSABILE PROGETTAZIONE SICUREZZA Arch. Patrizia GAMMA	

COMUNE DI REGGIO DI CALABRIA

Località Santa Caterina

***Completamento ed Ampliamento del Polifunzionale Manganelli per la Nuova Sede
del XII reparto Mobile della Polizia di Stato in Reggio Calabria
Località Santa Caterina***

***RELAZIONE GEOTECNICA E SULLE FONDAZIONI
EDIFICIO ISOLATA***

Sommario

1. PREMESSA	3
2. ASPETTI GEOLOGICI	4
3. DESCRIZIONE DELLE FONDAZIONI	5
4. DESCRIZIONE DELLE INDAGINI SUI TERRENI DI FONDAZIONE E MODELLO GEOTECNICO 6	
5. MODELLAZIONE DELLA FONDAZIONE	15
6. VERIFICHE DELLE FONDAZIONI	16
6.1 Carico limite e cedimenti	19
6.2 Riepilogo risultati del calcolo	386
6.3 Verifica a scorrimento globale delle fondazione	393

1. PREMESSA

La presente relazione illustra gli aspetti inerenti la caratterizzazione geotecnica e strutturale del complesso terreno fondazioni dell'edificio esistente nel Polifunzionale Manganeli. L'area oggetto di indagine è ubicata in Via Enotria, nel settore nord - occidentale della città di Reggio Calabria, a circa 450 metri dalla costa.

Geograficamente il sito ricade nella parte meridionale del settore calabrese dell'Arco Calabro-Peloritano, in corrispondenza dello Stretto di Messina;

Di seguito il dettaglio topografico e l'ubicazione dell'area:



Ortofoto con individuazione dell'area

In situ sono state effettuate specifiche campagne di indagine per la definizione delle caratteristiche meccaniche e fisiche dei terreni di fondazione. Per maggiori dettagli si rimanda ai seguenti documenti:

- Relazione sulle indagini geognostiche e stratigrafiche eseguite da eseguite dal Dott. Geol. Francesco Borgese;
- Indagine Geofisica tramite tecnica MASW – Elaborazione MASW1 e MASW2 a firma della Dott.ssa geol. Annalisa Vietri;

- Indagine Geofisica in Foro Down-Hole a firma dell'amministratrice Dott.ssa Gironda Valeria;
- Relazione sulle Indagini a firma del Dott. geol. Alberto Caprara.

2. ASPETTI GEOLOGICI

Rimandando alla relazione Geologica per gli aspetti di dettaglio, si riportano di seguito le principali notizie utili alla definizione del modello geotecnico di calcolo.

Lungo la fascia costiera dei Monti Peloritani, sia sul lato ionico che tirrenico, e nel settore calabrese, affiorano notevoli volumi di sedimenti conglomeratico-sabbiosi poggianti in discordanza su diversi termini del substrato e sul basamento.

Lungo la sponda reggina, nel settore oggetto del presente studio, affiora una sequenza attribuita alle "ghiaie e sabbie di Messina" (MSS), caratterizzata dalla presenza di sabbie e ghiaie grigio-giallastre o rossastre nei livelli più alti, con abbondante matrice.

I clasti, prevalentemente cristallini, da subarrotondati ad appiattiti, spesso embriciati, hanno dimensioni compresa tra quelle centimetriche dei ciottoli fino a quelle metriche dei blocchi; sono inoltre presenti livelli e lembi di sabbie fini e silt quarzosi.

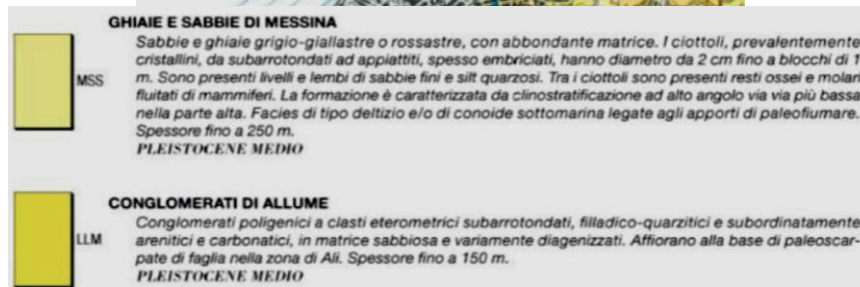
In tutta l'area dello Stretto di Messina, i depositi conglomeratici affioranti costituiscono la successione tipo delle ghiaie e sabbie di Messina, nota anche come "Formazione di Messina".

Originariamente riferita al Calabriano, è stata successivamente considerata discordante e trasgressiva sul substrato, ed ascritta in modo dubitativo al Pleistocene inferiore-medio, sebbene altri autori attribuiscano la formazione ad un ambiente deltizio alimentato dalle fiumare (dividendola in una facies deltizia marina ed una deltizia continentale, complessivamente di età infrapleistocenica) o la considerino come una "facies deltizia", regressiva e diacrona a progradazione centripeta verso l'asse dello Stretto, generata dall'accelerazione del sollevamento dell'entroterra cristallino.

Nell'entroterra reggino, alle pendici dell'Aspromonte, la formazione raggiunge i 400 m di spessore.

Questa formazione è di fatto quella che costituisce l'ossatura dell'area e, quindi, litotipo di riferimento nelle valutazioni di ordine geologico nonché geotecnico.

Si evidenzia inoltre, il sussistere a luoghi di significativi spessori di depositi di copertura nonché di alteriti, frutto sia dei processi evolutivi sia delle azioni antropiche. Si riporta di seguito l'inquadramento delle formazioni presenti nel sito:

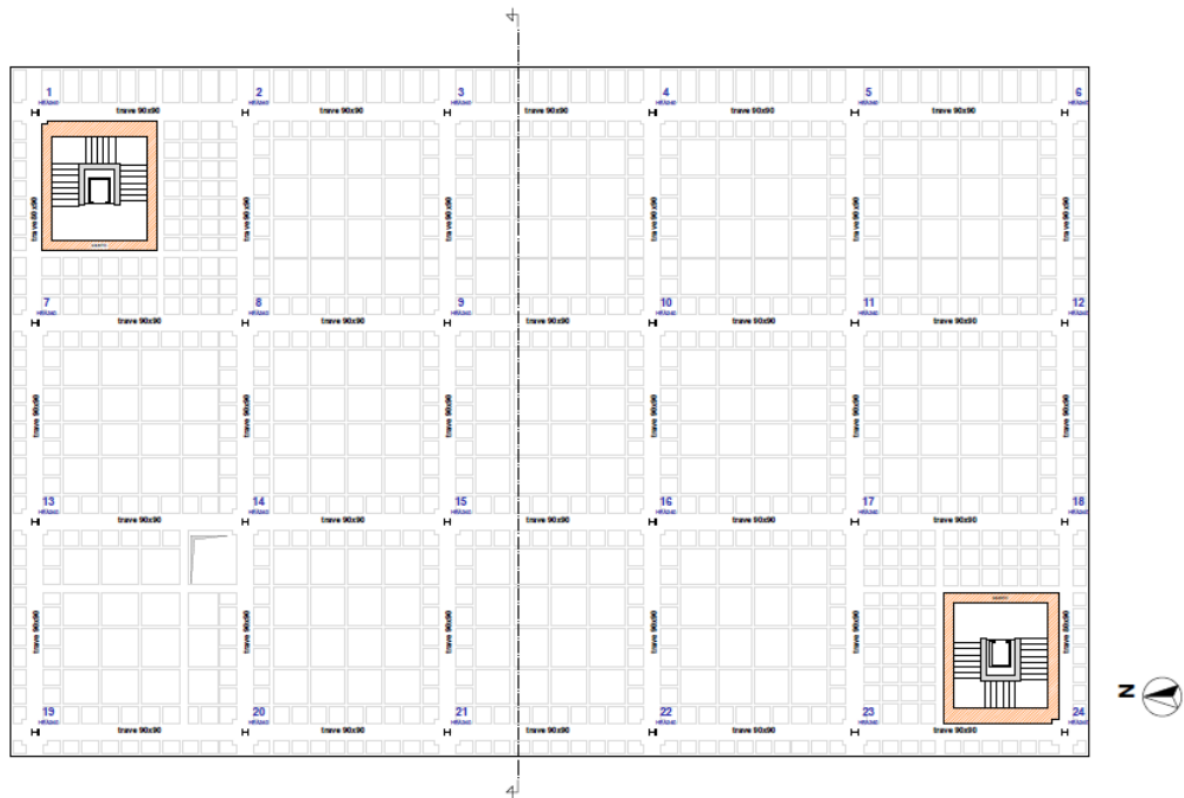


I tratti geomorfologici più significativi dell'area oggetto del presente studio sono rappresentati dalla dorsale dei Monti Peloritani e dall'estesa fascia alluvionale che borda la terminazione occidentale del Massiccio dell'Aspromonte. Entrambi le dorsali sono incise da valli con versanti molto acclivi nel tratto a monte, che conferiscono al paesaggio un aspetto aspro.

Verso valle il paesaggio è caratterizzato da una successione continua di superfici subpianeggianti variamente estese, degradanti e separate da evidenti gradini, che danno al versante ionico una tipica conformazione a gradinata. Esso è disseccato da incisioni fluviali, che nel loro tratto terminale svasano in piane alluvionali, in genere più ampie sul versante calabrese.

3. DESCRIZIONE DELLE FONDAZIONI

La fondazione è realizzata attraverso una platea alleggerita di altezza complessiva pari a 120 cm. In particolare la platea è realizzata con una soletta inferiore ed una superiore, di spessori rispettivamente pari a 30 e 20 cm. Tali solette sono connesse da setti di spessore pari a 30 cm. Inoltre sono presenti travi di irrigidimento tra i pilastri con sezione 140x120 cm. Di seguito, si riportano gli stralci della carpenteria e della sezione.



Carpenteria delle strutture di fondazione



Sezione

4. DESCRIZIONE DELLE INDAGINI SUI TERRENI DI FONDAZIONE E MODELLO GEOTECNICO

Dai certificati di collaudo e dalla documentazione originaria disponibile, risulta che i terreni di fondazione sono essenzialmente caratterizzati da ghiaia e ciottoli in matrice sabbiosa.

Le caratteristiche meccaniche dei terreni furono accertate in due fasi: la prima consistente in tre sondaggi ubicati nelle zone ove era prevista l'esecuzione delle fondazioni a pozzo; la seconda, di approfondimento, per valutare la qualità dei terreni nell'intorno del serbatoio interrato di cui era stata disposta la rimozione. Anche in quest'ultima zona fu confermata la natura granulare del terreno, ma con valori di densità relativa più bassi.

Dalla relazione di collaudo emerge inoltre che i sondaggi in corrispondenza del reticolo di travi rovesce, fornirono una risposta, in termini di grado di addensamento, minore di quelle precedenti, e pertanto fu eseguito un trattamento di bonifica.

In particolare, la bonifica comportò la posa in opera di misto granulare compattato in corrispondenza delle travi rovesce e strati alternati di misto granulare compattato e cls magro di 25cm al di sotto dei plinti.

Al fine di confermare la natura e le caratteristiche meccaniche e fisiche del terreno sono state eseguite campagne di indagini geognostiche e geofisiche. Per i dettagli si rimanda a:

- Relazione sulle indagini geognostiche e stratigrafiche eseguite da eseguite dal Dott. Geol. Francesco Borgese;
- Indagine Geofisica tramite tecnica MASW – Elaborazione MASW1 e MASW2 a firma della Dott.ssa geol. Annalisa Vietri;
- Indagine Geofisica in Foro Down-Hole a firma dell'amministratrice Dott.ssa Gironda Valeria;
- Relazione sulle Indagini a firma del Dott. Geol. Alberto Caprara.

Di seguito si riportano i principali stralci.



Ubicazione dei sondaggi stratigrafici (S1, S2)

STRATIGRAFIA - S1

SCALA 1 : 125 Pagina 1/1

Riferimento: Indagini Geonostiche Realizzazione Nuova Sede XII Reparto Mobile PS	Sondaggio: S1
Località: Santa Caterina - Reggio Calabria	Quota:
Impresa esecutrice:	Data:
Coordinate:	Redattore:
Perforazione: A Carotaggio Continuo	

ø mm	R v	A r	Pz	metri batt.	LITOLOGIA	Campioni	RP	VT	Prel. % 0 --- 100	S.P.T.		RQD % 0 --- 100	prof. m	DESCRIZIONE	
										S.P.T.	N				
				1										Terreno di riporto composto da sabbia limo-argillosa, con presenza di ghiaia, ciottoli e frammenti di laterizio, scarsamente addensato, di colore marrone chiaro.	
				2											
				3											
				4									3.8		
				5			1) She < 4.50 5.00				3-9-16	25	4.3		Sabbia in matrice argillosa, con presenza di ciottoli, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				6											Sabbia a granulometria fine e grossolana, in matrice limo-argillosa, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				7											
				8											
				9											
				10											
				11											
				12											
				13											
				14										14.0	
				15											Sabbia in matrice limo-argillosa, debolmente ghiaiosa, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				16											
				17										16.5	
				18											Sabbia a granulometria grossolana, in matrice limo-argillosa, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				19											
				20											
				21										21.0	
				22											Sabbia debolmente limosa, con presenza di ciottoli, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				23										22.3	
				24											Sabbia argillosa a granulometria da fine a molto fine, con presenza di un frammento di trovante di genesi metamorfica, mediamente addensata, di colore marrone.
				25											
				26										26.0	
				27											Frammenti di trovante in matrice argillosa, di colore grigio scuro.
				28										27.0	
				29											Sabbia argillosa con presenza di locali livelletti debolmente ghiaiosi, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				30										30.0	

Colonna stratigrafica S1

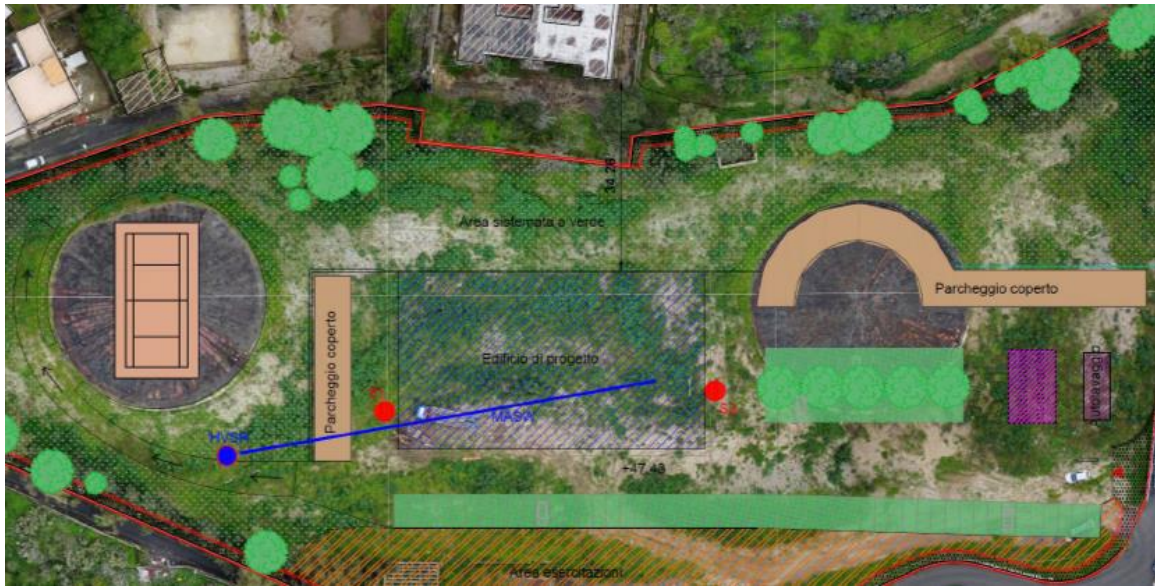
STRATIGRAFIA - S2

SCALA 1 : 125 Pagina 1/1

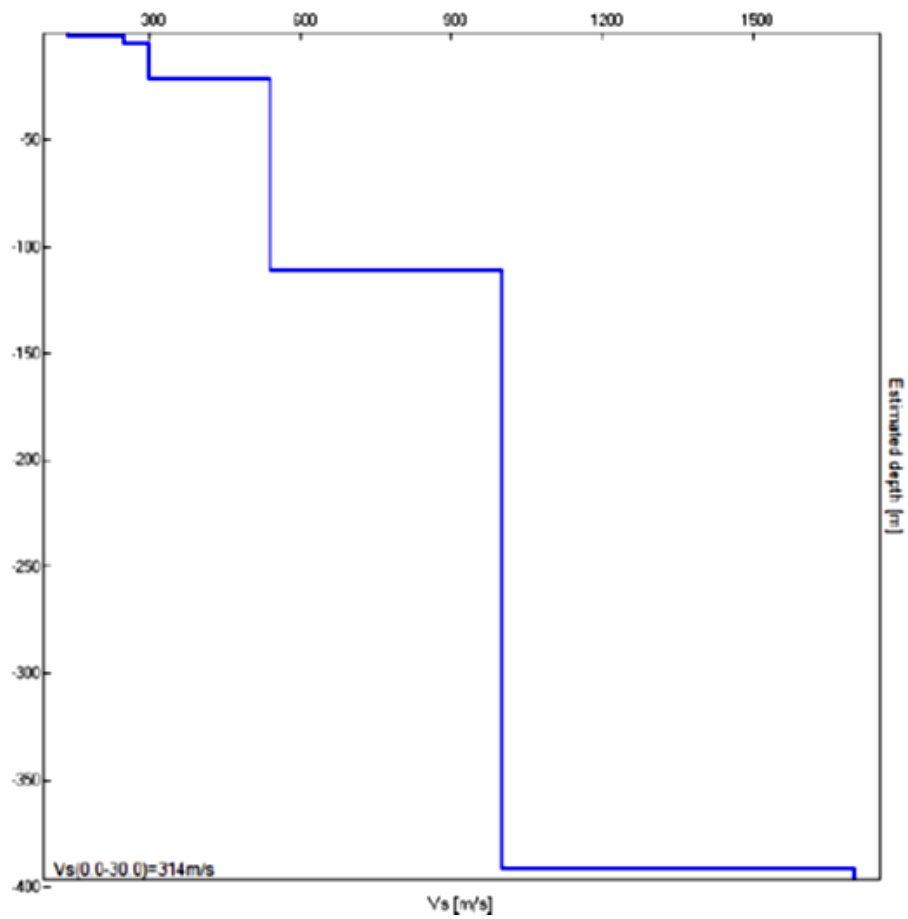
Riferimento: Indagini Geognostiche Realizzazione Nuova Sede XII Reparto Mobile PS	Sondaggio: S2
Località: Santa Caterina - Reggio Calabria	Quota:
Impresa esecutrice:	Data:
Coordinate:	Redattore:
Perforazione: A Carotaggio Continuo	

Ø mm	R v	A r	Pz	metri batt.	LITOLOGIA	Campioni	RP	VT	Prel. % 0 --- 100	S.P.T.		RQD % 0 --- 100	prof. m	DESCRIZIONE	
										S.P.T.	N				
				1										Terreno di riporto composto da sabbia limo-argillosa, con presenza di ciottoli e frammenti di trovante, scarsamente addensato, di colore marrone chiaro.	
				2											
				3											
				4										4,2	Sabbia debolmente argillosa, ghiaiosa, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				5											
				6			1) She < 5,50 6,00				12-18-26	44		6,0	Frammenti di trovante in matrice sabbioso-argillosa, di colore grigio chiaro.
				7										7,0	Sabbia a granulometria medio-grossolana, debolmente limosa, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				8											
				9										8,8	Sabbia debolmente limosa, con presenza di ciottoli e frammenti di trovante, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				10										9,5	Sabbia debolmente limosa, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				11											Sabbia debolmente limosa, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				12											
				13										12,8	Sabbia a granulometria medio grossolana, debolmente limosa, con presenza di piccoli livelletti debolmente ghiaiosi, mediamente addensata, di colore marrone.
				14											
				15											
				16											
				17										16,5	Sabbia in matrice limosa con presenza di ciottoli e frammenti di trovante di genesi metamorfica, mediamente addensata, di colore grigio chiaro.
				18										18,0	Sabbia debolmente argillosa, con presenza di sporadici livelletti debolmente ghiaiosi, mediamente addensata, di colore marrone.
				19											
				20											
				21											
				22											
				23										22,5	Sabbia debolmente argillosa, con presenza di rari ciottoli di piccole dimensioni, mediamente addensata, di colore marrone chiaro.
				24											
				25											
				26											
				27											
				28											
				29											
				30										30,0	

Colonna stratigrafica S2



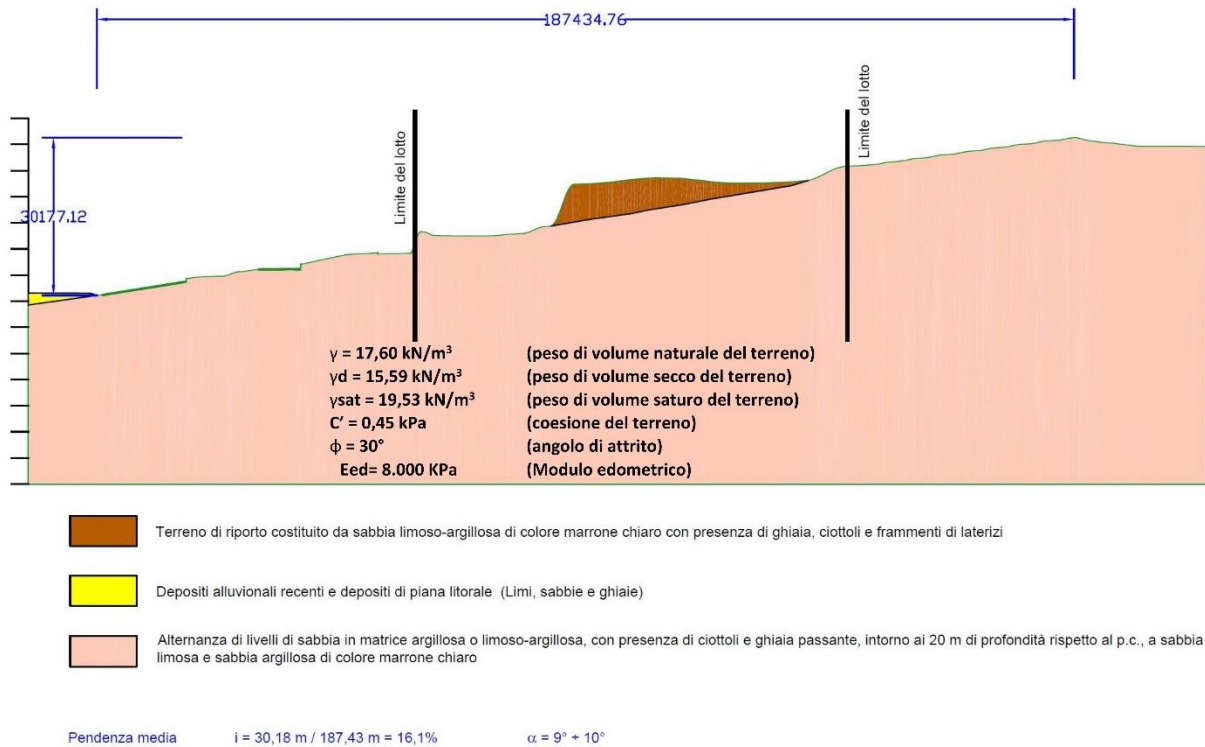
Ubicazione delle indagini DPSH e MASW



Profilo MASW

Dai risultati ottenuti dalle indagini condotte è stato estrapolato, vedi Relazione Geologica, il modello geotecnico del terreno di fondazione come di seguito rappresentato.

SEZIONE GEOLOGICA SCHEMATICA - Scala 1 : 1.000



Modello geotecnico di riferimento ottenuto

In relazione alle diverse condizioni di stato limite e alle risposte spettrali attese dalle strutture di sostegno, sono stati selezionati differenti set di accelerogrammi di spettrocompatibilità per la verifica delle condizioni di amplificazione di sito. Per la struttura oggetto di indagine, considerati i periodi principali di vibrazione, si fa riferimento alle valutazioni dell'amplificazione sismica locale nell'intervallo di periodi 1,50s – 4.0s.

Nella seguente tabella si riportano le diverse combinazioni adottate per il calcolo della risposta sismica locale.

Strutture dotate di isolatori sismici alla base.			
Stati limite assunti	SLD	SLV	SLC
Intervallo di spettro compatibilità	1.50s – 4.0s		

L'analisi della risposta sismica eseguita mediante il software STRATA (Kottke and Rathje, 2013) prevede la risoluzione dell'equazione del moto sismico dell'onda di taglio nel dominio delle frequenze (Seed e Idriss, 1971) in condizioni di campo libero. In particolare il modello contempla l'analisi del degrado dinamico non lineare dei materiali in termini di Modulo di taglio (G/G_0) e di smorzamento (damping, D) secondo un sistema di tipo lineare equivalente al quale è associata una aliquota della deformazione massima di taglio raggiunta che nel seguente calcolo è stata assunta pari a 0.65, in accordo con Seed e Idriss (1971) e per magnitudo (M_R) attese superiori a 6.5. Il

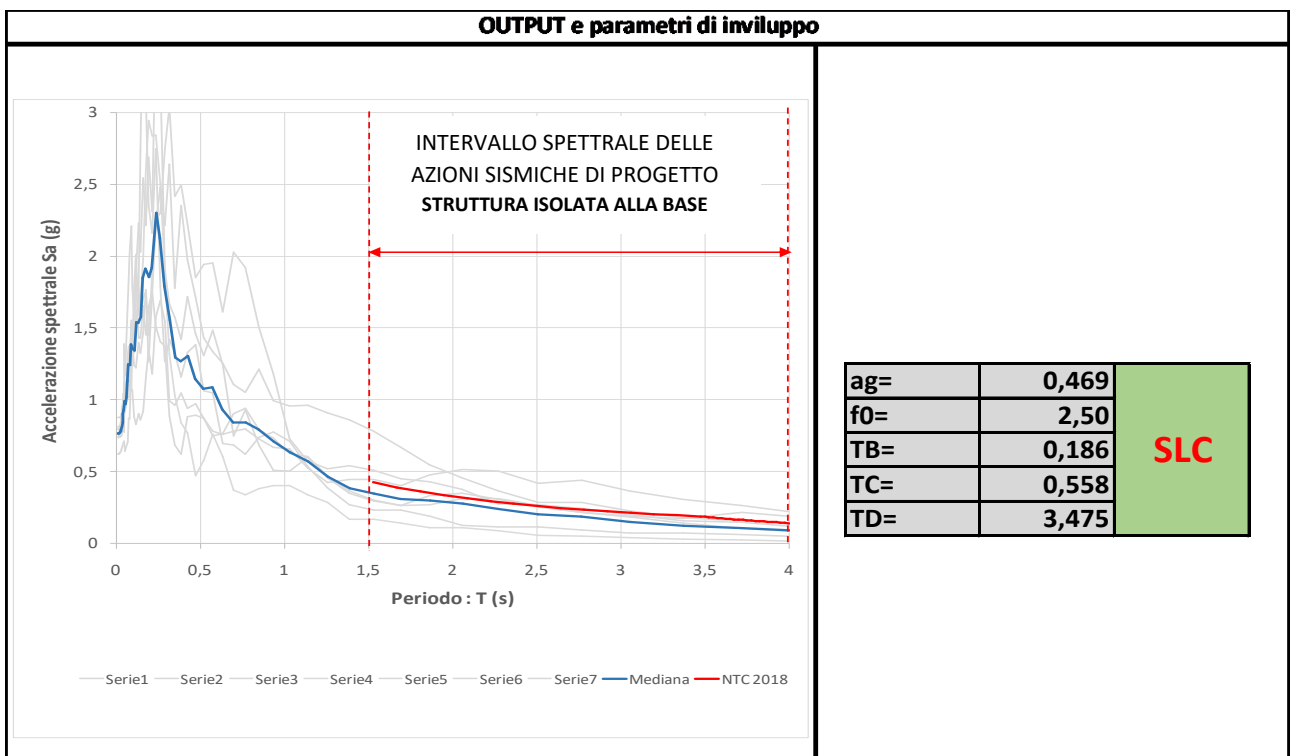
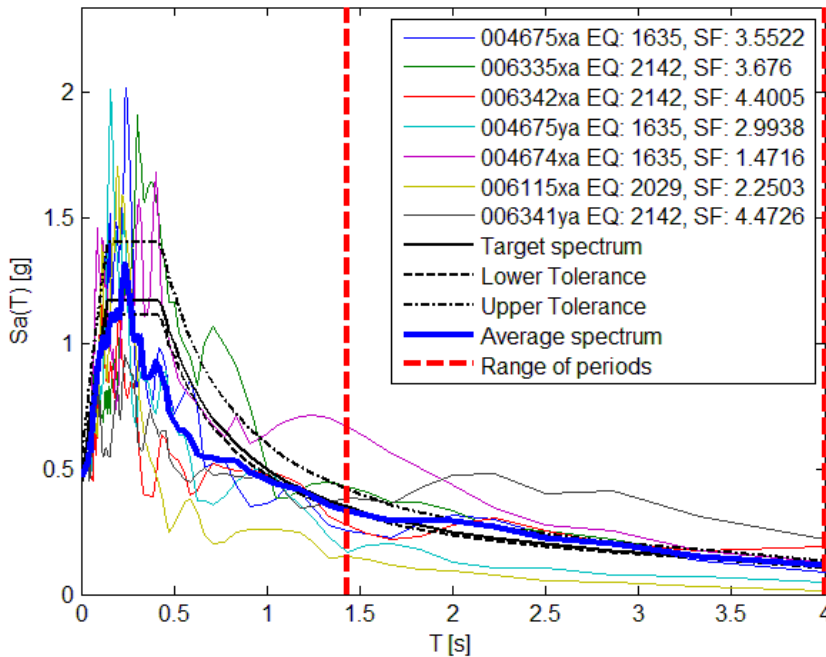
calcolo è stato eseguito in regime di tensioni totali.

Risposta sismica locale per le strutture fondate su isolatori sismici

- Analisi allo SLC

Scelta del set di accelerogrammi per la spettrocompatibilità nell'intervallo 1.5 – 4.0s

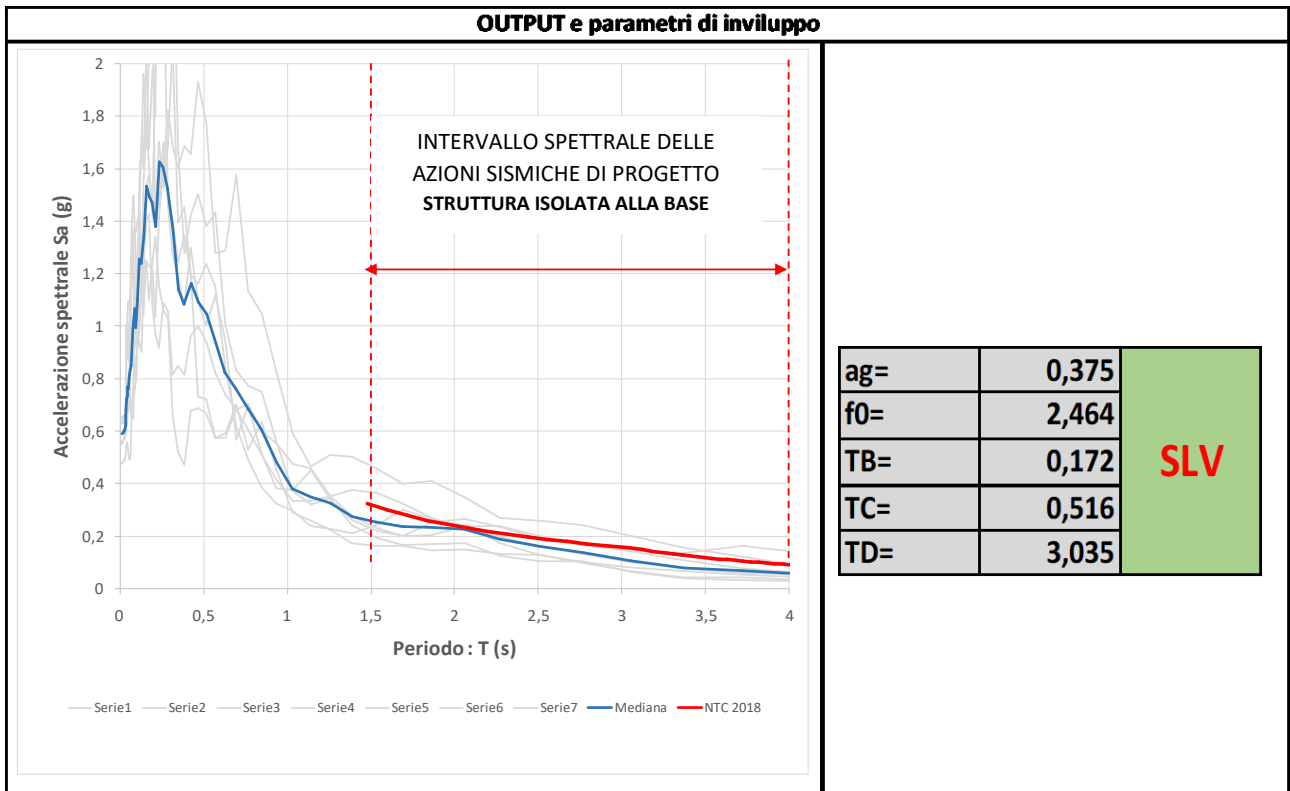
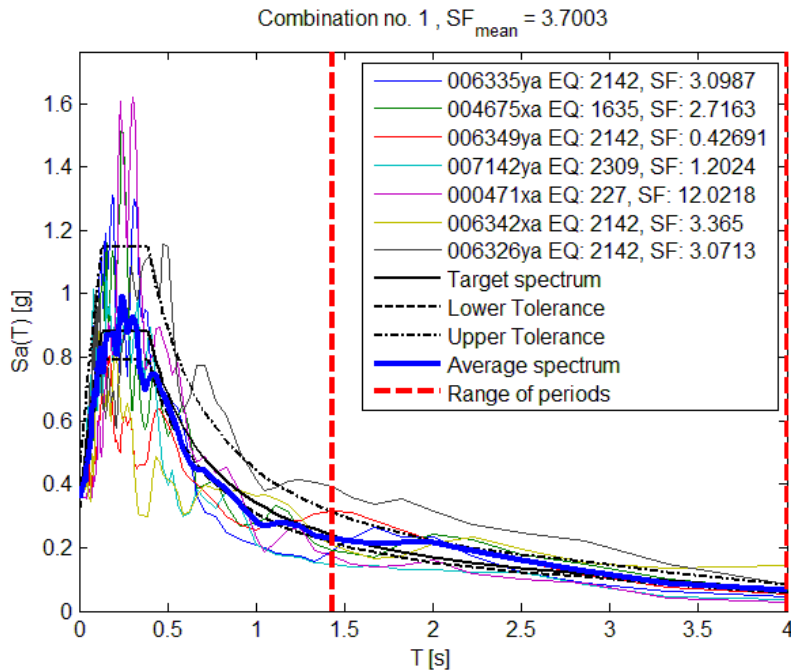
Combination no. 1, $SF_{mean} = 3.2596$



Nota: Nel tratto spettrale di riferimento 1.5 – 4.0 s lo spettro risulta involuppato dallo spettro relativo al Sottosuolo di Categoria B per le condizioni di stato e di classe d'uso considerate

- Analisi allo SLV

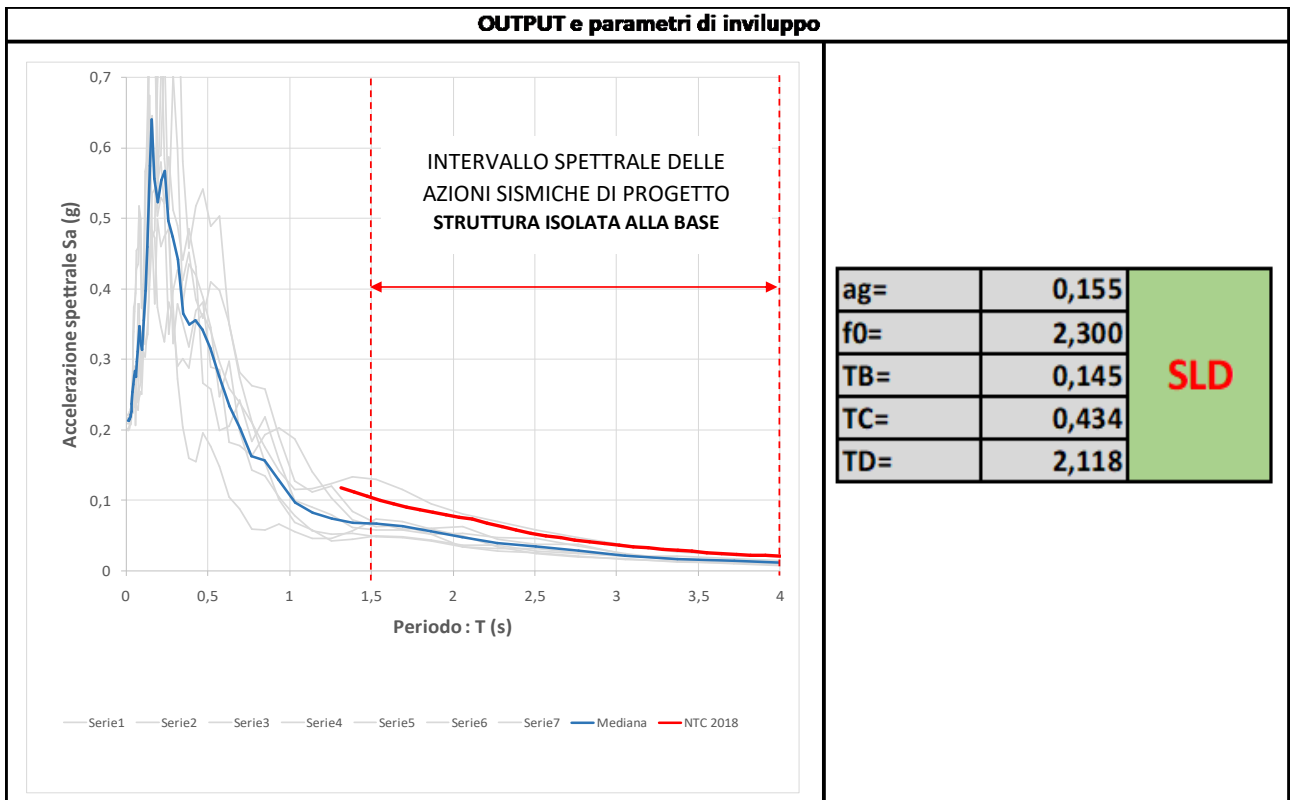
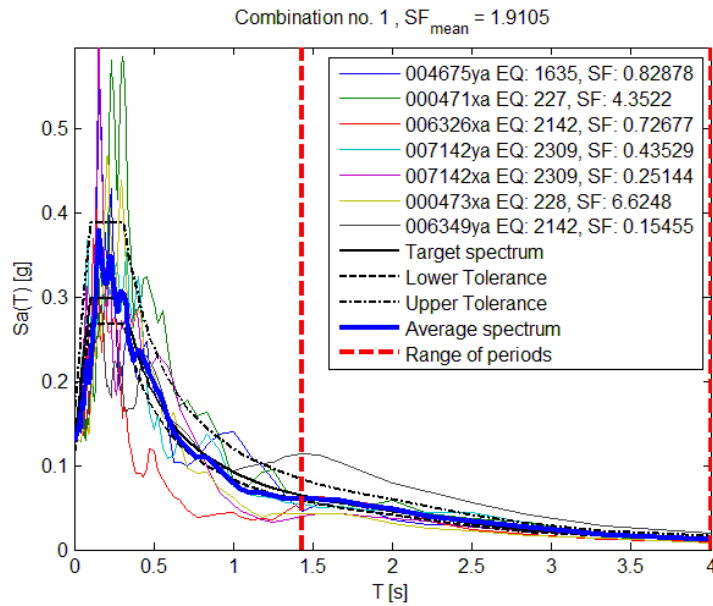
Scelta del set di accelerogrammi per la spetrocompatibilità nell'intervallo 1.5 – 4.0s



Nota: Nel tratto spettrale di riferimento 1.5 – 4.0 s lo spettro risulta involuppato dallo spettro relativo al Sottosuolo di Categoria B per le condizioni di stato e di classe d'uso considerate

- Analisi allo SLD

Scelta del set di accelerogrammi per la spettrocompatibilità nell'intervallo 1.5 – 4.0s



Nota: Nel tratto spettrale di riferimento 1.5 – 4.0 s lo spettro risulta involuppato dallo spettro relativo al Sottosuolo di Categoria B per le condizioni di stato e di classe d'uso considerate

Le verifiche allo Stato Limite di Operatività sono state condotte considerando la domanda sismica valutata per lo Stato Limite di Danno, così come descritto al successivo paragrafo 18. Pertanto, in accordo con il geologo, non si è ritenuto necessario valutare lo spettro SLO.

PRINCIPALI PARAMETRI SPETTRO VERTICALE

Per l'edificio isolato sismicamente alla base, i calcoli e le verifiche sono stati condotti considerando la componente verticale prevista da norma per il sito, i cui parametri sono di seguito riportati:

CATEGORIA suolo	B
Categoria topografica	T1
Parametri del sito	
Comune	Reggio di Calabria - (RC)
Longitudine	15.654
Latitudine	38.12
Id reticolo del sito	44989-45211-45212-44990
Valori di riferimento del sito	
Ag/g(TR=101.0) SLD	0.129
F0(TR=101.0) SLD	2.300
T*C(TR=101.0) SLD	0.310
Ag/g(TR=949.1) SLV	0.358
F0(TR=949.1) SLV	2.464
T*C(TR=949.1) SLV	0.389
Ag/g(TR=1949.57) SLC	0.468
F0(TR=1949.57) SLC	2.50
T*C(TR=1949.57) SLC	0.427
stato limite SLC	
	TB=0.19
	TC=0.56
	TD=3.47
stato limite SLV	
	TB=0.17
	TC=0.52
	TD=3.03
stato limite SLD	
	TB=0.14
	TC=0.43
	TD=2.12

5. MODELLAZIONE DELLA FONDAZIONE

La fondazione è considerata nel modello di calcolo attraverso una platea di pari altezza e peso equivalente. Ai fini della rigidezza, infatti, gli alleggerimenti previsti disposti in asse non modificano sostanzialmente l'inerzia della sezione.



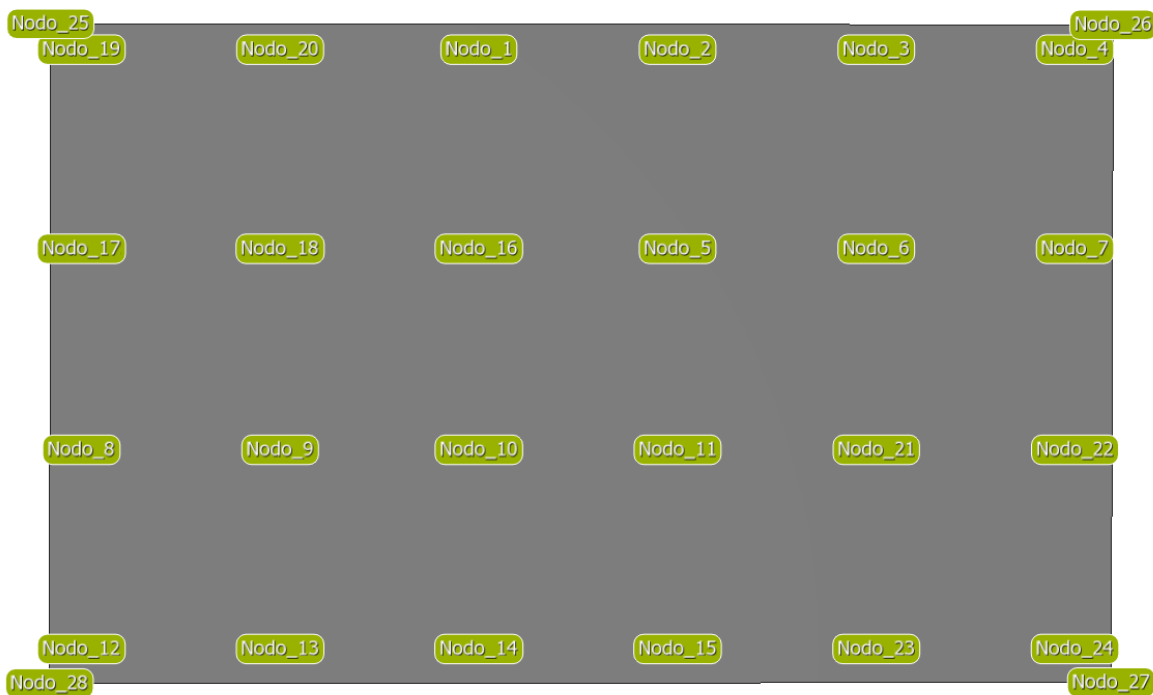
Sezione tipologica trasversale platea di fondazione

Nel caso infatti, della sezione trasversale, che governa la distribuzione delle tensioni sul terreno nella direzione di luce maggiore, risulta quanto segue:

Momento di inerzia sezione alleggerita: 4845 m⁴

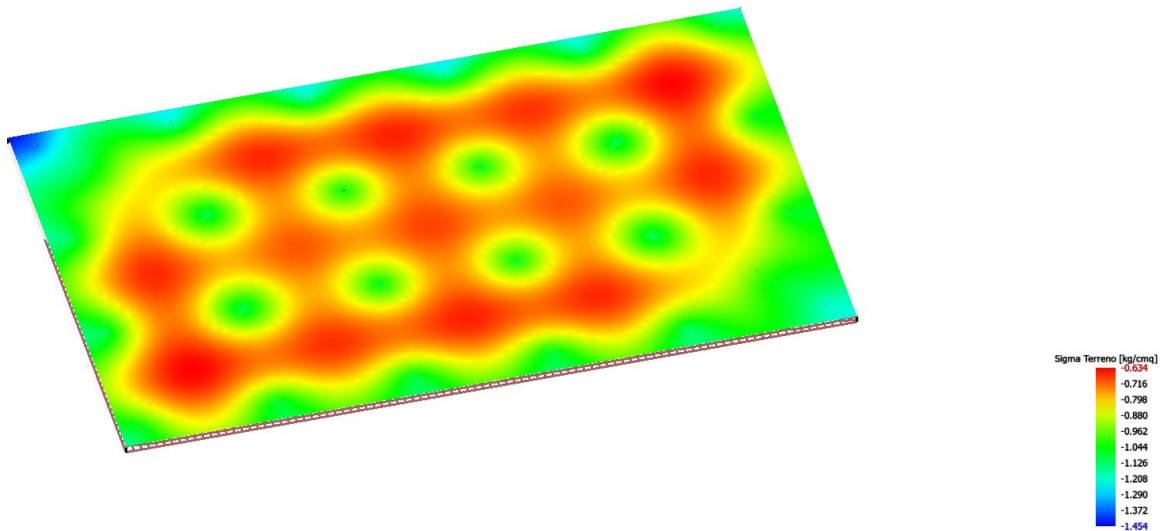
Momento di inerzia sezione alleggerita: 5299 m⁴

Pertanto, la differenza tra le inerzie risulta minore del 8%, più che accettabile in considerazione delle incertezze tipiche sull'accertamento delle caratteristiche meccaniche dei terreni. Di seguito si riporta l'identificazione dei nodi che descrivono la fondazione nel modello FEM.



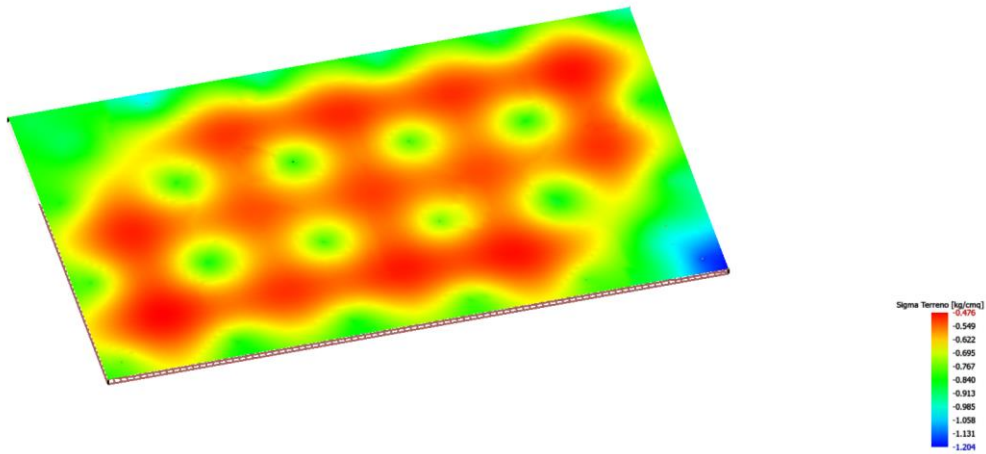
6. VERIFICHE DELLE FONDAZIONI

La verifica delle fondazioni è condotta in condizioni di carico statico e sismico. Di seguito si riporta la sintesi delle tensioni sul terreno in condizioni di carico statico, mentre nei sotto paragrafi seguenti è riportata la verifica a carico limite della platea e il calcolo e la verifica dei cedimenti.

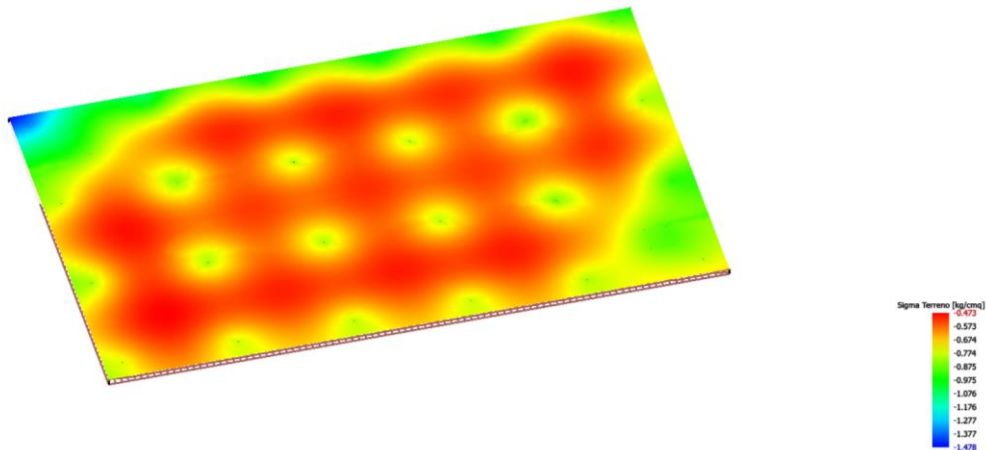


Come si osserva dai risultati, la distribuzione delle tensioni di contatto è contenuta tra 0,634 kg/cmq e 1.454 kg/cmq.

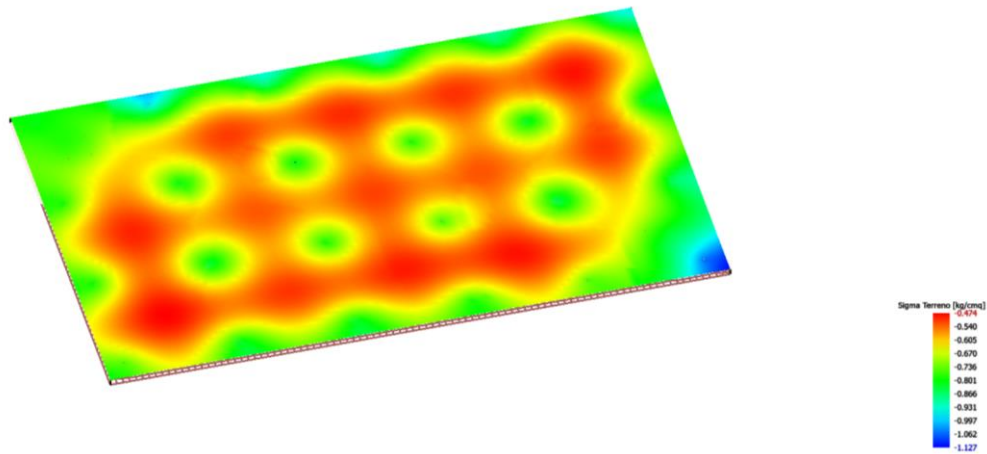
Inoltre si riporta di seguito l'involuppo delle tensioni di calcolo all'interfaccia terreno-platea di fondazione nella combinazione SISMAY1_SLV SISMAY2_SLV SISMAY2_SLV.



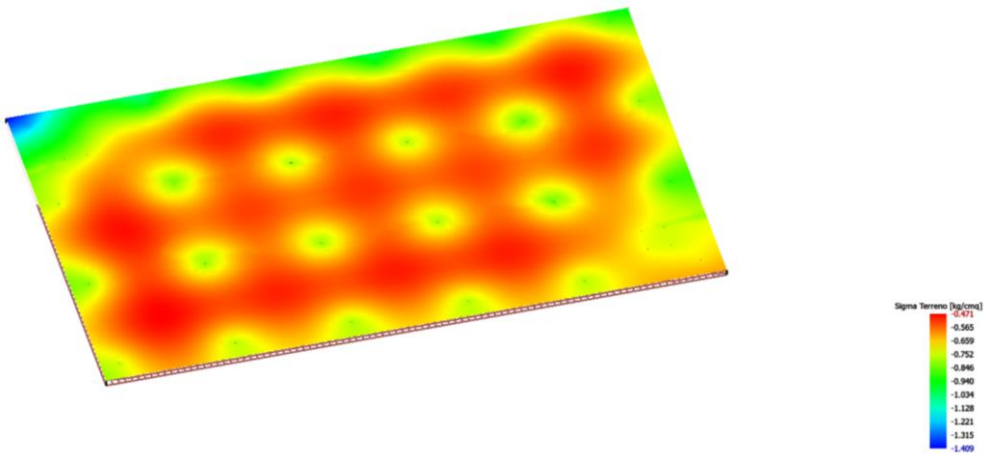
Tensioni di contatto platea-terreno – combinazione SISMAY1_SLV SISMAY2_SLV SISMAY2_SLV



Tensioni di contatto platea-terreno – combinazione SISMAY1_SLV

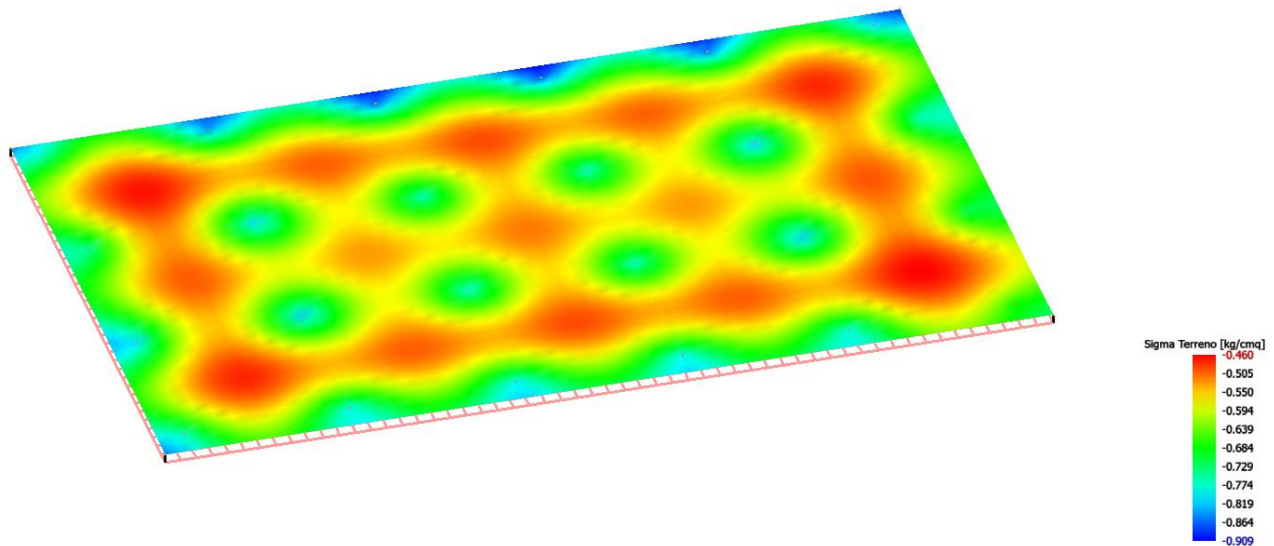


Tensioni di contatto platea-terreno – combinazione SISMAY2_SLV



Tensioni di contatto platea-terreno – combinazione SISMAY2_SLV

Nelle condizioni di carico sismico, valutate a vantaggio di sicurezza per la combinazione di carico allo stato limite SLC, le tensioni di contatto sono quelle di seguito descritte per la combinazione peggiore tra direzione della domanda sismica e centro delle masse.



In tali condizioni estreme, la distribuzione delle tensioni di contatto è contenuta tra 0,460 kg/cmq e 0.909 kg/cmq.

In entrambi i casi, come si osserva, le tensioni di contatto risultano particolarmente contenute.

6.1 Carico limite e cedimenti

La verifica dei cedimenti è stata condotta considerando la combinazione 3 allo SLE, ovvero la combinazione quasi permanente. In tali condizioni, lo spostamento valutato, a vantaggio di sicurezza assumendo un modulo elastico ridotto, è pari a 286mm. A tal proposito, sebbene lo spostamento risulta compatibile con le dimensioni in pianta della fondazione è stato prescritto l'uso di dispositivi temporanei di appoggio in corrispondenza degli isolatori al fine di consentire la realizzazione della costruzione in elevazione e permettere, quindi, l'assestamento del corpo strutturale. Terminata la costruzione si procederà alla messa in opera dei dispositivi di isolamento. Pertanto si prescrive che: i dispositivi di isolamento vanno installati a termine della realizzazione delle strutture e nelle fasi transitorie è prevista la messa in opera di dispositivi temporanei al fine di garantire il corretto funzionamento degli isolatori a cedimenti avvenuti.

Modello per il calcolo del carico limite

Il terreno di fondazione è considerato costituito da due strati uno superiore ed uno inferiore al piano di posa della fondazione. La presenza della falda è presa in considerazione in base alla sua profondità dal piano campagna. Per la verifica a carico limite si adotta l'approccio 2 con una unica combinazione di carico A1+M1+R3, in cui i coefficienti parziali di sicurezza per le resistenze sono unitari ed il coefficiente di sicurezza globale è 2.3 per il carico limite verticale e 1.1 per il coefficiente di sicurezza a carico orizzontale. L'effetto del sisma è portato in conto considerando che la forza applicata a causa del sisma non è nè centrata nè verticale cio' comporta l'applicazione di fattori correttivi per l'inclinazione e una riduzione delle dimensioni della fondazione in funzione dell'eccentricità. Di seguito si riporta il calcolo per le combinazioni più gravose; in calce è riportato un riepilogo per tutte le combinazioni.

Carico limite

Il calcolo del carico limite è valutato secondo la formula di Terzaghi-Meyerof

$$Q_{lim} = q \cdot Nq \cdot \zeta_q \cdot \xi_q \cdot \alpha_q \cdot \beta_q \cdot \psi_q + c \cdot Nc \cdot \zeta_c \cdot \xi_c \cdot \alpha_c \cdot \beta_c \cdot \psi_c + \gamma \cdot Ny \cdot \frac{B}{2} \cdot \zeta_y \cdot \xi_y \cdot \alpha_y \cdot \beta_y \cdot \psi_y$$

dove :

N_q, N_c, N_γ = Coefficienti di Terzaghi - Meyerof per la striscia indefinita

$\zeta_q, \zeta_c, \zeta_\gamma$ = coefficienti correttivi di forma funzione del rapporto B/L

ξ_q, ξ_c, ξ_γ = coefficienti correttivi di inclinazione del carico dipendente da H/V

$\alpha_q, \alpha_c, \alpha_\gamma$ = coefficienti correttivi di inclinazione del piano di posa

$\beta_q, \beta_c, \beta_\gamma$ = coefficienti correttivi di inclinazione del piano campagna

z_q, z_c, z_g = coefficienti sismimici per considerare l'effetto cinematico, considerati solo in presenza di sisma

$\psi_q, \psi_c, \psi_\gamma$ = coefficienti correttivi di punzonamento dipendenti da un indice di rigidezza del terreno, in particolare detto I_r l'indice di rigidezza del terreno (secondo la teoria di Vesic dipendente dal modulo tangenziale $G=0.5 E/(1+\nu)$ del terreno, dalla coesione c , dalla tensione effettiva alla profondità $B/2$ sotto il piano di posa, dall'angolo di attrito del terreno di fondazione) ed I_{rcrit} l'indice di rigidezza critico (dipendente dall'angolo di attrito del terreno e dal rapporto B/L) risulta che i coefficienti di punzonamento sono uguali alla unità quando $I_r \geq I_{rcrit}$, mentre sono minori dell'unità quando $I_r < I_{rcrit}$. Oltre a queste correzioni un'altra deriva dalla eccentricità del carico riducendo le dimensioni della fondazione in modo che il carico risulti centrato rispetto alla fondazione ridotta, dette $'e_b'$ ed $'e_l'$ le eccentricità del carico nella direzione di B ed L il carico limite si calcola per una fondazione di dimensioni ridotte $B' = B - 2e_b$ e $L' = L - 2e_l$

Altra correzione deriva dalla presenza della falda inserendo i pesi del terreno immerso nel primo e terzo termine, in particolare, detta H_f la profondità della falda e D la profondità del piano di posa, si ha:

per $H_f < D$ si valuta la pressione effettiva sul piano di posa considerando che parte del terreno superiore è immerso, mentre nel terzo termine si userà il peso immerso

per $H_f > D$ ed $H_f < D + B$ il peso del terreno del terzo termine si interpola tra i valori immerso e secco secondo la formula:

$$\gamma = \gamma' + (\gamma - \gamma') * D/B$$

per $H_f > D + B$ la falda è trascurata.

I coefficienti di Terzaghi - Meyerof per la striscia ed i coefficienti correttivi sono dati dalle relazioni:

$$N_q = \frac{1 + \sin(\phi)}{1 - \sin(\phi)} e^{\pi \tan(\phi)}$$

$$N_c = (N_q - 1) \cot(\phi)$$

Il coefficiente N_γ non è suscettibile di una espressione in forma analitica chiusa, ed è stato calcolato per via numerica da diversi Autori. I valori del coefficiente sono riportati nella seguente tabella in funzione dell'angolo ϕ :

ϕ°	0	1	2	3	4	5	6	7	8
N_γ	0	0.07	0.15	0.24	0.34	0.45	0.57	0.71	0.86
ϕ°	9	10	11	12	13	14	15	16	17
N_γ	1.03	1.22	1.44	1.69	1.97	2.29	2.65	3.06	3.53
ϕ°	18	19	20	21	22	23	24	25	26
N_γ	4.07	4.68	5.39	6.2	7.13	8.2	9.44	10.88	12.54
ϕ°	27	28	29	30	31	32	33	34	35
N_γ	14.47	16.72	19.34	22.4	25.99	30.22	35.19	41.06	48.03
ϕ°	36	37	38	39	40	41	42	43	44
N_γ	56.31	66.19	78.03	92.25	109.41	130.22	155.55	186.54	224.64
ϕ°	45	46	47	48	49	50			
N_γ	271.76	330.75	403.67	496.01	613.16	762.89			

$$\zeta_q = 1 + \frac{B}{L} \tan(\phi)$$

$$\zeta_c = 1 + \frac{B}{L} \frac{N_q}{N_c}$$

$$\zeta_r = 1 - 0.4 \frac{B}{L}$$

$$m = \frac{2 + \frac{B}{L}}{1 + \frac{B}{L}}$$

$$\xi_q = \left[1 - \frac{H \tan(\phi)}{V \tan(\phi) + BLc} \right]^m$$

$$\xi_c = \xi_q - \frac{1 - \xi_q}{N_c \cdot \tan(\phi)}$$

$$\xi_r = \left[1 - \frac{H \tan(\phi)}{V \tan(\phi) + BLc} \right]^{m+1}$$

$$\psi_q = \exp \left(0.6 \frac{B}{L} - 4.4 \right) \tan(\phi) + \frac{3.07 \sin(\phi) \log_{10}(2I_r)}{1 + \sin(\phi)}$$

$$\psi_c = \psi_q - \frac{1 - \psi_q}{N_q \tan(\phi)} \text{ se } \phi \neq 0; \quad \psi_c = 0.32 + 0.12 \frac{B}{L} + 0.61 \log_{10}(I_r) \text{ se } \phi = 0$$

$$\psi_y = \psi_q$$

$$\alpha_q = \alpha_y = (1 - \varepsilon \tan(\phi))^2$$

$$\alpha_c = \alpha_q - \frac{1 - \alpha_q}{N_c \tan(\phi)}$$

$$\beta_q = (1 - \tan(\omega))^2 \cos(\omega)$$

$$\beta_c = \beta_q - \frac{q - \beta_q}{N_c \tan(\phi)}$$

$$\beta_c = \beta_q - \frac{q - \beta_q}{N_c \tan(\phi)}$$

$$\varepsilon < \pi/4; \quad \omega < \pi/4; \quad \omega < \phi$$

$$zq = zc = 1$$

$$zg = (1 - kh / \tan(\phi))^{0.45}$$

$$kh = \beta \frac{\alpha_{\max}}{g} \cdot (\text{vedi } NT - 7.11.3)$$

Simbologia carico limite fondazione rettangolare:

B	Base
L	Lunghezza
eb	Eccentricità secondo B
el	Eccentricità secondo L
D	Profondità del piano di posa
ε	Inclinazione del piano di posa
ω	Inclinazione del piano campagna

ϕ	Angolo di attrito del terreno di fondazione
c	Coesione del terreno di fondazione
G	Modulo tangenziale del terreno di fondazione
γ_1	Peso specifico terreno superiore
γ	Peso specifico terreno di fondazione
γ_{1Sat}	Peso specifico terreno saturo superiore
γ_{Sat}	Peso specifico terreno saturo di fondazione
Hf	Profondità della falda
W0	Peso specifico acqua
Fv	Componente ortogonale dell'azione sulla fondazione
Fh	Componente tangenziale dell'azione sulla fondazione

Modello terreno coesivo per il calcolo dei cedimenti:

Il terreno è modellato come sequenza di strati di tipo coesivo la cui deformabilità è individuata attraverso il modulo edometrico ovvero in base alla curva edometrica dedotti da prove in sito. Il cedimento è calcolato in base alla teoria di Skempton e Bjerrum. Il cedimento complessivo si compone di un cedimento di consolidazione **Wc** e di un cedimento immediato **W0**. Il cedimento di consolidazione è valutato in funzione del cedimento edometrico secondo la relazione **Wc=βWed** dove β è fornito dai seguenti diagrammi espressi in funzione del coefficiente A di Skempton, del rapporto H/B per la striscia ovvero di H/D per il quadrato o cerchio, per valori intermedi di interpola linearmente.

La precedente relazione è applicabile ad uno strato omogeneo di spessore H; nei casi reali di terreno stratificato la precedente non è applicabile, ma assumendo valida l'ipotesi di Steinbrenner possiamo porre il cedimento nella forma:

$$Wc = \sum_{i=1}^n \beta(A_i, z_i + \Delta_i, B, L) Wed(z_i + \Delta_i) - \beta(A_i, z_i, B, L) Wed(z_i)$$

dove:

Ai coefficiente di Skempton dello strato i^{mo}

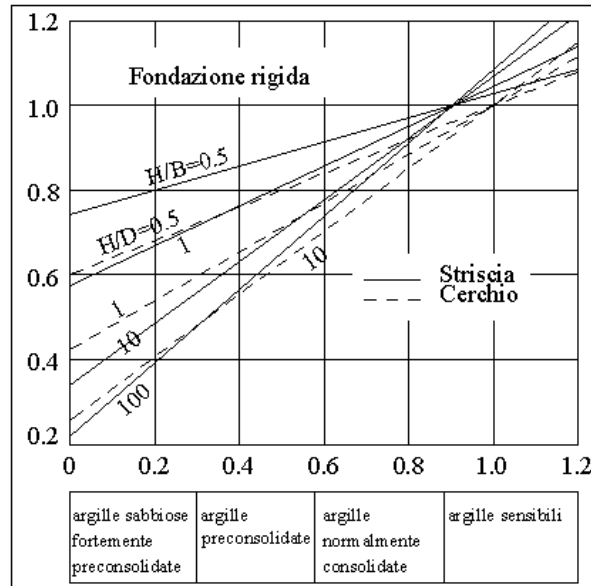
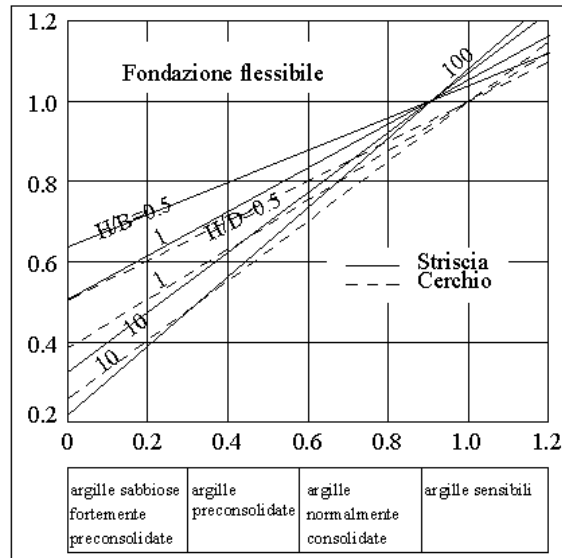
zi quota superiore dello strato in considerazione

Δi spessore dello strato

Wed(zi) cedimento di uno strato ideale di spessore zi e modulo edometrico Eed_{i-1}

Wed(zi) cedimento di uno strato ideale di spessore zi+Δi e modulo edometrico Eed_i

β è letto dai diagrammi assumendo come spessore dello strato zi ovvero zi+Δi



Platea 1-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.13 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	18330838 [kg]

Fh

0 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
1.000	1.000	1.000
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	1.000
N'_q	N'_c	N'_γ
7.925	10.512	5.363

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.928$ Indice di rigidezza $Ir = 7.118$

V = 18330838 [kg]

H = 0 [kg]

eb = 0.13 [m]

el = 0.08 [m]

 $Q_{lim} = 7.925 * 0.17 [\text{kg/cm}^2] + 5.363 * 1.90 [\text{t/mc}] * 34.80 [\text{m}] / 2 = 19.08 [\text{kg/cm}^2]$ Qd = 8.29 [kg/cm²] $\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 10583314 [kg]

Hd = 9621195 [kg]

 $\eta_{hd} = 1.100$

V = 18330838 [kg] <= Vd = 163078327 [kg]

VERIFICATO

H = 0 [kg] <= Hd = 9621195 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**Carico netto **$q_{eff} = 0.66 [\text{kg/cm}^2]$** Valore medio di β **$\beta = 0.808$** Cedimento edometrico **Wed = 607 [mm]**Cedimento di consolidazione **Wc = 491 [mm]**

Cedimento immediato **W0=0**[mm]
Cedimento totale **Wt=491**[mm]

Platea 1-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.09 [m]
el	0.02 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890276 [kg]
Fh	2214 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
1.000	1.000	1.000
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	1.000
N'_q	N'_c	N'_γ
7.915	10.495	5.355

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.927$

Indice di rigidezza $Ir = 7.102$

V = 12890276 [kg]

H = 2214 [kg]

eb = 0.09 [m]

el = 0.02 [m]

$Q_{lim} = 7.915 \cdot 0.17 [\text{kg/cmq}] + 5.355 \cdot 1.90 [\text{t/mc}] \cdot 34.88 [\text{m}] / 2 = 19.09 [\text{kg/cmq}]$

$Q_d = 8.30 [\text{kg/cmq}]$

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7442204 [kg]

Hd = 6765640 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

$V=12890276$ [kg] $\leq V_d=163965295$ [kg]

VERIFICATO

$H=2214$ [kg] $\leq H_d=6765640$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff}=0.38$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=286**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=286**[mm]

Platea 1-(4+5)-I-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12886845 [kg]
Fh	542747 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.419	9.809	4.381

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.694$

Indice di rigidezza $I_r = 7.137$

$V = 12886845$ [kg]

$H = 542747$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$el = 0.31$ [m]

$Q_{lim} = 7.419 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.381 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / $2 = 15.70$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7440223$ [kg]

Hd = 6763839 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12886845 [kg] <= Vd=132803353 [kg]

VERIFICATO

H=542747 [kg] <= Hd=6763839 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-I-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.01 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12887348 [kg]
Fh	542604 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.361	1.382	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.425	9.811	4.358

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.237$

Indice di rigidezza $I_r = 7.070$

$V = 12887348$ [kg]

$H = 542604$ [kg]

$eb = 0.01$ [m]

$el = 0.31$ [m]

$Q_{lim} = 7.425 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.358 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.05 [m] / $2 = 15.77$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.86$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7440514$ [kg]

Hd = 6764104 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12887348 [kg] <= Vd=134672157 [kg]

VERIFICATO

H=542604 [kg] <= Hd=6764104 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=286**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=286**[mm]

Platea 1-(4+5)-I-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.35 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12893204 [kg]
Fh	538200 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.930	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.254	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.429	9.824	4.385

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.641$

Indice di rigidezza $I_r = 7.139$

$V = 12893204$ [kg]

$H = 538200$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$el = 0.35$ [m]

$Q_{lim} = 7.429 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.385 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.69 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7443895$ [kg]

Hd = 6767177 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12893204 [kg] <= Vd=132664924 [kg]

H=538200 [kg] <= Hd=6767177 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=287**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=287**[mm]

Platea 1-(4+5)-I-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.34 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12893707 [kg]
Fh	539302 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.382	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.432	9.822	4.360

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.176$

Indice di rigidezza $I_r = 7.068$

$V = 12893707$ [kg]

$H = 539302$ [kg]

$eb = 0.00$ [m]

$el = 0.34$ [m]

$Q_{lim} = 7.432 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.360 * 1.90$ [t/mc] * 35.06 [m] / $2 = 15.78$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.86$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7444185$ [kg]

Hd = 6767441 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12893707 [kg] <= Vd=134688634 [kg]

H=539302 [kg] <= Hd=6767441 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-I-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12886845 [kg]
Fh	542747 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.419	9.809	4.381

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.694$

Indice di rigidezza $I_r = 7.137$

$V = 12886845$ [kg]

$H = 542747$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$el = 0.31$ [m]

$Q_{lim} = 7.419 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.381 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / 2 = 15.70 [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd}=2.300$

Hlim = 7440223 [kg]

Hd = 6763839 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12886845 [kg] <= Vd=132803353 [kg]

H=542747 [kg] <= Hd=6763839 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/m ³]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **q_{eff}=0.38[kg/cm²]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-I-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.01 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12887348 [kg]
Fh	542604 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.361	1.382	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.425	9.811	4.358

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.237$

Indice di rigidezza $I_r = 7.070$

$V = 12887348$ [kg]

$H = 542604$ [kg]

$eb = 0.01$ [m]

$el = 0.31$ [m]

$Q_{lim} = 7.425 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.358 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 35.05$ [m] / 2 = 15.77 [kg/cmq]

$Q_d = 6.86$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7440514 [kg]

Hd = 6764104 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12887348 [kg] <= Vd=134672157 [kg]

H=542604 [kg] <= Hd=6764104 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-I-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.35 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12893204 [kg]
Fh	538200 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000

ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.930	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.254	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.378	0.752
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.429	9.824	4.385

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.641$

Indice di rigidezza $I_r = 7.139$

$V = 12893204$ [kg]

$H = 538200$ [kg]

$e_b = 0.18$ [m]

$e_l = 0.35$ [m]

$Q_{lim} = 7.429 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.385 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.69 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7443895$ [kg]

$H_d = 6767177$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12893204$ [kg] <= $V_d = 132664924$ [kg]

$H = 538200$ [kg] <= $H_d = 6767177$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.38$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 355** [mm]

Cedimento di consolidazione **W_c = 287** [mm]

Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]

Cedimento totale **W_t = 287** [mm]

Platea 1-(4+5)-I-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.34 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12893707 [kg]
Fh	539302 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.382	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.432	9.822	4.360

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.176$

Indice di rigidità $I_r = 7.068$

$V = 12893707$ [kg]

$H = 539302$ [kg]

$eb = 0.00$ [m]

$el = 0.34$ [m]

$Q_{lim} = 7.432 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.360 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.06 [m] / $2 = 15.78$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.86$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7444185$ [kg]

$H_d = 6767441$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12893707$ [kg] $\leq V_d = 134688634$ [kg]

VERIFICATO

H=539302 [kg] <= Hd=6767441 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cmq]
Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
Cedimento edometrico **Wed=355**[mm]
Cedimento di consolidazione **Wc=287**[mm]
Cedimento immediato **W0=0**[mm]
Cedimento totale **Wt=287**[mm]

Platea 1-(4+5)-II-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.39 [m]
el	0.07 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888483 [kg]
Fh	536066 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.350	1.370	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.390	9.772	4.420

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.638$

Indice di rigidezza $I_r = 7.222$

$V = 12888483$ [kg]

$H = 536066$ [kg]

$eb = 0.39$ [m]

$el = 0.07$ [m]

$Q_{lim} = 7.390 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.420 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.65$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.80$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7441169$ [kg]

Hd = 6764699 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12888483 [kg] <= Vd=131770709 [kg]

H=536066 [kg] <= Hd=6764699 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-II-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.09 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890161 [kg]
Fh	537046 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.930	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.396	9.774	4.395

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.145$

Indice di rigidezza $I_r = 7.153$

$V = 12890161$ [kg]

$H = 537046$ [kg]

$eb = 0.22$ [m]

$el = 0.09$ [m]

$Q_{lim} = 7.396 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.395 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.62 [m] / $2 = 15.71$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7442138$ [kg]

Hd = 6765580 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12890161 [kg] <= Vd=133592153 [kg]

H=537046 [kg] <= Hd=6765580 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-II-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.40 [m]
el	0.13 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890391 [kg]
Fh	534250 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.399	9.786	4.421

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.552$

Indice di rigidezza $I_r = 7.223$

$V = 12890391$ [kg]

$H = 534250$ [kg]

$eb = 0.40$ [m]

$el = 0.13$ [m]

$Q_{lim} = 7.399 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.421 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.65$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.80$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7442271$ [kg]

Hd = 6765701 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12890391 [kg] <= Vd=131523450 [kg]

VERIFICATO

H=534250 [kg] <= Hd=6765701 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/m ³]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cm²]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=286**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=286**[mm]

Platea 1-(4+5)-II-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12892069 [kg]
Fh	536485 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.398	9.778	4.395

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.120$

Indice di rigidezza $I_r = 7.152$

$V = 12892069$ [kg]

$H = 536485$ [kg]

$eb = 0.22$ [m]

$el = 0.11$ [m]

$Q_{lim} = 7.398 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.395 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7443240$ [kg]

Hd = 6766581 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12892069 [kg] <= Vd=133562929 [kg]

H=536485 [kg] <= Hd=6766581 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cm²]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=287**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=287**[mm]

Platea 1-(4+5)-II-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.39 [m]
el	0.07 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888483 [kg]
Fh	536066 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.350	1.370	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.390	9.772	4.420

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.638$

Indice di rigidezza $I_r = 7.222$

$V = 12888483$ [kg]

$H = 536066$ [kg]

$eb = 0.39$ [m]

$el = 0.07$ [m]

$Q_{lim} = 7.390 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.420 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.65$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.80$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7441169$ [kg]

Hd = 6764699 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12888483 [kg] <= Vd=131770709 [kg]

H=536066 [kg] <= Hd=6764699 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-II-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.09 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890161 [kg]
Fh	537046 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.930	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.396	9.774	4.395

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.145$

Indice di rigidezza $I_r = 7.153$

$V = 12890161$ [kg]

$H = 537046$ [kg]

$eb = 0.22$ [m]

$el = 0.09$ [m]

$Q_{lim} = 7.396 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.395 * 1.90$ [t/mc] * 34.62 [m] / $2 = 15.71$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7442138$ [kg]

Hd = 6765580 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12890161 [kg] <= Vd=133592153 [kg]

H=537046 [kg] <= Hd=6765580 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=286**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=286**[mm]

Platea 1-(4+5)-II-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.40 [m]
el	0.13 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890391 [kg]
Fh	534250 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.399	9.786	4.421

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.552$

Indice di rigidezza $I_r = 7.223$

$V = 12890391$ [kg]

$H = 534250$ [kg]

$eb = 0.40$ [m]

$el = 0.13$ [m]

$Q_{lim} = 7.399 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.421 * 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.65$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.80$ [kg/cmq]

$\eta_{vd}=2.300$

$H_{lim} = 7442271$ [kg]

$H_d = 6765701$ [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

$V=12890391$ [kg] $\leq V_d=131523450$ [kg]

VERIFICATO

$H=534250$ [kg] $\leq H_d=6765701$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cm²]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=286**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=286**[mm]

Platea 1-(4+5)-II-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12892069 [kg]
Fh	536485 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.398	9.778	4.395

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $l_{r_{crit}} = 94.120$

Indice di rigidità $l_r = 7.152$

$V = 12892069$ [kg]

$H = 536485$ [kg]

$eb = 0.22$ [m]

$el = 0.11$ [m]

$Q_{lim} = 7.398 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.395 * 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7443240 [kg]

Hd = 6766581 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12892069 [kg] <= Vd=133562929 [kg]

VERIFICATO

H=536485 [kg] <= Hd=6766581 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-III-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12887325 [kg]
Fh	543920 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.418	9.808	4.380

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.694$

Indice di rigidezza $I_r = 7.137$

$V = 12887325$ [kg]

$H = 543920$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$el = 0.31$ [m]

$Q_{lim} = 7.418 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.380 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / 2 = 15.70 [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7440501$ [kg]

Hd = 6764092 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12887325 [kg] <= Vd=132769309 [kg]

VERIFICATO

H=543920 [kg] <= Hd=6764092 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/m ³]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cm²]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=286**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=286**[mm]

Platea 1-(4+5)-III-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.01 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12886867 [kg]
Fh	540734 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.361	1.382	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.427	9.814	4.360

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.237$

Indice di rigidezza $I_r = 7.070$

$V = 12886867$ [kg]

$H = 540734$ [kg]

$eb = 0.01$ [m]

$el = 0.31$ [m]

$Q_{lim} = 7.427 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.360 * 1.90$ [t/mc] * 35.05 [m] / $2 = 15.78$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.86$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7440236$ [kg]

Hd = 6763851 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12886867 [kg] <= Vd=134724554 [kg]

VERIFICATO

H=540734 [kg] <= Hd=6763851 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/m ³]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cm²]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-III-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.35 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12893685 [kg]
Fh	536330 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.254	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.431	9.827	4.387

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.642$

Indice di rigidezza $I_r = 7.139$

$V = 12893685$ [kg]

$H = 536330$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$el = 0.35$ [m]

$Q_{lim} = 7.431 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.387 * 1.90$ [t/mc] * 34.69 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.84$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7444172$ [kg]

Hd = 6767429 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12893685 [kg] <= Vd=132717804 [kg]

VERIFICATO

H=536330 [kg] <= Hd=6767429 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/m ³]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cm²]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=287**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=287**[mm]

Platea 1-(4+5)-III-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.34 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12893227 [kg]
Fh	540467 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.382	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.431	9.820	4.359

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.175$

Indice di rigidezza $I_r = 7.068$

$V = 12893227$ [kg]

$H = 540467$ [kg]

$eb = 0.00$ [m]

$el = 0.34$ [m]

$Q_{lim} = 7.431 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.359 * 1.90$ [t/mc] * 35.06 [m] / $2 = 15.78$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.86$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7443908$ [kg]

Hd = 6767189 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12893227 [kg] <= Vd=134653083 [kg]

H=540467 [kg] <= Hd=6767189 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-III-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12887325 [kg]
Fh	543920 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.418	9.808	4.380

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.694$

Indice di rigidezza $I_r = 7.137$

$V = 12887325$ [kg]

$H = 543920$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$el = 0.31$ [m]

$Q_{lim} = 7.418 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.380 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.70$ [m] / 2 = 15.70 [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7440501 [kg]

Hd = 6764092 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12887325 [kg] <= Vd=132769309 [kg]

H=543920 [kg] <= Hd=6764092 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cm²]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-III-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.01 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12886867 [kg]
Fh	540734 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ

1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.361	1.382	0.750
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.427	9.814	4.360

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.237$

Indice di rigidità $I_r = 7.070$

$V = 12886867$ [kg]

$H = 540734$ [kg]

$e_b = 0.01$ [m]

$e_l = 0.31$ [m]

$Q_{lim} = 7.427 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.360 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 35.05$ [m] / 2 = 15.78 [kg/cmq]

$Q_d = 6.86$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7440236$ [kg]

$H_d = 6763851$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12886867$ [kg] $\leq V_d = 134724554$ [kg]

$H = 540734$ [kg] $\leq H_d = 6763851$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.38$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 354** [mm]

Cedimento di consolidazione **Wc = 286** [mm]

Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]

Cedimento totale **Wt = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-III-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.35 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12893685 [kg]
Fh	536330 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.254	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.431	9.827	4.387

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 93.642$

Indice di rigidezza $l_r = 7.139$

$V = 12893685$ [kg]

$H = 536330$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$el = 0.35$ [m]

$Q_{lim} = 7.431 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.387 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.69$ [m] / 2 = 15.72 [kg/cmq]

$Q_d = 6.84$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7444172 [kg]

Hd = 6767429 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12893685 [kg] <= Vd=132717804 [kg]

H=536330 [kg] <= Hd=6767429 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cm²]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-III-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.34 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12893227 [kg]
Fh	540467 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ

1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.382	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.431	9.820	4.359

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.175$

Indice di rigidezza $I_r = 7.068$

$V = 12893227$ [kg]

$H = 540467$ [kg]

$e_b = 0.00$ [m]

$e_l = 0.34$ [m]

$Q_{lim} = 7.431 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.359 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.06 [m] / $2 = 15.78$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.86$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7443908$ [kg]

$H_d = 6767189$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12893227$ [kg] $\leq V_d = 134653083$ [kg]

VERIFICATO

$H = 540467$ [kg] $\leq H_d = 6767189$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.38$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 355** [mm]

Cedimento di consolidazione **W_c = 287** [mm]

Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]

Cedimento totale **W_t = 287** [mm]

Platea 1-(4+5)-IV-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.39 [m]
el	0.07 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890085 [kg]
Fh	533726 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.350	1.370	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.392	9.775	4.422

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.637$

Indice di rigidezza $I_r = 7.222$

$V = 12890085$ [kg]

$H = 533726$ [kg]

$eb = 0.39$ [m]

$el = 0.07$ [m]

$Q_{lim} = 7.392 * 0.17$ [kg/cm²] + $4.422 * 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.65$ [kg/cm²]

$Q_d = 6.81$ [kg/cm²]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7442094 [kg]

Hd = 6765540 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12890085 [kg] <= Vd=131827683 [kg]

VERIFICATO

H=533726 [kg] <= Hd=6765540 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.38$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-IV-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.09 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888559 [kg]
Fh	531576 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
-------	-------	------------

18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.896
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.781	4.400

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 94.148$

Indice di rigidità $I_r = 7.153$

$V = 12888559$ [kg]

$H = 531576$ [kg]

$e_b = 0.22$ [m]

$e_l = 0.09$ [m]

$Q_{lim} = 7.401 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.400 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.62$ [m] / 2 = 15.73 [kg/cmq]

$Q_d = 6.84$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7441213$ [kg]

$H_d = 6764739$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12888559$ [kg] $\leq V_d = 133744374$ [kg]

$H = 531576$ [kg] $\leq H_d = 6764739$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione	Df = 1.50 [m]
Carico netto	q_{eff}=0.38[kg/cmq]
Valore medio di β	$\beta = 0.808$
Cedimento edometrico	Wed=354[mm]
Cedimento di consolidazione	Wc=286[mm]
Cedimento immediato	W0=0[mm]
Cedimento totale	Wt=286[mm]

Platea 1-(4+5)-IV-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.40 [m]
el	0.13 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891993 [kg]
Fh	528805 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.931	0.896
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.404	9.793	4.426

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.555$

Indice di rigidezza $I_r = 7.223$

V = 12891993 [kg]

H = 528805 [kg]

eb = 0.40 [m]

el = 0.13 [m]

$Q_{lim} = 7.404 * 0.17 [kg/cm^2] + 4.426 * 1.90 [t/m^3] * 34.27 [m] / 2 = 15.67 [kg/cm^2]$

Qd = 6.81 [kg/cm²]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7443196 [kg]

Hd = 6766542 [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

V=12891993 [kg] <= Vd=131677216 [kg]

H=528805 [kg] <= Hd=6766542 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	$\gamma [t/m^3]$
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff} = 0.38 [kg/cm^2]$**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-IV-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890467 [kg]
Fh	534093 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.781	4.397

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.118$

Indice di rigidezza $Ir = 7.152$

$V = 12890467 \text{ [kg]}$
 $H = 534093 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.401 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.397 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 15.72 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442314 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765740 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890467 \text{ [kg]} \leq V_d = 133617418 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 534093 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765740 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-IV-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.39 [m]
el	0.07 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890085 [kg]
Fh	533726 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.350	1.370	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.392	9.775	4.422

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.637$

Indice di rigidezza $Ir = 7.222$

$V = 12890085 \text{ [kg]}$
 $H = 533726 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.39 \text{ [m]}$
 $el = 0.07 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.392 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.422 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.27 \text{ [m]} / 2 = 15.65 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442094 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765540 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890085 \text{ [kg]} \leq V_d = 131827683 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 533726 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765540 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-IV-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.09 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888559 [kg]
Fh	531576 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.896
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.781	4.400

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.148$

Indice di rigidezza $Ir = 7.153$

$V = 12888559 \text{ [kg]}$
 $H = 531576 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.09 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.401 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.400 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.62 \text{ [m]} / 2 = 15.73 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441213 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6764739 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888559 \text{ [kg]} \leq V_d = 133744374 \text{ [kg]}$
 $H = 531576 \text{ [kg]} \leq H_d = 6764739 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-IV-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.40 [m]
el	0.13 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891993 [kg]
Fh	528805 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.931	0.896
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.404	9.793	4.426

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.555$

Indice di rigidezza $Ir = 7.223$

$V = 12891993 \text{ [kg]}$
 $H = 528805 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.40 \text{ [m]}$
 $el = 0.13 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.404 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.426 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.27 \text{ [m]} / 2 = 15.67 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7443196 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6766542 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12891993 \text{ [kg]} \leq V_d = 131677216 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 528805 \text{ [kg]} \leq H_d = 6766542 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-IV-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890467 [kg]
Fh	534093 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.781	4.397

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 94.118$

Indice di rigidezza $lr = 7.152$

$V = 12890467$ [kg]
 $H = 534093$ [kg]
 $eb = 0.22$ [m]
 $el = 0.11$ [m]
 $Q_{lim} = 7.401 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.397 * 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.84$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442314$ [kg]
 $H_d = 6765740$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890467$ [kg] $\leq V_d = 133617418$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 534093$ [kg] $\leq H_d = 6765740$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-V-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12894425 [kg]
Fh	542641 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.419	9.810	4.381

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.695$

Indice di rigidezza $lr = 7.137$

$V = 12894425 \text{ [kg]}$
 $H = 542641 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.31 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.419 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.381 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 15.70 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7444600 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6767818 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12894425 \text{ [kg]} \leq V_d = 132813749 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 542641 \text{ [kg]} \leq H_d = 6767818 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-V-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.01 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12894929 [kg]
Fh	547056 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.361	1.382	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.421	9.805	4.354

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.236$

Indice di rigidezza $Ir = 7.070$

$V = 12894929 \text{ [kg]}$
 $H = 547056 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.01 \text{ [m]}$
 $el = 0.31 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.421 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.354 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 15.76 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.85 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7444891 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6768082 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12894929 \text{ [kg]} \leq V_d = 134560955 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 547056 \text{ [kg]} \leq H_d = 6768082 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-V-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.35 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12885623 [kg]
Fh	542645 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.254	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.424	9.818	4.381

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.641$

Indice di rigidezza $lr = 7.139$

$V = 12885623$ [kg]
 $H = 542645$ [kg]
 $eb = 0.18$ [m]
 $el = 0.35$ [m]
 $Q_{lim} = 7.424 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.381 * 1.90$ [t/mc] * 34.69 [m] / $2 = 15.70$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.83$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7439518$ [kg]
 $H_d = 6763198$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12885623$ [kg] <= $V_d = 132534949$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 542645$ [kg] <= $H_d = 6763198$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-V-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.34 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12886127 [kg]
Fh	539153 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.382	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.432	9.822	4.360

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.176$

Indice di rigidezza $Ir = 7.068$

$V = 12886127 \text{ [kg]}$
 $H = 539153 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.34 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.432 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.360 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.06 \text{ [m]} / 2 = 15.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.86 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7439809 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6763463 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12886127 \text{ [kg]} \leq V_d = 134679662 \text{ [kg]}$
 $H = 539153 \text{ [kg]} \leq H_d = 6763463 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-V-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12894425 [kg]
Fh	542641 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.419	9.810	4.381

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.695$

Indice di rigidezza $Ir = 7.137$

$V = 12894425 \text{ [kg]}$
 $H = 542641 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.31 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.419 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.381 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 15.70 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7444600 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6767818 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12894425 \text{ [kg]} \leq V_d = 132813749 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 542641 \text{ [kg]} \leq H_d = 6767818 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-V-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.01 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12894929 [kg]
Fh	547056 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.361	1.382	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.421	9.805	4.354

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.236$

Indice di rigidezza $Ir = 7.070$

$V = 12894929 \text{ [kg]}$
 $H = 547056 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.01 \text{ [m]}$
 $el = 0.31 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.421 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.354 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 15.76 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.85 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7444891 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6768082 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12894929 \text{ [kg]} \leq V_d = 134560955 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 547056 \text{ [kg]} \leq H_d = 6768082 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-V-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.35 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12885623 [kg]
Fh	542645 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.254	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.424	9.818	4.381

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.641$

Indice di rigidezza $lr = 7.139$

$V = 12885623$ [kg]
 $H = 542645$ [kg]
 $eb = 0.18$ [m]
 $el = 0.35$ [m]
 $Q_{lim} = 7.424 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.381 * 1.90$ [t/mc] * 34.69 [m] / $2 = 15.70$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.83$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7439518$ [kg]
 $H_d = 6763198$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12885623$ [kg] <= $V_d = 132534949$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 542645$ [kg] <= $H_d = 6763198$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-V-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.34 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12886127 [kg]
Fh	539153 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.382	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.432	9.822	4.360

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.176$

Indice di rigidezza $Ir = 7.068$

$V = 12886127 \text{ [kg]}$
 $H = 539153 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.34 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.432 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.360 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.06 \text{ [m]} / 2 = 15.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.86 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7439809 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6763463 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12886127 \text{ [kg]} \leq V_d = 134679662 \text{ [kg]}$
 $H = 539153 \text{ [kg]} \leq H_d = 6763463 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.38 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-VI-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.39 [m]
el	0.07 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890757 [kg]
Fh	533950 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.350	1.370	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.392	9.775	4.422

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} = 94.638

Indice di rigidezza Ir = 7.222

$V = 12890757 \text{ [kg]}$
 $H = 533950 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.39 \text{ [m]}$
 $el = 0.07 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.392 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.422 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.27 \text{ [m]} / 2 = 15.65 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442482 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765893 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890757 \text{ [kg]} \leq V_d = 131830525 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 533950 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765893 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VI-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.09 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12892435 [kg]
Fh	539554 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.394	9.771	4.393

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 94.145$

Indice di rigidezza $lr = 7.153$

$V = 12892435 \text{ [kg]}$
 $H = 539554 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.09 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.394 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.393 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.62 \text{ [m]} / 2 = 15.70 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7443451 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6766774 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12892435 \text{ [kg]} \leq V_d = 133527002 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 539554 \text{ [kg]} \leq H_d = 6766774 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VI-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.40 [m]
el	0.13 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888117 [kg]
Fh	536759 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.396	9.782	4.418

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.552$

Indice di rigidezza $Ir = 7.223$

$V = 12888117$ [kg]
 $H = 536759$ [kg]
 $eb = 0.40$ [m]
 $el = 0.13$ [m]
 $Q_{lim} = 7.396 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.418 * 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.64$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.80$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7440958$ [kg]
 $H_d = 6764507$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888117$ [kg] <= $V_d = 131452754$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 536759$ [kg] <= $H_d = 6764507$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-VI-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889795 [kg]
Fh	534357 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.400	9.780	4.397

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} = 94.120

Indice di rigidezza Ir = 7.152

$V = 12889795 \text{ [kg]}$
 $H = 534357 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.400 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.397 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 15.72 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441927 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765388 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889795 \text{ [kg]} \leq V_d = 133617256 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 534357 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765388 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VI-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.39 [m]
el	0.07 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890757 [kg]
Fh	533950 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.350	1.370	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.392	9.775	4.422

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.638$

Indice di rigidezza $I_r = 7.222$

$V = 12890757 \text{ [kg]}$
 $H = 533950 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.39 \text{ [m]}$
 $el = 0.07 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.392 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.422 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.27 \text{ [m]} / 2 = 15.65 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442482 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765893 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890757 \text{ [kg]} \leq V_d = 131830525 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 533950 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765893 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VI-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.09 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12892435 [kg]
Fh	539554 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.394	9.771	4.393

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.145$

Indice di rigidezza $Ir = 7.153$

$V = 12892435 \text{ [kg]}$
 $H = 539554 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.09 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.394 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.393 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.62 \text{ [m]} / 2 = 15.70 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7443451 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6766774 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12892435 \text{ [kg]} \leq V_d = 133527002 \text{ [kg]}$
 $H = 539554 \text{ [kg]} \leq H_d = 6766774 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.38 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-VI-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.40 [m]
el	0.13 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888117 [kg]
Fh	536759 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.396	9.782	4.418

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.552$

Indice di rigidezza $Ir = 7.223$

$V = 12888117 \text{ [kg]}$
 $H = 536759 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.40 \text{ [m]}$
 $el = 0.13 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.396 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.418 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.27 \text{ [m]} / 2 = 15.64 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.80 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7440958 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6764507 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888117 \text{ [kg]} \leq V_d = 131452754 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 536759 \text{ [kg]} \leq H_d = 6764507 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VI-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889795 [kg]
Fh	534357 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.400	9.780	4.397

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.120$

Indice di rigidezza $Ir = 7.152$

$V = 12889795 \text{ [kg]}$
 $H = 534357 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.400 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.397 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 15.72 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441927 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765388 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889795 \text{ [kg]} \leq V_d = 133617256 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 534357 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765388 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VII-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12894906 [kg]
Fh	543840 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.418	9.808	4.380

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.694$ Indice di rigidezza $lr = 7.137$

$V = 12894906 \text{ [kg]}$
 $H = 543840 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.31 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.418 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.380 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 15.70 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7444877 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6768070 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12894906 \text{ [kg]} \leq V_d = 132779041 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 543840 \text{ [kg]} \leq H_d = 6768070 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VII-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.01 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12894448 [kg]
Fh	545176 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.361	1.382	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.423	9.808	4.356

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.237$

Indice di rigidezza $Ir = 7.070$

$V = 12894448 \text{ [kg]}$
 $H = 545176 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.01 \text{ [m]}$
 $el = 0.31 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.423 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.356 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 15.76 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.85 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7444613 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6767830 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12894448 \text{ [kg]} \leq V_d = 134613551 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 545176 \text{ [kg]} \leq H_d = 6767830 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VII-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.35 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12886104 [kg]
Fh	540766 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.254	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.426	9.820	4.382

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.641$

Indice di rigidezza $Ir = 7.139$

$V = 12886104 \text{ [kg]}$
 $H = 540766 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.35 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.426 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.382 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.69 \text{ [m]} / 2 = 15.71 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7439796 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6763451 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12886104 \text{ [kg]} \leq V_d = 132588091 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 540766 \text{ [kg]} \leq H_d = 6763451 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VII-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.34 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12885646 [kg]
Fh	540344 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.382	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.431	9.820	4.359

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.175$

Indice di rigidezza $Ir = 7.068$

$V = 12885646 \text{ [kg]}$
 $H = 540344 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.34 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.431 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.359 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.06 \text{ [m]} / 2 = 15.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.86 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7439531 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6763210 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12885646 \text{ [kg]} \leq V_d = 134643394 \text{ [kg]}$
 $H = 540344 \text{ [kg]} \leq H_d = 6763210 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.38 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-VII-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12894906 [kg]
Fh	543840 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.418	9.808	4.380

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.694$

Indice di rigidezza $Ir = 7.137$

$V = 12894906 \text{ [kg]}$
 $H = 543840 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.31 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.418 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.380 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 15.70 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7444877 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6768070 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12894906 \text{ [kg]} \leq V_d = 132779041 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 543840 \text{ [kg]} \leq H_d = 6768070 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VII-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.01 [m]
el	0.31 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12894448 [kg]
Fh	545176 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.361	1.382	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.423	9.808	4.356

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.237$

Indice di rigidezza $Ir = 7.070$

$V = 12894448 \text{ [kg]}$
 $H = 545176 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.01 \text{ [m]}$
 $el = 0.31 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.423 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.356 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 15.76 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.85 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7444613 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6767830 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12894448 \text{ [kg]} \leq V_d = 134613551 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 545176 \text{ [kg]} \leq H_d = 6767830 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VII-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.35 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12886104 [kg]
Fh	540766 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.254	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.378	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.426	9.820	4.382

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.641$

Indice di rigidezza $Ir = 7.139$

$V = 12886104 \text{ [kg]}$
 $H = 540766 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.35 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.426 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.382 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.69 \text{ [m]} / 2 = 15.71 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7439796 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6763451 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12886104 \text{ [kg]} \leq V_d = 132588091 \text{ [kg]}$
 $H = 540766 \text{ [kg]} \leq H_d = 6763451 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VII-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.34 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12885646 [kg]
Fh	540344 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.894
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.382	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.431	9.820	4.359

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.175$

Indice di rigidezza $Ir = 7.068$

$V = 12885646 \text{ [kg]}$
 $H = 540344 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.34 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.431 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.359 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.06 \text{ [m]} / 2 = 15.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.86 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7439531 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6763210 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12885646 \text{ [kg]} \leq V_d = 134643394 \text{ [kg]}$
 $H = 540344 \text{ [kg]} \leq H_d = 6763210 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VIII-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.39 [m]
el	0.07 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12892360 [kg]
Fh	531626 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.350	1.370	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.394	9.778	4.424

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.637$

Indice di rigidezza $Ir = 7.222$

$V = 12892360$ [kg]
 $H = 531626$ [kg]
 $eb = 0.39$ [m]
 $el = 0.07$ [m]
 $Q_{lim} = 7.394 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.424 * 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.66$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.81$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7443407$ [kg]
 $H_d = 6766734$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12892360$ [kg] <= $V_d = 131887061$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 531626$ [kg] <= $H_d = 6766734$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 355** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 287** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 287** [mm]

Platea 1-(4+5)-VIII-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.09 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890833 [kg]
Fh	534085 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.399	9.778	4.398

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 94.148$

Indice di rigidezza $lr = 7.153$

$V = 12890833 \text{ [kg]}$
 $H = 534085 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.09 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.399 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.398 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.62 \text{ [m]} / 2 = 15.72 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442526 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765933 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890833 \text{ [kg]} \leq V_d = 133679128 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 534085 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765933 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VIII-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.40 [m]
el	0.13 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889719 [kg]
Fh	531314 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.789	4.424

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.555$

Indice di rigidezza $Ir = 7.223$

$V = 12889719 \text{ [kg]}$
 $H = 531314 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.40 \text{ [m]}$
 $el = 0.13 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.401 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.424 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.27 \text{ [m]} / 2 = 15.66 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441883 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765348 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889719 \text{ [kg]} \leq V_d = 131606494 \text{ [kg]}$
 $H = 531314 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765348 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.38 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-VIII-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888192 [kg]
Fh	531981 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.403	9.784	4.399

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 94.119$

Indice di rigidezza $l_r = 7.152$

$V = 12888192 \text{ [kg]}$
 $H = 531981 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.403 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.399 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 15.73 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441001 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6764547 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888192 \text{ [kg]} \leq V_d = 133671341 \text{ [kg]}$
 $H = 531981 \text{ [kg]} \leq H_d = 6764547 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VIII-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.39 [m]
el	0.07 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12892360 [kg]
Fh	531626 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.350	1.370	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.394	9.778	4.424

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.637$

Indice di rigidezza $Ir = 7.222$

$V = 12892360$ [kg]
 $H = 531626$ [kg]
 $eb = 0.39$ [m]
 $el = 0.07$ [m]
 $Q_{lim} = 7.394 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.424 * 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.66$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.81$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7443407$ [kg]
 $H_d = 6766734$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12892360$ [kg] <= $V_d = 131887061$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 531626$ [kg] <= $H_d = 6766734$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 355** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 287** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 287** [mm]

Platea 1-(4+5)-VIII-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.09 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890833 [kg]
Fh	534085 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.399	9.778	4.398

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 94.148$

Indice di rigidezza $l_r = 7.153$

$V = 12890833 \text{ [kg]}$
 $H = 534085 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.09 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.399 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.398 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.62 \text{ [m]} / 2 = 15.72 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442526 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765933 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890833 \text{ [kg]} \leq V_d = 133679128 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 534085 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765933 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-VIII-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.40 [m]
el	0.13 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889719 [kg]
Fh	531314 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.789	4.424

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.555$

Indice di rigidezza $Ir = 7.223$

$V = 12889719$ [kg]
 $H = 531314$ [kg]
 $eb = 0.40$ [m]
 $el = 0.13$ [m]
 $Q_{lim} = 7.401 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.424 * 1.90$ [t/mc] * 34.27 [m] / $2 = 15.66$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.81$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441883$ [kg]
 $H_d = 6765348$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889719$ [kg] $\leq V_d = 131606494$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 531314$ [kg] $\leq H_d = 6765348$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-VIII-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888192 [kg]
Fh	531981 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.934	0.930	0.895
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.403	9.784	4.399

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.119$

Indice di rigidezza $Ir = 7.152$

$V = 12888192 \text{ [kg]}$
 $H = 531981 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.403 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.399 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 15.73 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441001 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6764547 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888192 \text{ [kg]} \leq V_d = 133671341 \text{ [kg]}$
 $H = 531981 \text{ [kg]} \leq H_d = 6764547 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.38 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-IX-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889070 [kg]
Fh	219869 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.705	10.206	4.691

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.068$

Indice di rigidezza $Ir = 7.137$

$V = 12889070$ [kg]
 $H = 219869$ [kg]
 $eb = 0.18$ [m]
 $el = 0.08$ [m]
 $Q_{lim} = 7.705 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.691 * 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / $2 = 16.77$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.29$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441508$ [kg]
 $H_d = 6765008$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889070$ [kg] $\leq V_d = 143014038$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 219869$ [kg] $\leq H_d = 6765008$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-IX-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889574 [kg]
Fh	220585 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.710	10.205	4.665

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r,crit} = 93.602$

Indice di rigidezza $l_r = 7.069$

$V = 12889574$ [kg]
 $H = 220585$ [kg]
 $eb = 0.00$ [m]
 $el = 0.08$ [m]
 $Q_{lim} = 7.710 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.665 * 1.90$ [t/mc] * 35.05 [m] / $2 = 16.85$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.32$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441799$ [kg]
 $H_d = 6765272$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889574$ [kg] <= $V_d = 145042677$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 220585$ [kg] <= $H_d = 6765272$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-IX-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.12 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890978 [kg]
Fh	216490 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.714	10.219	4.694

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.006$

Indice di rigidezza $Ir = 7.138$

$V = 12890978$ [kg]
 $H = 216490$ [kg]
 $eb = 0.18$ [m]
 $el = 0.12$ [m]
 $Q_{lim} = 7.714 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.694 * 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / 2 = 16.78 [kg/cmq]
 $Q_d = 7.30$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442610$ [kg]
 $H_d = 6766009$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890978$ [kg] <= $V_d = 142867481$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 216490$ [kg] <= $H_d = 6766009$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-IX-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $eb = 0.00$ [m]
 $el = 0.11$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]
 $c = 0.00$ [kg/cmq]

G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891482 [kg]
Fh	218142 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.379	0.752
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.716	10.215	4.667

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.552$

Indice di rigidità $I_r = 7.069$

$V = 12891482$ [kg]

$H = 218142$ [kg]

$e_b = 0.00$ [m]

$e_l = 0.11$ [m]

$Q_{lim} = 7.716 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.667 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.05 [m] / $2 = 16.85$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.33$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7442900$ [kg]

$H_d = 6766273$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12891482$ [kg] $\leq V_d = 144978494$ [kg]

$H = 218142$ [kg] $\leq H_d = 6766273$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff}=0.38**[kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=355**[mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc=287**[mm]
 Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=287**[mm]

Platea 1-(4+5)-IX-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889070 [kg]
Fh	219869 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.705	10.206	4.691

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.068$

Indice di rigidezza $Ir = 7.137$

$V = 12889070$ [kg]
 $H = 219869$ [kg]
 $eb = 0.18$ [m]
 $el = 0.08$ [m]
 $Q_{lim} = 7.705 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.691 * 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / $2 = 16.77$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.29$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441508$ [kg]
 $H_d = 6765008$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889070$ [kg] $\leq V_d = 143014038$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 219869$ [kg] $\leq H_d = 6765008$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-IX-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889574 [kg]
Fh	220585 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.710	10.205	4.665

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.602$

Indice di rigidezza $Ir = 7.069$

$V = 12889574 \text{ [kg]}$
 $H = 220585 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.08 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.710 \cdot 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.665 \cdot 1.90 \text{ [t/mc]} \cdot 35.05 \text{ [m]} / 2 = 16.85 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.32 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441799 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765272 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889574 \text{ [kg]} \leq V_d = 145042677 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 220585 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765272 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-IX-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.12 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12890978 [kg]
Fh	216490 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.714	10.219	4.694

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.006$

Indice di rigidezza $Ir = 7.138$

$V = 12890978$ [kg]
 $H = 216490$ [kg]
 $eb = 0.18$ [m]
 $el = 0.12$ [m]
 $Q_{lim} = 7.714 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.694 * 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / 2 = 16.78 [kg/cmq]
 $Q_d = 7.30$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442610$ [kg]
 $H_d = 6766009$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12890978$ [kg] <= $V_d = 142867481$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 216490$ [kg] <= $H_d = 6766009$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-IX-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $eb = 0.00$ [m]
 $el = 0.11$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]
 $c = 0.00$ [kg/cmq]

G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891482 [kg]
Fh	218142 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.379	0.752
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.716	10.215	4.667

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.552$

Indice di rigidezza $I_r = 7.069$

$V = 12891482$ [kg]

$H = 218142$ [kg]

$e_b = 0.00$ [m]

$e_l = 0.11$ [m]

$Q_{lim} = 7.716 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.667 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.05 [m] / $2 = 16.85$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.33$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7442900$ [kg]

$H_d = 6766273$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12891482$ [kg] $\leq V_d = 144978494$ [kg]

$H = 218142$ [kg] $\leq H_d = 6766273$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff}=0.38[kg/cm²]**
 Valore medio di β **β = 0.808**
 Cedimento edometrico **W_{ed}=355[mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c=287[mm]**
 Cedimento immediato **W₀=0[mm]**
 Cedimento totale **W_t=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-X-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889551 [kg]
Fh	220155 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.705	10.206	4.691

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.067$

Indice di rigidezza $I_r = 7.137$

$V = 12889551$ [kg]

$H = 220155$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$el = 0.08$ [m]

$Q_{lim} = 7.705 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.691 * 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / 2 = 16.77 [kg/cmq]

$Q_d = 7.29$ [kg/cmq]

$\eta_{vd}=2.300$

$H_{lim} = 7441786$ [kg]

$H_d = 6765260$ [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

$V=12889551$ [kg] $\leq V_d=143003283$ [kg]

$H=220155$ [kg] $\leq H_d=6765260$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff}=0.38$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=286**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=286**[mm]

Platea 1-(4+5)-X-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06	[m]
L	56.66	[m]
eb	0.00	[m]
el	0.08	[m]
D	1.00	[m]
ε	0.00	[°]
ω	0.00	[°]
ϕ	30.00	[°]
c	0.00	[kg/cmq]
G	14.28	[kg/cmq]
γ_1	1.70	[t/mc]
γ	1.90	[t/mc]
Fv	12889093	[kg]
Fh	218588	[kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.712	10.208	4.667

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.603$

Indice di rigidità $I_r = 7.069$

$V = 12889093$ [kg]

$H = 218588$ [kg]

$e_b = 0.00$ [m]

$e_l = 0.08$ [m]

$Q_{lim} = 7.712 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.667 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 35.05$ [m] / 2 = 16.85 [kg/cmq]

$Q_d = 7.33$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7441521$ [kg]

$H_d = 6765019$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12889093$ [kg] $\leq V_d = 145101847$ [kg]

VERIFICATO

$H = 218588$ [kg] $\leq H_d = 6765019$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]

Valore medio di β $\beta = 0.808$
 Cedimento edometrico $W_{ed}=354$ [mm]
 Cedimento di consolidazione $W_c=286$ [mm]
 Cedimento immediato $W_0=0$ [mm]
 Cedimento totale $W_t=286$ [mm]

Platea 1-(4+5)-X-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.18 [m]
 el 0.12 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cm²]
 G 14.28 [kg/cm²]
 γ_1 1.70 [t/m³]
 γ 1.90 [t/m³]
 Fv 12891459 [kg]
 Fh 214495 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_{sq}	ξ_{sc}	$\xi_{s\gamma}$
0.973	0.972	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.716	10.222	4.696

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.006$

Indice di rigidezza $I_r = 7.138$

$V = 12891459$ [kg]

$H = 214495$ [kg]

$e_b = 0.18$ [m]

$e_l = 0.12$ [m]

$Q_{lim} = 7.716 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.696 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / $2 = 16.79$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.30$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7442887$ [kg]

$H_d = 6766261$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12891459$ [kg] $\leq V_d = 142926302$ [kg]

VERIFICATO

$H = 214495$ [kg] $\leq H_d = 6766261$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.38$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 355** [mm]

Cedimento di consolidazione **Wc = 287** [mm]

Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]

Cedimento totale **Wt = 287** [mm]

Platea 1-(4+5)-X-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891001 [kg]
Fh	218390 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.716	10.215	4.667

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.551$

Indice di rigidezza $I_r = 7.069$

$V = 12891001$ [kg]

H = 218390 [kg]

eb = 0.00 [m]

el = 0.11 [m]

Q_{lim} = 7.716 * 0.17 [kg/cmq] + 4.667 * 1.90 [t/mc] * 35.05 [m] / 2 = 16.85 [kg/cmq]

Q_d = 7.33 [kg/cmq]

η_{vd} = 2.300

H_{lim} = 7442623 [kg]

H_d = 6766021 [kg]

η_{hd} = 1.100

V = 12891001 [kg] <= V_d = 144968083 [kg]

VERIFICATO

H = 218390 [kg] <= H_d = 6766021 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**

Valore medio di β **β = 0.808**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 354 [mm]**

Cedimento di consolidazione **W_c = 286 [mm]**

Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**

Cedimento totale **W_t = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-X-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
φ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ ₁	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
F _v	12889551 [kg]
F _h	220155 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.705	10.206	4.691

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.067$

Indice di rigidezza $I_r = 7.137$

$V = 12889551$ [kg]

$H = 220155$ [kg]

$e_b = 0.18$ [m]

$e_l = 0.08$ [m]

$Q_{lim} = 7.705 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.691 * 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / 2 = 16.77 [kg/cmq]

$Q_d = 7.29$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7441786$ [kg]

$H_d = 6765260$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12889551$ [kg] <= $V_d = 143003283$ [kg]

$H = 220155$ [kg] <= $H_d = 6765260$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ[t/m ³]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff}=0.38[kg/cm²]**
 Valore medio di β **β = 0.808**
 Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-X-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889093 [kg]
Fh	218588 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.712	10.208	4.667

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r,crit} = 93.603$

Indice di rigidezza $I_r = 7.069$

$V = 12889093 \text{ [kg]}$
 $H = 218588 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.08 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.712 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.667 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 16.85 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.33 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441521 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765019 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889093 \text{ [kg]} \leq V_d = 145101847 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218588 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765019 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-X-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.12 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891459 [kg]
Fh	214495 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.972	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.716	10.222	4.696

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico Ir_{crit} = 94.006

Indice di rigidezza Ir = 7.138

$V = 12891459 \text{ [kg]}$
 $H = 214495 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.12 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.716 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.696 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 16.79 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.30 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442887 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6766261 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12891459 \text{ [kg]} \leq V_d = 142926302 \text{ [kg]}$
 $H = 214495 \text{ [kg]} \leq H_d = 6766261 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.38 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-X-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891001 [kg]
Fh	218390 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.716	10.215	4.667

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.551$

Indice di rigidezza $I_r = 7.069$

$V = 12891001 \text{ [kg]}$
 $H = 218390 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.716 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.667 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 16.85 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.33 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442623 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6766021 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12891001 \text{ [kg]} \leq V_d = 144968083 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218390 \text{ [kg]} \leq H_d = 6766021 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-XI-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891345 [kg]
Fh	218668 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.706	10.208	4.693

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.068$

Indice di rigidezza $Ir = 7.137$

$V = 12891345 \text{ [kg]}$
 $H = 218668 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.08 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.706 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.693 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 16.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.30 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442821 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6766201 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12891345 \text{ [kg]} \leq V_d = 143049017 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218668 \text{ [kg]} \leq H_d = 6766201 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-XI-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891848 [kg]
Fh	222756 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.708	10.203	4.663

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.602$

Indice di rigidezza $Ir = 7.069$

$V = 12891848 \text{ [kg]}$
 $H = 222756 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.08 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.708 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.663 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 16.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.32 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7443112 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6766465 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12891848 \text{ [kg]} \leq V_d = 144981442 \text{ [kg]}$
 $H = 222756 \text{ [kg]} \leq H_d = 6766465 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-XI-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.12 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888704 [kg]
Fh	218671 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.712	10.216	4.692

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.005$

Indice di rigidezza $Ir = 7.138$

$V = 12888704 \text{ [kg]}$
 $H = 218671 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.12 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.712 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.692 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 16.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.29 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441297 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6764815 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888704 \text{ [kg]} \leq V_d = 142804071 \text{ [kg]}$
 $H = 218671 \text{ [kg]} \leq H_d = 6764815 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-XI-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889208 [kg]
Fh	216899 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.717	10.217	4.668

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.552$

Indice di rigidezza $Ir = 7.069$

$V = 12889208 \text{ [kg]}$
 $H = 216899 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.717 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.668 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 16.86 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.33 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441587 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765079 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889208 \text{ [kg]} \leq V_d = 145012300 \text{ [kg]}$
 $H = 216899 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765079 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.38 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=354[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=286[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=286[mm]**

Platea 1-(4+5)-XI-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891345 [kg]
Fh	218668 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.706	10.208	4.693

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 94.068$

Indice di rigidezza $lr = 7.137$

$V = 12891345 \text{ [kg]}$
 $H = 218668 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.08 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.706 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.693 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 16.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.30 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7442821 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6766201 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12891345 \text{ [kg]} \leq V_d = 143049017 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218668 \text{ [kg]} \leq H_d = 6766201 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 287 [mm]**

Platea 1-(4+5)-XI-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891848 [kg]
Fh	222756 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.708	10.203	4.663

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r,crit} = 93.602$

Indice di rigidezza $I_r = 7.069$

$V = 12891848$ [kg]
 $H = 222756$ [kg]
 $eb = 0.00$ [m]
 $el = 0.08$ [m]
 $Q_{lim} = 7.708 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.663 * 1.90$ [t/mc] * 35.05 [m] / $2 = 16.84$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.32$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7443112$ [kg]
 $H_d = 6766465$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12891848$ [kg] <= $V_d = 144981442$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 222756$ [kg] <= $H_d = 6766465$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 355** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 287** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 287** [mm]

Platea 1-(4+5)-XI-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.12 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888704 [kg]
Fh	218671 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.712	10.216	4.692

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 94.005$

Indice di rigidezza $lr = 7.138$

$V = 12888704 \text{ [kg]}$
 $H = 218671 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.18 \text{ [m]}$
 $el = 0.12 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.712 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.692 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.70 \text{ [m]} / 2 = 16.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.29 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441297 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6764815 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888704 \text{ [kg]} \leq V_d = 142804071 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218671 \text{ [kg]} \leq H_d = 6764815 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-XI-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889208 [kg]
Fh	216899 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.717	10.217	4.668

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r,crit} = 93.552$

Indice di rigidezza $l_r = 7.069$

$V = 12889208 \text{ [kg]}$
 $H = 216899 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.717 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.668 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 16.86 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.33 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441587 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6765079 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12889208 \text{ [kg]} \leq V_d = 145012300 \text{ [kg]}$
 $H = 216899 \text{ [kg]} \leq H_d = 6765079 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 286 [mm]**

Platea 1-(4+5)-XII-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891825 [kg]
Fh	218973 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.706	10.207	4.692

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.067$

Indice di rigidezza $Ir = 7.137$

$V = 12891825$ [kg]
 $H = 218973$ [kg]
 $eb = 0.18$ [m]
 $el = 0.08$ [m]
 $Q_{lim} = 7.706 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.692 * 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / $2 = 16.78$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.29$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7443099$ [kg]
 $H_d = 6766453$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12891825$ [kg] <= $V_d = 143037687$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 218973$ [kg] <= $H_d = 6766453$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **$q_{eff} = 0.38$** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 355** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 287** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 287** [mm]

Platea 1-(4+5)-XII-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $eb = 0.00$ [m]
 $el = 0.08$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]
 $c = 0.00$ [kg/cmq]
 $G = 14.28$ [kg/cmq]
 $\gamma_1 = 1.70$ [t/mc]
 $\gamma = 1.90$ [t/mc]

Fv 12891367 [kg]
 Fh 220761 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.710	10.205	4.665

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.603$

Indice di rigidità $I_r = 7.069$

$V = 12891367$ [kg]

$H = 220761$ [kg]

$e_b = 0.00$ [m]

$e_l = 0.08$ [m]

$Q_{lim} = 7.710 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.665 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.05 [m] / 2 = 16.85 [kg/cmq]

$Q_d = 7.32$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7442834$ [kg]

$H_d = 6766213$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12891367$ [kg] <= $V_d = 145040544$ [kg]

VERIFICATO

$H = 220761$ [kg] <= $H_d = 6766213$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto

l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.38$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-XII-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.18 [m]
 el 0.12 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12889185 [kg]
 Fh 216677 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ

1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.714	10.219	4.694

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 94.006$

Indice di rigidità $I_r = 7.138$

$V = 12889185$ [kg]

$H = 216677$ [kg]

$e_b = 0.18$ [m]

$e_l = 0.12$ [m]

$Q_{lim} = 7.714 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.694 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.70$ [m] / 2 = 16.78 [kg/cmq]

$Q_d = 7.30$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7441574$ [kg]

$H_d = 6765068$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12889185$ [kg] $\leq V_d = 142862847$ [kg]

$H = 216677$ [kg] $\leq H_d = 6765068$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.38$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=354**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=286**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=286**[mm]

Platea 1-(4+5)-XII-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/m ³]
γ	1.90 [t/m ³]
Fv	12888727 [kg]
Fh	217168 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.717	10.216	4.668

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105
 Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.551$
 Indice di rigidezza $I_r = 7.069$
 $V = 12888727$ [kg]
 $H = 217168$ [kg]
 $e_b = 0.00$ [m]
 $e_l = 0.11$ [m]
 $Q_{lim} = 7.717 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.668 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.05 [m] / $2 = 16.86$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.33$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441310$ [kg]
 $H_d = 6764827$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888727$ [kg] <= $V_d = 145001306$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 217168$ [kg] <= $H_d = 6764827$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 354** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 286** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-XII-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 e_b 0.18 [m]
 e_l 0.08 [m]
 D 1.00 [m]

ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891825 [kg]
Fh	218973 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.706	10.207	4.692

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.067$

Indice di rigidezza $I_r = 7.137$

$V = 12891825$ [kg]

$H = 218973$ [kg]

$e_b = 0.18$ [m]

$e_l = 0.08$ [m]

$Q_{lim} = 7.706 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.692 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.70$ [m] / 2 = 16.78 [kg/cmq]

$Q_d = 7.29$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7443099$ [kg]

$H_d = 6766453$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

V=12891825 [kg] <= Vd=143037687 [kg]

VERIFICATO

H=218973 [kg] <= Hd=6766453 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **q_{eff}=0.38[kg/cm²]**

Valore medio di β **β = 0.808**

Cedimento edometrico **Wed=355[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=287[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=287[mm]**

Platea 1-(4+5)-XII-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.08 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
φ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ ₁	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12891367 [kg]
Fh	220761 [kg]

Carico limite

N _q	N _c	N _γ
18.401	30.140	22.400
α _q	α _c	α _γ
1.000	1.000	1.000
β _q	β _c	β _γ

1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.710	10.205	4.665

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $l_{r_{crit}} = 93.603$

Indice di rigidità $l_r = 7.069$

$V = 12891367$ [kg]

$H = 220761$ [kg]

$eb = 0.00$ [m]

$el = 0.08$ [m]

$Q_{lim} = 7.710 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.665 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 35.05$ [m] / 2 = 16.85 [kg/cmq]

$Q_d = 7.32$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7442834$ [kg]

$H_d = 6766213$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12891367$ [kg] $\leq V_d = 145040544$ [kg]

$H = 220761$ [kg] $\leq H_d = 6766213$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.38$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=355**[mm]
Cedimento di consolidazione **Wc=287**[mm]
Cedimento immediato **W0=0**[mm]
Cedimento totale **Wt=287**[mm]

Platea 1-(4+5)-XII-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.18 [m]
el	0.12 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12889185 [kg]
Fh	216677 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.375	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.714	10.219	4.694

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.006$

Indice di rigidezza $I_r = 7.138$

$V = 12889185$ [kg]

$H = 216677$ [kg]

$eb = 0.18$ [m]

$e_l = 0.12$ [m]

$Q_{lim} = 7.714 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.694 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.70 [m] / $2 = 16.78$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.30$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7441574$ [kg]

$H_d = 6765068$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12889185$ [kg] <= $V_d = 142862847$ [kg]

$H = 216677$ [kg] <= $H_d = 6765068$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff} = 0.38** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 354** [mm]

Cedimento di consolidazione **W_c = 286** [mm]

Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]

Cedimento totale **W_t = 286** [mm]

Platea 1-(4+5)-XII-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.00 [m]
el	0.11 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12888727 [kg]
Fh	217168 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.973	0.971	0.957
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.717	10.216	4.668

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.551$ Indice di rigidezza $lr = 7.069$

$V = 12888727 \text{ [kg]}$
 $H = 217168 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.00 \text{ [m]}$
 $el = 0.11 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.717 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.668 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.05 \text{ [m]} / 2 = 16.86 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.33 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7441310 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6764827 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12888727 \text{ [kg]} \leq V_d = 145001306 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 217168 \text{ [kg]} \leq H_d = 6764827 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.38 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 354 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 286 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 286 [mm]**

Platea 1-(6+7)-I-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/m ³]
γ	1.90 [t/m ³]
Fv	12588353 [kg]
Fh	541022 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.377	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.784	4.375

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r,crit} = 93.858$

Indice di rigidezza $I_r = 7.149$

$V = 12588353 \text{ [kg]}$
 $H = 541022 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.21 \text{ [m]}$
 $el = 0.26 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.401 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.375 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.64 \text{ [m]} / 2 = 15.66 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7267889 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6607172 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12588353 \text{ [kg]} \leq V_d = 132405898 \text{ [kg]}$
 $H = 541022 \text{ [kg]} \leq H_d = 6607172 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 340 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-I-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12588856 [kg]
Fh	540402 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.360	1.381	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.408	9.786	4.351

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 93.358$

Indice di rigidezza $l_r = 7.076$

$V = 12588856 \text{ [kg]}$
 $H = 540402 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.02 \text{ [m]}$
 $el = 0.26 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.408 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.351 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.02 \text{ [m]} / 2 = 15.73 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7268179 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6607436 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12588856 \text{ [kg]} \leq V_d = 134467289 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 540402 \text{ [kg]} \leq H_d = 6607436 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 340 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-I-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.42 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12594712 [kg]
Fh	540402 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.422	9.817	4.374

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r,crit} = 93.617$

Indice di rigidezza $l_r = 7.151$

$V = 12594712$ [kg]
 $H = 540402$ [kg]
 $eb = 0.22$ [m]
 $el = 0.42$ [m]
 $Q_{lim} = 7.422 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.374 * 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 15.65$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.81$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7271560$ [kg]
 $H_d = 6610509$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12594712$ [kg] $\leq V_d = 131577933$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 540402$ [kg] $\leq H_d = 6610509$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-I-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.41 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12595215 [kg]
Fh	541022 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.383	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.426	9.816	4.349

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.137$

Indice di rigidezza $Ir = 7.078$

$V = 12595215 \text{ [kg]}$
 $H = 541022 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.03 \text{ [m]}$
 $el = 0.41 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.426 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.349 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.01 \text{ [m]} / 2 = 15.72 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7271851 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6610774 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12595215 \text{ [kg]} \leq V_d = 133657766 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 541022 \text{ [kg]} \leq H_d = 6610774 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-I-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12588353 [kg]
Fh	541022 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.377	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.784	4.375

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 93.858$

Indice di rigidezza $l_r = 7.149$

$V = 12588353 \text{ [kg]}$
 $H = 541022 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.21 \text{ [m]}$
 $el = 0.26 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.401 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.375 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.64 \text{ [m]} / 2 = 15.66 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7267889 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6607172 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12588353 \text{ [kg]} \leq V_d = 132405898 \text{ [kg]}$
 $H = 541022 \text{ [kg]} \leq H_d = 6607172 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 340 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-I-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12588856 [kg]
Fh	540402 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.360	1.381	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.408	9.786	4.351

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.358$

Indice di rigidezza $lr = 7.076$

$V = 12588856 \text{ [kg]}$
 $H = 540402 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.02 \text{ [m]}$
 $el = 0.26 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.408 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.351 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.02 \text{ [m]} / 2 = 15.73 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.84 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7268179 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6607436 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12588856 \text{ [kg]} \leq V_d = 134467289 \text{ [kg]}$
 $H = 540402 \text{ [kg]} \leq H_d = 6607436 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.37 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 340 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-I-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.42 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]

γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12594712 [kg]
 Fh 540402 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.422	9.817	4.374

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.617$

Indice di rigidezza $I_r = 7.151$

$V = 12594712$ [kg]

$H = 540402$ [kg]

$e_b = 0.22$ [m]

$e_l = 0.42$ [m]

$Q_{lim} = 7.422 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.374 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / 2 = 15.65 [kg/cmq]

$Q_d = 6.81$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7271560$ [kg]

$H_d = 6610509$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12594712$ [kg] <= $V_d = 131577933$ [kg]

$H = 540402$ [kg] <= $H_d = 6610509$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff}=0.37**[kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341**[mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]
 Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-I-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.41 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12595215 [kg]
Fh	541022 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.383	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.426	9.816	4.349

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.137$

Indice di rigidezza $Ir = 7.078$

V = 12595215 [kg]
 H = 541022 [kg]
 eb = 0.03 [m]
 el = 0.41 [m]
 $Q_{lim} = 7.426 \cdot 0.17 [\text{kg/cm}^2] + 4.349 \cdot 1.90 [\text{t/mc}] \cdot 35.01 [\text{m}] / 2 = 15.72 [\text{kg/cm}^2]$
 Qd = 6.84 [kg/cm²]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 Hlim = 7271851 [kg]
 Hd = 6610774 [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 V=12595215 [kg] <= Vd=133657766 [kg] **VERIFICATO**
 H=541022 [kg] <= Hd=6610774 [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cm²]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-II-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.43 [m]
 el 0.01 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cm²]

G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12589991 [kg]
Fh	536271 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.349	1.369	0.758
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.369	9.743	4.413

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.823$

Indice di rigidezza $I_r = 7.237$

$V = 12589991$ [kg]

$H = 536271$ [kg]

$e_b = 0.43$ [m]

$e_l = 0.01$ [m]

$Q_{lim} = 7.369 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.413 * 1.90$ [t/mc] * 34.20 [m] / $2 = 15.59$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.78$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7268835$ [kg]

$H_d = 6608032$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12589991$ [kg] $\leq V_d = 131289302$ [kg]

$H = 536271$ [kg] $\leq H_d = 6608032$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff}=0.37[kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-II-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.20 [m]
el	0.04 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591669 [kg]
Fh	535645 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.378	9.748	4.382

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r,crit} = 94.177$

Indice di rigidezza $l_r = 7.144$

$V = 12591669 \text{ [kg]}$
 $H = 535645 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.20 \text{ [m]}$
 $el = 0.04 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.378 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.382 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.67 \text{ [m]} / 2 = 15.69 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.82 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269804 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6608912 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591669 \text{ [kg]} \leq V_d = 133807450 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 535645 \text{ [kg]} \leq H_d = 6608912 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-II-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.19 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591899 [kg]
Fh	535645 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.392	9.779	4.412

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.551$

Indice di rigidezza $Ir = 7.238$

$V = 12591899$ [kg]
 $H = 535645$ [kg]
 $eb = 0.43$ [m]
 $el = 0.19$ [m]
 $Q_{lim} = 7.392 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.412 * 1.90$ [t/mc] * 34.19 [m] / 2 = 15.59 [kg/cmq]
 $Q_d = 6.78$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269936$ [kg]
 $H_d = 6609033$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591899$ [kg] <= $V_d = 130438269$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 535645$ [kg] <= $H_d = 6609033$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-II-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.19 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12593577 [kg]
Fh	536271 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.394	9.773	4.380

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.965$

Indice di rigidezza $Ir = 7.143$

$V = 12593577 \text{ [kg]}$
 $H = 536271 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.19 \text{ [m]}$
 $el = 0.17 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.394 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.380 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.67 \text{ [m]} / 2 = 15.68 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.82 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270905 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6609914 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12593577 \text{ [kg]} \leq V_d = 133164674 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 536271 \text{ [kg]} \leq H_d = 6609914 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-II-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.01 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12589991 [kg]
Fh	536271 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.349	1.369	0.758
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.369	9.743	4.413

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r,crit} = 94.823$

Indice di rigidezza $l_r = 7.237$

$V = 12589991 \text{ [kg]}$
 $H = 536271 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.43 \text{ [m]}$
 $el = 0.01 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.369 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.413 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.20 \text{ [m]} / 2 = 15.59 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7268835 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6608032 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12589991 \text{ [kg]} \leq V_d = 131289302 \text{ [kg]}$
 $H = 536271 \text{ [kg]} \leq H_d = 6608032 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-II-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.20 [m]
el	0.04 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591669 [kg]
Fh	535645 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.378	9.748	4.382

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.177$

Indice di rigidezza $Ir = 7.144$

$V = 12591669 \text{ [kg]}$
 $H = 535645 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.20 \text{ [m]}$
 $el = 0.04 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.378 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.382 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.67 \text{ [m]} / 2 = 15.69 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.82 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269804 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6608912 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591669 \text{ [kg]} \leq V_d = 133807450 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 535645 \text{ [kg]} \leq H_d = 6608912 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-II-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.19 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591899 [kg]
Fh	535645 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.392	9.779	4.412

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.551$

Indice di rigidezza $Ir = 7.238$

$V = 12591899 \text{ [kg]}$
 $H = 535645 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.43 \text{ [m]}$
 $el = 0.19 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.392 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.412 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.19 \text{ [m]} / 2 = 15.59 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269936 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6609033 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591899 \text{ [kg]} \leq V_d = 130438269 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 535645 \text{ [kg]} \leq H_d = 6609033 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-II-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.19 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12593577 [kg]
Fh	536271 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.394	9.773	4.380

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.965$

Indice di rigidezza $Ir = 7.143$

$V = 12593577$ [kg]
 $H = 536271$ [kg]
 $eb = 0.19$ [m]
 $el = 0.17$ [m]
 $Q_{lim} = 7.394 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.380 * 1.90$ [t/mc] * 34.67 [m] / $2 = 15.68$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.82$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270905$ [kg]
 $H_d = 6609914$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12593577$ [kg] $\leq V_d = 133164674$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 536271$ [kg] $\leq H_d = 6609914$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-III-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $eb = 0.21$ [m]
 $el = 0.26$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]
 $c = 0.00$ [kg/cmq]

G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12588833 [kg]
Fh	542192 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.377	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.400	9.782	4.374

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 93.858$

Indice di rigidezza $l_r = 7.149$

V = 12588833 [kg]

H = 542192 [kg]

eb = 0.21 [m]

el = 0.26 [m]

$Q_{lim} = 7.400 * 0.17 [kg/cmq] + 4.374 * 1.90 [t/mc] * 34.64 [m] / 2 = 15.65 [kg/cmq]$

$Q_d = 6.81 [kg/cmq]$

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7268166 [kg]

Hd = 6607424 [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12588833 [kg] \leq V_d = 132371247 [kg]$

$H = 542192 [kg] \leq H_d = 6607424 [kg]$

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=340[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-III-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12588375 [kg]
Fh	538532 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400

α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.360	1.381	0.750
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.409	9.789	4.353

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.359$

Indice di rigidezza $I_r = 7.076$

$V = 12588375$ [kg]

$H = 538532$ [kg]

$e_b = 0.02$ [m]

$e_l = 0.26$ [m]

$Q_{lim} = 7.409 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.353 * 1.90$ [t/mc] * 35.02 [m] / $2 = 15.74$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.84$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7267902$ [kg]

$H_d = 6607184$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12588375$ [kg] $\leq V_d = 134522376$ [kg]

$H = 538532$ [kg] $\leq H_d = 6607184$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]

Valore medio di β $\beta = 0.808$
 Cedimento edometrico $W_{ed}=340$ [mm]
 Cedimento di consolidazione $W_c=275$ [mm]
 Cedimento immediato $W_0=0$ [mm]
 Cedimento totale $W_t=275$ [mm]

Platea 1-(6+7)-III-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.22 [m]
 el 0.42 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12595193 [kg]
 Fh 538532 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.424	9.820	4.376

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.618$

Indice di rigidezza $I_r = 7.151$

V = 12595193 [kg]

H = 538532 [kg]
 eb = 0.22 [m]
 el = 0.42 [m]
 $Q_{lim} = 7.424 * 0.17 [\text{kg}/\text{cmq}] + 4.376 * 1.90 [\text{t}/\text{mc}] * 34.63 [\text{m}] / 2 = 15.66 [\text{kg}/\text{cmq}]$
 Qd = 6.81 [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 Hlim = 7271838 [kg]
 Hd = 6610762 [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 V = 12595193 [kg] <= Vd = 131631731 [kg] **VERIFICATO**
 H = 538532 [kg] <= Hd = 6610762 [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-III-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.41 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12594735 [kg]
Fh	542192 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.383	0.749
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.425	9.814	4.348

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.137$

Indice di rigidezza $I_r = 7.078$

$V = 12594735$ [kg]

$H = 542192$ [kg]

$e_b = 0.03$ [m]

$e_l = 0.41$ [m]

$Q_{lim} = 7.425 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.348 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.84$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7271573$ [kg]

$H_d = 6610521$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12594735$ [kg] <= $V_d = 133622937$ [kg]

$H = 542192$ [kg] <= $H_d = 6610521$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-III-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.21 [m]
 el 0.26 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12588833 [kg]
 Fh 542192 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ

1.356	1.377	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N' _q	N' _c	N' _γ
7.400	9.782	4.374

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.858$

Indice di rigidezza $Ir = 7.149$

V = 12588833 [kg]

H = 542192 [kg]

eb = 0.21 [m]

el = 0.26 [m]

Qlim = $7.400 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.374 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.64 [m] / 2 = 15.65 [kg/cmq]

Qd = 6.81 [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7268166 [kg]

Hd = 6607424 [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

V = 12588833 [kg] <= Vd = 132371247 [kg]

H = 542192 [kg] <= Hd = 6607424 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]

Valore medio di β **β = 0.808**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 340** [mm]

Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]

Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]

Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-III-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]

L 56.66 [m]

eb 0.02 [m]

e _l	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
φ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ ₁	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
F _v	12588375 [kg]
F _h	538532 [kg]

Carico limite

N _q	N _c	N _γ
18.401	30.140	22.400
α _q	α _c	α _γ
1.000	1.000	1.000
β _q	β _c	β _γ
1.000	1.000	1.000
ξ _q	ξ _c	ξ _γ
0.932	0.928	0.892
ψ _q	ψ _c	ψ _γ
0.318	0.253	0.318
ζ _q	ζ _c	ζ _γ
1.360	1.381	0.750
z _q	z _c	z _g
1.000	1.000	0.914
N' _q	N' _c	N' _γ
7.409	9.789	4.353

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $l r_{crit} = 93.359$

Indice di rigidità $l r = 7.076$

V = 12588375 [kg]

H = 538532 [kg]

e_b = 0.02 [m]

e_l = 0.26 [m]

Q_{lim} = 7.409 * 0.17 [kg/cmq] + 4.353 * 1.90 [t/mc] * 35.02 [m] / 2 = 15.74 [kg/cmq]

Q_d = 6.84 [kg/cmq]

η_{vd} = 2.300

H_{lim} = 7267902 [kg]

H_d = 6607184 [kg]

η_{hd} = 1.100

V = 12588375 [kg] <= V_d = 134522376 [kg]

H = 538532 [kg] <= H_d = 6607184 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=340[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-III-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.22 [m]
 el 0.42 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12595193 [kg]
 Fh 538532 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892

Ψ_q	Ψ_c	Ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.424	9.820	4.376

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.618$

Indice di rigidità $I_r = 7.151$

$V = 12595193$ [kg]

$H = 538532$ [kg]

$e_b = 0.22$ [m]

$e_l = 0.42$ [m]

$Q_{lim} = 7.424 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.376 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.63$ [m] / 2 = 15.66 [kg/cmq]

$Q_d = 6.81$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7271838$ [kg]

$H_d = 6610762$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12595193$ [kg] $\leq V_d = 131631731$ [kg]

$H = 538532$ [kg] $\leq H_d = 6610762$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]

Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]

Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-III-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.41 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12594735 [kg]
Fh	542192 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.383	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.425	9.814	4.348

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.137$

Indice di rigidità $I_r = 7.078$

$V = 12594735$ [kg]

$H = 542192$ [kg]

$eb = 0.03$ [m]

$el = 0.41$ [m]

$Q_{lim} = 7.425 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.348 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.84$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7271573$ [kg]

$H_d = 6610521$ [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

$V=12594735$ [kg] $\leq Vd=133622937$ [kg]

$H=542192$ [kg] $\leq Hd=6610521$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff}=0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=341**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-IV-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06	[m]
L	56.66	[m]
eb	0.43	[m]
el	0.01	[m]
D	1.00	[m]
ε	0.00	[°]
ω	0.00	[°]
ϕ	30.00	[°]
c	0.00	[kg/cmq]
G	14.28	[kg/cmq]
γ_1	1.70	[t/mc]
γ	1.90	[t/mc]
Fv	12591593	[kg]
Fh	533905	[kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400

α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.349	1.369	0.758
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.372	9.747	4.416

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.822$

Indice di rigidezza $I_r = 7.237$

$V = 12591593$ [kg]

$H = 533905$ [kg]

$eb = 0.43$ [m]

$el = 0.01$ [m]

$Q_{lim} = 7.372 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.416 * 1.90$ [t/mc] * 34.20 [m] / $2 = 15.60$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.78$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269760$ [kg]

$H_d = 6608873$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12591593$ [kg] $\leq V_d = 131348298$ [kg]

$H = 533905$ [kg] $\leq H_d = 6608873$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff}=0.37**[kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341**[mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]
 Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-IV-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.20 [m]
 el 0.03 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12590067 [kg]
 Fh 530188 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ

7.384	9.755	4.388
-------	-------	-------

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.179$

Indice di rigidezza $I_r = 7.144$

$V = 12590067$ [kg]

$H = 530188$ [kg]

$e_b = 0.20$ [m]

$e_l = 0.03$ [m]

$Q_{lim} = 7.384 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.388 * 1.90$ [t/mc] * 34.67 [m] / $2 = 15.70$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7268878$ [kg]

$H_d = 6608071$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12590067$ [kg] $\leq V_d = 133963348$ [kg]

$H = 530188$ [kg] $\leq H_d = 6608071$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]

Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]

Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-IV-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.19 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12593501 [kg]
Fh	530188 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.397	9.786	4.417

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 94.554$

Indice di rigidità $I_r = 7.238$

$V = 12593501$ [kg]

$H = 530188$ [kg]

$eb = 0.43$ [m]

$el = 0.19$ [m]

$Q_{lim} = 7.397 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.417 * 1.90$ [t/mc] * 34.19 [m] / 2 = 15.61 [kg/cmq]

$Q_d = 6.78$ [kg/cmq]

$\eta_{vd}=2.300$

$H_{lim} = 7270861$ [kg]

$H_d = 6609874$ [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

$V=12593501$ [kg] $\leq V_d=130595033$ [kg]

VERIFICATO

$H=530188$ [kg] $\leq H_d=6609874$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ^q]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff}=0.37$** [kg/cm^q]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=341**[mm]

Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]

Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-IV-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06	[m]
L	56.66	[m]
eb	0.19	[m]
el	0.17	[m]
D	1.00	[m]
ε	0.00	[°]
ω	0.00	[°]
ϕ	30.00	[°]
c	0.00	[kg/cm ^q]
G	14.28	[kg/cm ^q]
γ_1	1.70	[t/mc]
γ	1.90	[t/mc]
Fv	12591975	[kg]
Fh	533905	[kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.397	9.776	4.382

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.964$

Indice di rigidezza $I_r = 7.143$

$V = 12591975$ [kg]

$H = 533905$ [kg]

$e_b = 0.19$ [m]

$e_l = 0.17$ [m]

$Q_{lim} = 7.397 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.382 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.67$ [m] / 2 = 15.69 [kg/cmq]

$Q_d = 6.82$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269980$ [kg]

$H_d = 6609073$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12591975$ [kg] $\leq V_d = 133219544$ [kg]

$H = 533905$ [kg] $\leq H_d = 6609073$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff}=0.37**[kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341**[mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]
 Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-IV-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.43 [m]
 el 0.01 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12591593 [kg]
 Fh 533905 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.349	1.369	0.758

zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N' _q	N' _c	N' _γ
7.372	9.747	4.416

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $Ir_{crit} = 94.822$

Indice di rigidità $Ir = 7.237$

V = 12591593 [kg]

H = 533905 [kg]

eb = 0.43 [m]

el = 0.01 [m]

$Q_{lim} = 7.372 \cdot 0.17 [\text{kg/cm}^2] + 4.416 \cdot 1.90 [\text{t/mc}] \cdot 34.20 [\text{m}] / 2 = 15.60 [\text{kg/cm}^2]$

Qd = 6.78 [kg/cm²]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7269760 [kg]

Hd = 6608873 [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

V = 12591593 [kg] <= Vd = 131348298 [kg]

H = 533905 [kg] <= Hd = 6608873 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cm²]**

Valore medio di β **β = 0.808**

Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**

Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**

Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-IV-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]

L 56.66 [m]

eb 0.20 [m]

el 0.03 [m]

D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12590067 [kg]
Fh	530188 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.384	9.755	4.388

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.179$

Indice di rigidezza $I_r = 7.144$

$V = 12590067$ [kg]

$H = 530188$ [kg]

$e_b = 0.20$ [m]

$e_l = 0.03$ [m]

$Q_{lim} = 7.384 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.388 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.67 [m] / $2 = 15.70$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7268878$ [kg]

$H_d = 6608071$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12590067$ [kg] $\leq V_d = 133963348$ [kg]

$H = 530188$ [kg] $\leq H_d = 6608071$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-IV-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.19 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12593501 [kg]
Fh	530188 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319

ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.397	9.786	4.417

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.554$

Indice di rigidezza $I_r = 7.238$

$V = 12593501$ [kg]

$H = 530188$ [kg]

$e_b = 0.43$ [m]

$e_l = 0.19$ [m]

$Q_{lim} = 7.397 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.417 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.19 [m] / $2 = 15.61$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.78$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7270861$ [kg]

$H_d = 6609874$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12593501$ [kg] <= $V_d = 130595033$ [kg]

$H = 530188$ [kg] <= $H_d = 6609874$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]

Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]

Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-IV-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]

L 56.66 [m]

eb	0.19 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591975 [kg]
Fh	533905 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.397	9.776	4.382

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.964$

Indice di rigidità $I_r = 7.143$

$V = 12591975$ [kg]

$H = 533905$ [kg]

$eb = 0.19$ [m]

$el = 0.17$ [m]

$Q_{lim} = 7.397 \cdot 0.17$ [kg/cm²] + $4.382 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.67$ [m] / 2 = 15.69 [kg/cm²]

$Q_d = 6.82$ [kg/cm²]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269980$ [kg]

$H_d = 6609073$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12591975$ [kg] $\leq V_d = 133219544$ [kg]

$H = 533905$ [kg] $\leq H_d = 6609073$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff}=0.37[kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-V-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12595933 [kg]
Fh	540895 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.377	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.785	4.376

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.859$

Indice di rigidezza $I_r = 7.149$

$V = 12595933$ [kg]

$H = 540895$ [kg]

$eb = 0.21$ [m]

$el = 0.26$ [m]

$$Q_{lim} = 7.401 \cdot 0.17 [\text{kg/cm}^2] + 4.376 \cdot 1.90 [\text{t/mc}] \cdot 34.64 [\text{m}] / 2 = 15.66 [\text{kg/cm}^2]$$

$$Q_d = 6.81 [\text{kg/cm}^2]$$

$$\eta_{vd} = 2.300$$

$$H_{lim} = 7272265 [\text{kg}]$$

$$H_d = 6611150 [\text{kg}]$$

$$\eta_{hd} = 1.100$$

$$V = 12595933 [\text{kg}] \leq V_d = 132417350 [\text{kg}]$$

$$H = 540895 [\text{kg}] \leq H_d = 6611150 [\text{kg}]$$

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cm²]**

Valore medio di β **β = 0.808**

Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**

Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**

Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-V-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
φ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ ₁	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12596437 [kg]
Fh	544851 [kg]

Carico limite

N _q	N _c	N _γ
----------------	----------------	----------------

18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.360	1.381	0.750
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.403	9.781	4.347

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.359$

Indice di rigidezza $I_r = 7.076$

$V = 12596437$ [kg]

$H = 544851$ [kg]

$e_b = 0.02$ [m]

$e_l = 0.26$ [m]

$Q_{lim} = 7.403 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.347 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 35.02$ [m] / 2 = 15.72 [kg/cmq]

$Q_d = 6.83$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7272556$ [kg]

$H_d = 6611415$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12596437$ [kg] $\leq V_d = 134348303$ [kg]

VERIFICATO

$H = 544851$ [kg] $\leq H_d = 6611415$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]

Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]

Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-V-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.42 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12587131 [kg]
Fh	544851 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.417	9.811	4.370

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.616$

Indice di rigidezza $I_r = 7.151$

$V = 12587131$ [kg]

$H = 544851$ [kg]

$eb = 0.22$ [m]

$el = 0.42$ [m]

$Q_{lim} = 7.417 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.370 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 15.64$ [kg/cmq]

Qd = 6.80 [kg/cmq]

$\eta_{vd}=2.300$

Hlim = 7267184 [kg]

Hd = 6606531 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12587131 [kg] <= Vd=131445097 [kg]

VERIFICATO

H=544851 [kg] <= Hd=6606531 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.37$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=340[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-V-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.41 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12587635 [kg]
Fh	540895 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.383	0.749
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.426	9.815	4.349

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.136$

Indice di rigidezza $I_r = 7.078$

$V = 12587635$ [kg]

$H = 540895$ [kg]

$e_b = 0.03$ [m]

$e_l = 0.41$ [m]

$Q_{lim} = 7.426 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.349 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 35.01$ [m] / 2 = 15.72 [kg/cmq]

$Q_d = 6.84$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7267474$ [kg]

$H_d = 6606795$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12587635$ [kg] $\leq V_d = 133652791$ [kg]

$H = 540895$ [kg] $\leq H_d = 6606795$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione	Df = 1.50 [m]
Carico netto	q_{eff}=0.37 [kg/cm ²]
Valore medio di β	$\beta = 0.808$
Cedimento edometrico	Wed=340 [mm]
Cedimento di consolidazione	Wc=275 [mm]
Cedimento immediato	W0=0 [mm]
Cedimento totale	Wt=275 [mm]

Platea 1-(6+7)-V-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12595933 [kg]
Fh	540895 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.377	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.401	9.785	4.376

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.859$

Indice di rigidezza $Ir = 7.149$

$V = 12595933 \text{ [kg]}$
 $H = 540895 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.21 \text{ [m]}$
 $el = 0.26 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.401 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.376 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.64 \text{ [m]} / 2 = 15.66 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7272265 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6611150 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12595933 \text{ [kg]} \leq V_d = 132417350 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 540895 \text{ [kg]} \leq H_d = 6611150 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-V-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12596437 [kg]
Fh	544851 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.360	1.381	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.403	9.781	4.347

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.359$

Indice di rigidezza $Ir = 7.076$

$V = 12596437 \text{ [kg]}$
 $H = 544851 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.02 \text{ [m]}$
 $el = 0.26 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.403 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.347 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.02 \text{ [m]} / 2 = 15.72 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7272556 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6611415 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12596437 \text{ [kg]} \leq V_d = 134348303 \text{ [kg]}$
 $H = 544851 \text{ [kg]} \leq H_d = 6611415 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-V-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.42 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12587131 [kg]
Fh	544851 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.417	9.811	4.370

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.616$

Indice di rigidezza $Ir = 7.151$

$V = 12587131 \text{ [kg]}$
 $H = 544851 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.42 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.417 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.370 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 15.64 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.80 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7267184 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6606531 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12587131 \text{ [kg]} \leq V_d = 131445097 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 544851 \text{ [kg]} \leq H_d = 6606531 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 340 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-V-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.41 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12587635 [kg]
Fh	540895 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.383	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.426	9.815	4.349

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 93.136$

Indice di rigidezza $l_r = 7.078$

V = 12587635 [kg]

H = 540895 [kg]

eb = 0.03 [m]

$e_l = 0.41$ [m]
 $Q_{lim} = 7.426 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.349 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.84$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7267474$ [kg]
 $H_d = 6606795$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12587635$ [kg] <= $V_d = 133652791$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 540895$ [kg] <= $H_d = 6606795$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 340** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VI-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.43 [m]
 el 0.01 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12592265 [kg]
 Fh 534149 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.349	1.369	0.758
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.371	9.746	4.416

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.823$

Indice di rigidezza $I_r = 7.237$

$V = 12592265$ [kg]

$H = 534149$ [kg]

$e_b = 0.43$ [m]

$e_l = 0.01$ [m]

$Q_{lim} = 7.371 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.416 * 1.90$ [t/mc] * 34.20 [m] / $2 = 15.60$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.78$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7270148$ [kg]

$H_d = 6609225$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12592265$ [kg] $\leq V_d = 131350638$ [kg]

$H = 534149$ [kg] $\leq H_d = 6609225$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-VI-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.20 [m]
el	0.04 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12593943 [kg]
Fh	538154 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.376	9.744	4.380

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.176$

Indice di rigidezza $Ir = 7.144$

$V = 12593943 \text{ [kg]}$
 $H = 538154 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.20 \text{ [m]}$
 $el = 0.04 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.376 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.380 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.67 \text{ [m]} / 2 = 15.68 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.82 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7271117 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6610106 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12593943 \text{ [kg]} \leq V_d = 133740533 \text{ [kg]}$
 $H = 538154 \text{ [kg]} \leq H_d = 6610106 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-VI-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.19 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12589625 [kg]
Fh	538154 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.389	9.775	4.409

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.551$

Indice di rigidezza $Ir = 7.238$

$V = 12589625$ [kg]
 $H = 538154$ [kg]
 $eb = 0.43$ [m]
 $el = 0.19$ [m]
 $Q_{lim} = 7.389 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.409 * 1.90$ [t/mc] * 34.19 [m] / $2 = 15.58$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.77$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7268623$ [kg]
 $H_d = 6607839$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12589625$ [kg] <= $V_d = 130366229$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 538154$ [kg] <= $H_d = 6607839$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 340** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VI-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $eb = 0.19$ [m]
 $el = 0.17$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]
 $c = 0.00$ [kg/cmq]
 $G = 14.28$ [kg/cmq]
 $\gamma_1 = 1.70$ [t/mc]
 $\gamma = 1.90$ [t/mc]

Fv 12591303 [kg]
 Fh 534149 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.396	9.775	4.381

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.966$

Indice di rigidità $I_r = 7.143$

$V = 12591303$ [kg]

$H = 534149$ [kg]

$e_b = 0.19$ [m]

$e_l = 0.17$ [m]

$Q_{lim} = 7.396 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.381 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.67 [m] / 2 = 15.69 [kg/cmq]

$Q_d = 6.82$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269592$ [kg]

$H_d = 6608720$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12591303$ [kg] $\leq V_d = 133219935$ [kg]

$H = 534149$ [kg] $\leq H_d = 6608720$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto

l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff}=0.37[kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-VI-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.01 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592265 [kg]
Fh	534149 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.349	1.369	0.758
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.371	9.746	4.416

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 94.823$

Indice di rigidezza $l_r = 7.237$

$V = 12592265 \text{ [kg]}$
 $H = 534149 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.43 \text{ [m]}$
 $el = 0.01 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.371 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.416 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.20 \text{ [m]} / 2 = 15.60 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.78 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270148 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6609225 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592265 \text{ [kg]} \leq V_d = 131350638 \text{ [kg]}$
 $H = 534149 \text{ [kg]} \leq H_d = 6609225 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.37 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-VI-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06 \text{ [m]}$
 $L = 56.66 \text{ [m]}$
 $eb = 0.20 \text{ [m]}$
 $el = 0.04 \text{ [m]}$
 $D = 1.00 \text{ [m]}$
 $\varepsilon = 0.00 \text{ [°]}$
 $\omega = 0.00 \text{ [°]}$
 $\phi = 30.00 \text{ [°]}$
 $c = 0.00 \text{ [kg/cmq]}$

G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12593943 [kg]
Fh	538154 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.376	9.744	4.380

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.176$

Indice di rigidezza $I_r = 7.144$

$V = 12593943$ [kg]

$H = 538154$ [kg]

$e_b = 0.20$ [m]

$e_l = 0.04$ [m]

$Q_{lim} = 7.376 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.380 * 1.90$ [t/mc] * 34.67 [m] / $2 = 15.68$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.82$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7271117$ [kg]

$H_d = 6610106$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12593943$ [kg] $\leq V_d = 133740533$ [kg]

$H = 538154$ [kg] $\leq H_d = 6610106$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff}=0.37[kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-VI-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.19 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12589625 [kg]
Fh	538154 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.892
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.389	9.775	4.409

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.551$

Indice di rigidezza $I_r = 7.238$

$V = 12589625$ [kg]

$H = 538154$ [kg]

$eb = 0.43$ [m]

$el = 0.19$ [m]

$Q_{lim} = 7.389 \cdot 0.17$ [kg/cm²] + $4.409 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.19 [m] / 2 = 15.58 [kg/cm²]

$Q_d = 6.77$ [kg/cm²]

$\eta_{vd}=2.300$

Hlim = 7268623 [kg]

Hd = 6607839 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12589625 [kg] <= Vd=130366229 [kg]

H=538154 [kg] <= Hd=6607839 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.37$ [kg/cm²]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=340[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-VI-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.19 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591303 [kg]
Fh	534149 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.396	9.775	4.381

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.966$

Indice di rigidezza $I_r = 7.143$

$V = 12591303$ [kg]

$H = 534149$ [kg]

$e_b = 0.19$ [m]

$e_l = 0.17$ [m]

$Q_{lim} = 7.396 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.381 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.67$ [m] / 2 = 15.69 [kg/cmq]

$Q_d = 6.82$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269592$ [kg]

$H_d = 6608720$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12591303$ [kg] $\leq V_d = 133219935$ [kg]

$H = 534149$ [kg] $\leq H_d = 6608720$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff}=0.37**[kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341**[mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]
 Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-VII-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.21 [m]
 el 0.26 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12596414 [kg]
 Fh 542090 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.377	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914

N'_q	N'_c	N'_γ
7.400	9.783	4.375

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.858$

Indice di rigidezza $I_r = 7.149$

$V = 12596414$ [kg]

$H = 542090$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.26$ [m]

$Q_{lim} = 7.400 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.375 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.64 [m] / $2 = 15.65$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.81$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7272543$ [kg]

$H_d = 6611403$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12596414$ [kg] <= $V_d = 132382017$ [kg]

$H = 542090$ [kg] <= $H_d = 6611403$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]

Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]

Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VII-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]

L 56.66 [m]

e_b 0.02 [m]

eI	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12595956 [kg]
Fh	542971 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.360	1.381	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.405	9.783	4.349

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.359$

Indice di rigidezza $I_r = 7.076$

$V = 12595956$ [kg]

$H = 542971$ [kg]

$e_b = 0.02$ [m]

$e_I = 0.26$ [m]

$Q_{lim} = 7.405 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.349 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 35.02$ [m] / 2 = 15.73 [kg/cmq]

$Q_d = 6.84$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7272279$ [kg]

$H_d = 6611162$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

V=12595956 [kg] <= Vd=134403588 [kg]

VERIFICATO

H=542971 [kg] <= Hd=6611162 [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-VII-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.42 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12587612 [kg]
Fh	542971 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000

ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.419	9.813	4.372

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.617$

Indice di rigidezza $I_r = 7.151$

$V = 12587612$ [kg]

$H = 542971$ [kg]

$e_b = 0.22$ [m]

$e_l = 0.42$ [m]

$Q_{lim} = 7.419 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.372 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 15.64$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.80$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7267461$ [kg]

$H_d = 6606783$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12587612$ [kg] <= $V_d = 131499161$ [kg]

$H = 542971$ [kg] <= $H_d = 6606783$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 340** [mm]

Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]

Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]

Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VII-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.41 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12587154 [kg]
Fh	542090 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.383	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.425	9.814	4.348

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 93.135$

Indice di rigidezza $l_r = 7.078$

V = 12587154 [kg]

H = 542090 [kg]

eb = 0.03 [m]

$e_l = 0.41$ [m]
 $Q_{lim} = 7.425 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.348 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 15.72$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.83$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7267197$ [kg]
 $H_d = 6606543$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12587154$ [kg] <= $V_d = 133617236$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 542090$ [kg] <= $H_d = 6606543$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 340** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VII-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12596414 [kg]
Fh	542090 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.356	1.377	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.400	9.783	4.375

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 93.858$

Indice di rigidezza $l_r = 7.149$

$V = 12596414 \text{ [kg]}$
 $H = 542090 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.21 \text{ [m]}$
 $el = 0.26 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.400 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.375 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.64 \text{ [m]} / 2 = 15.65 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.81 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7272543 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6611403 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12596414 \text{ [kg]} \leq V_d = 132382017 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 542090 \text{ [kg]} \leq H_d = 6611403 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-VII-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.26 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12595956 [kg]
Fh	542971 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.360	1.381	0.750
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.405	9.783	4.349

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.359$

Indice di rigidezza $I_r = 7.076$

$V = 12595956$ [kg]

$H = 542971$ [kg]

eb = 0.02 [m]

el = 0.26 [m]

Qlim=7.405*0.17[kg/cmq]+4.349*1.90[t/mc]*35.02[m]/2=15.73[kg/cmq]

Qd = 6.84 [kg/cmq]

η_{vd} =2.300

Hlim = 7272279 [kg]

Hd = 6611162 [kg]

η_{hd} =1.100

V=12595956 [kg] <= Vd=134403588 [kg]

H=542971 [kg] <= Hd=6611162 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **q_{eff} =0.37[kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-VII-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.22 [m]
el	0.42 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12587612 [kg]
Fh	542971 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.358	1.379	0.752
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.419	9.813	4.372

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r,crit} = 93.617$

Indice di rigidezza $l_r = 7.151$

$V = 12587612 \text{ [kg]}$
 $H = 542971 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.22 \text{ [m]}$
 $el = 0.42 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.419 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.372 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 15.64 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.80 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7267461 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6606783 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12587612 \text{ [kg]} \leq V_d = 131499161 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 542971 \text{ [kg]} \leq H_d = 6606783 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 340 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-VII-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.41 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12587154 [kg]
Fh	542090 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.931	0.927	0.891
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.362	1.383	0.749
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.425	9.814	4.348

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.135$

Indice di rigidezza $lr = 7.078$

$V = 12587154 \text{ [kg]}$
 $H = 542090 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.03 \text{ [m]}$
 $el = 0.41 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.425 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.348 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.01 \text{ [m]} / 2 = 15.72 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7267197 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6606543 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12587154 \text{ [kg]} \leq V_d = 133617236 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 542090 \text{ [kg]} \leq H_d = 6606543 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 340 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-VIII-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.01 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12593868 [kg]
Fh	531799 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.349	1.369	0.758
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.374	9.750	4.418

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 94.821$

Indice di rigidezza $l_r = 7.237$

$V = 12593868 \text{ [kg]}$
 $H = 531799 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.43 \text{ [m]}$
 $el = 0.01 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.374 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.418 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.20 \text{ [m]} / 2 = 15.61 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.79 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7271073 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6610066 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12593868 \text{ [kg]} \leq V_d = 131409191 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 531799 \text{ [kg]} \leq H_d = 6610066 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-VIII-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.20 [m]
el	0.03 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592341 [kg]
Fh	532697 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.381	9.751	4.385

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 94.179$

Indice di rigidezza $lr = 7.144$

$V = 12592341$ [kg]
 $H = 532697$ [kg]
 $eb = 0.20$ [m]
 $el = 0.03$ [m]
 $Q_{lim} = 7.381 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.385 * 1.90$ [t/mc] * 34.67 [m] / $2 = 15.70$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.82$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270191$ [kg]
 $H_d = 6609265$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592341$ [kg] $\leq V_d = 133896333$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 532697$ [kg] $\leq H_d = 6609265$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VIII-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.19 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591227 [kg]
Fh	532697 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.394	9.782	4.414

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.554$

Indice di rigidezza $Ir = 7.238$

$V = 12591227$ [kg]
 $H = 532697$ [kg]
 $eb = 0.43$ [m]
 $el = 0.19$ [m]
 $Q_{lim} = 7.394 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.414 * 1.90$ [t/mc] * 34.19 [m] / $2 = 15.60$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.78$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269548$ [kg]
 $H_d = 6608680$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591227$ [kg] <= $V_d = 130522964$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 532697$ [kg] <= $H_d = 6608680$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VIII-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.19 [m]
 el 0.17 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12589700 [kg]

Fh

531799 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.399	9.779	4.384

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.964$ Indice di rigidità $I_r = 7.143$ $V = 12589700$ [kg] $H = 531799$ [kg] $e_b = 0.19$ [m] $e_l = 0.17$ [m] $Q_{lim} = 7.399 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.384 * 1.90$ [t/mc] * 34.67 [m] / $2 = 15.70$ [kg/cmq] $Q_d = 6.82$ [kg/cmq] $\eta_{vd} = 2.300$ $H_{lim} = 7268667$ [kg] $H_d = 6607879$ [kg] $\eta_{hd} = 1.100$ $V = 12589700$ [kg] $\leq V_d = 133274389$ [kg]**VERIFICATO** $H = 531799$ [kg] $\leq H_d = 6607879$ [kg]**VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff}=0.37**[kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=340**[mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]
 Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-VIII-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.43 [m]
 el 0.01 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12593868 [kg]
 Fh 531799 [kg]

Carico limite

N _q	N _c	N _{γ}
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.349	1.369	0.758
z _q	z _c	z _g

1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.374	9.750	4.418

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 94.821$

Indice di rigidezza $l_r = 7.237$

$V = 12593868$ [kg]

$H = 531799$ [kg]

$e_b = 0.43$ [m]

$e_l = 0.01$ [m]

$Q_{lim} = 7.374 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.418 * 1.90$ [t/mc] * 34.20 [m] / $2 = 15.61$ [kg/cmq]

$Q_d = 6.79$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7271073$ [kg]

$H_d = 6610066$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12593868$ [kg] $\leq V_d = 131409191$ [kg]

VERIFICATO

$H = 531799$ [kg] $\leq H_d = 6610066$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]

Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]

Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VIII-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.20 [m]
el	0.03 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592341 [kg]
Fh	532697 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.354	1.374	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.381	9.751	4.385

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.179$

Indice di rigidezza $Ir = 7.144$

$V = 12592341 \text{ [kg]}$
 $H = 532697 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.20 \text{ [m]}$
 $el = 0.03 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.381 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.385 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.67 \text{ [m]} / 2 = 15.70 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 6.82 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270191 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6609265 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592341 \text{ [kg]} \leq V_d = 133896333 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 532697 \text{ [kg]} \leq H_d = 6609265 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-VIII-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.43 [m]
el	0.19 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591227 [kg]
Fh	532697 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.932	0.928	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.319	0.255	0.319
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.351	1.371	0.757
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.394	9.782	4.414

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.554$

Indice di rigidezza $Ir = 7.238$

$V = 12591227$ [kg]
 $H = 532697$ [kg]
 $eb = 0.43$ [m]
 $el = 0.19$ [m]
 $Q_{lim} = 7.394 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.414 * 1.90$ [t/mc] * 34.19 [m] / $2 = 15.60$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.78$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269548$ [kg]
 $H_d = 6608680$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591227$ [kg] $\leq V_d = 130522964$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 532697$ [kg] $\leq H_d = 6608680$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-VIII-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.19 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12589700 [kg]
Fh	531799 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.933	0.929	0.893
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.399	9.779	4.384

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.964$

Indice di rigidezza $Ir = 7.143$

$V = 12589700$ [kg]
 $H = 531799$ [kg]
 $eb = 0.19$ [m]
 $el = 0.17$ [m]
 $Q_{lim} = 7.399 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.384 * 1.90$ [t/mc] * 34.67 [m] / $2 = 15.70$ [kg/cmq]
 $Q_d = 6.82$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7268667$ [kg]
 $H_d = 6607879$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12589700$ [kg] <= $V_d = 133274389$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 531799$ [kg] <= $H_d = 6607879$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 340** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-IX-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.02 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12590578 [kg]
Fh	218996 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.353	1.373	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.693	10.189	4.693

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.239$

Indice di rigidezza $Ir = 7.150$

$V = 12590578 \text{ [kg]}$
 $H = 218996 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.21 \text{ [m]}$
 $el = 0.02 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.693 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.693 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.64 \text{ [m]} / 2 = 16.75 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.28 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269174 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6608340 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12590578 \text{ [kg]} \leq V_d = 142817218 \text{ [kg]}$
 $H = 218996 \text{ [kg]} \leq H_d = 6608340 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-IX-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.03 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591082 [kg]
Fh	218536 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.699	10.190	4.666

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.741$

Indice di rigidezza $Ir = 7.077$

$V = 12591082 \text{ [kg]}$
 $H = 218536 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.02 \text{ [m]}$
 $el = 0.03 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.699 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.666 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.01 \text{ [m]} / 2 = 16.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.32 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269465 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6608604 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591082 \text{ [kg]} \leq V_d = 145028933 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218536 \text{ [kg]} \leq H_d = 6608604 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-IX-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.18 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592486 [kg]
Fh	218536 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.714	10.222	4.691

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.991$

Indice di rigidezza $lr = 7.151$

$V = 12592486 \text{ [kg]}$
 $H = 218536 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.21 \text{ [m]}$
 $el = 0.18 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.714 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.691 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 16.74 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.28 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270275 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6609341 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592486 \text{ [kg]} \leq V_d = 141960227 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218536 \text{ [kg]} \leq H_d = 6609341 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-IX-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592990 [kg]
Fh	218996 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.380	0.751
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.717	10.219	4.663

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.513$

Indice di rigidezza $Ir = 7.077$

$V = 12592990 \text{ [kg]}$
 $H = 218996 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.03 \text{ [m]}$
 $el = 0.17 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.717 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.663 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.01 \text{ [m]} / 2 = 16.82 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.31 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270566 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6609605 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592990 \text{ [kg]} \leq V_d = 144202936 \text{ [kg]}$
 $H = 218996 \text{ [kg]} \leq H_d = 6609605 \text{ [kg]}$

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{eff} = 0.37 \text{ [kg/cmq]}$**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-IX-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.02 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12590578 [kg]
Fh	218996 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.353	1.373	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.693	10.189	4.693

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.239$

Indice di rigidezza $Ir = 7.150$

$V = 12590578 \text{ [kg]}$
 $H = 218996 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.21 \text{ [m]}$
 $el = 0.02 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.693 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.693 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.64 \text{ [m]} / 2 = 16.75 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.28 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269174 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6608340 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12590578 \text{ [kg]} \leq V_d = 142817218 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218996 \text{ [kg]} \leq H_d = 6608340 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-IX-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.03 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591082 [kg]
Fh	218536 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.699	10.190	4.666

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.741$

Indice di rigidezza $Ir = 7.077$

$V = 12591082 \text{ [kg]}$
 $H = 218536 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.02 \text{ [m]}$
 $el = 0.03 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.699 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.666 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 35.01 \text{ [m]} / 2 = 16.83 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.32 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269465 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6608604 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591082 \text{ [kg]} \leq V_d = 145028933 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218536 \text{ [kg]} \leq H_d = 6608604 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**
 Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-IX-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.18 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592486 [kg]
Fh	218536 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.714	10.222	4.691

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $lr_{crit} = 93.991$

Indice di rigidezza $lr = 7.151$

$V = 12592486 \text{ [kg]}$
 $H = 218536 \text{ [kg]}$
 $eb = 0.21 \text{ [m]}$
 $el = 0.18 \text{ [m]}$
 $Q_{lim} = 7.714 * 0.17 \text{ [kg/cmq]} + 4.691 * 1.90 \text{ [t/mc]} * 34.63 \text{ [m]} / 2 = 16.74 \text{ [kg/cmq]}$
 $Q_d = 7.28 \text{ [kg/cmq]}$
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270275 \text{ [kg]}$
 $H_d = 6609341 \text{ [kg]}$
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592486 \text{ [kg]} \leq V_d = 141960227 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**
 $H = 218536 \text{ [kg]} \leq H_d = 6609341 \text{ [kg]}$ **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0 = 0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-IX-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.03 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592990 [kg]
Fh	218996 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.380	0.751
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.717	10.219	4.663

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.513$

Indice di rigidezza $Ir = 7.077$

$V = 12592990$ [kg]
 $H = 218996$ [kg]
 $eb = 0.03$ [m]
 $el = 0.17$ [m]
 $Q_{lim} = 7.717 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.663 * 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 16.82$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.31$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270566$ [kg]
 $H_d = 6609605$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592990$ [kg] <= $V_d = 144202936$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 218996$ [kg] <= $H_d = 6609605$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-X-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.02 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591059 [kg]
Fh	219263 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.353	1.373	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.693	10.188	4.693

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.239$

Indice di rigidezza $Ir = 7.150$

$V = 12591059$ [kg]
 $H = 219263$ [kg]
 $eb = 0.21$ [m]
 $el = 0.02$ [m]
 $Q_{lim} = 7.693 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.693 * 1.90$ [t/mc] * 34.64 [m] / $2 = 16.75$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.28$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7269451$ [kg]
 $H_d = 6608592$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12591059$ [kg] <= $V_d = 142806770$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 219263$ [kg] <= $H_d = 6608592$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-X-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $eb = 0.02$ [m]
 $el = 0.03$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]

c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12590601 [kg]
Fh	216540 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.701	10.192	4.668

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.742$

Indice di rigidità $I_r = 7.077$

$V = 12590601$ [kg]

$H = 216540$ [kg]

$e_b = 0.02$ [m]

$e_l = 0.03$ [m]

$Q_{lim} = 7.701 * 0.17 [\text{kg/cmq}] + 4.668 * 1.90 [\text{t/mc}] * 35.01 [\text{m}] / 2 = 16.84 [\text{kg/cmq}]$

$Q_d = 7.32$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269187$ [kg]

$H_d = 6608352$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12590601$ [kg] $\leq V_d = 145091104$ [kg]

$H = 216540$ [kg] $\leq H_d = 6608352$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto

l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-X-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.21 [m]
 el 0.18 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12592967 [kg]
 Fh 216540 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318

ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.716	10.225	4.693

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.991$

Indice di rigidezza $I_r = 7.151$

$V = 12592967$ [kg]

$H = 216540$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.18$ [m]

$Q_{lim} = 7.716 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.693 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 16.75$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.28$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7270553$ [kg]

$H_d = 6609593$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12592967$ [kg] $\leq V_d = 142020152$ [kg]

$H = 216540$ [kg] $\leq H_d = 6609593$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]

Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]

Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-X-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592509 [kg]
Fh	219263 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.380	0.751
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.717	10.219	4.663

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 93.512$

Indice di rigidezza $Ir = 7.077$

V = 12592509 [kg]

H = 219263 [kg]

eb = 0.02 [m]

el = 0.17 [m]

Qlim = $7.717 \cdot 0.17 [\text{kg/cmq}] + 4.663 \cdot 1.90 [\text{t/mc}] \cdot 35.01 [\text{m}] / 2 = 16.82 [\text{kg/cmq}]$

Qd = 7.31 [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

Hlim = 7270288 [kg]

Hd = 6609353 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12592509 [kg] <= Vd=144193343 [kg]

H=219263 [kg] <= Hd=6609353 [kg]

VERIFICATO
VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.37$ [kg/cmq]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-X-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.02 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12591059 [kg]
Fh	219263 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
-------	-------	------------

18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.353	1.373	0.755
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.693	10.188	4.693

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.239$

Indice di rigidezza $I_r = 7.150$

$V = 12591059$ [kg]

$H = 219263$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.02$ [m]

$Q_{lim} = 7.693 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.693 * 1.90$ [t/mc] * 34.64 [m] / $2 = 16.75$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.28$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269451$ [kg]

$H_d = 6608592$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12591059$ [kg] $\leq V_d = 142806770$ [kg]

$H = 219263$ [kg] $\leq H_d = 6608592$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]

Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-X-6

Dati della fondazione rettangolare
 Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.02 [m]
 el 0.03 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 φ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ₁ 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12590601 [kg]
 Fh 216540 [kg]

Carico limite

N _q	N _c	N _γ
18.401	30.140	22.400
α _q	α _c	α _γ
1.000	1.000	1.000
β _q	β _c	β _γ
1.000	1.000	1.000
ξ _q	ξ _c	ξ _γ
0.972	0.971	0.956
ψ _q	ψ _c	ψ _γ
0.317	0.253	0.317
ζ _q	ζ _c	ζ _γ
1.357	1.378	0.753
z _q	z _c	z _g
1.000	1.000	0.914
N' _q	N' _c	N' _γ
7.701	10.192	4.668

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.742$

Indice di rigidezza $I_r = 7.077$

V = 12590601 [kg]

H = 216540 [kg]

eb = 0.02 [m]

el = 0.03 [m]

$$Q_{lim} = 7.701 \cdot 0.17 [\text{kg/cm}^2] + 4.668 \cdot 1.90 [\text{t/mc}] \cdot 35.01 [\text{m}] / 2 = 16.84 [\text{kg/cm}^2]$$

$$Q_d = 7.32 [\text{kg/cm}^2]$$

$$\eta_{vd} = 2.300$$

$$H_{lim} = 7269187 [\text{kg}]$$

$$H_d = 6608352 [\text{kg}]$$

$$\eta_{hd} = 1.100$$

$$V = 12590601 [\text{kg}] \leq V_d = 145091104 [\text{kg}]$$

$$H = 216540 [\text{kg}] \leq H_d = 6608352 [\text{kg}]$$

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cm²]**

Valore medio di β **β = 0.808**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**

Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**

Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**

Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-X-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.18 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
φ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ ₁	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
F _v	12592967 [kg]
F _h	216540 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.956
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.716	10.225	4.693

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $l_{r_{crit}} = 93.991$

Indice di rigidezza $l_r = 7.151$

$V = 12592967$ [kg]

$H = 216540$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.18$ [m]

$Q_{lim} = 7.716 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.693 * 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 16.75$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.28$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7270553$ [kg]

$H_d = 6609593$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12592967$ [kg] $\leq V_d = 142020152$ [kg]

$H = 216540$ [kg] $\leq H_d = 6609593$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione $W_c=275$ [mm]

Cedimento immediato $W_0=0$ [mm]

Cedimento totale $W_t=275$ [mm]

Platea 1-(6+7)-X-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12592509 [kg]
Fh	219263 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.380	0.751
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.717	10.219	4.663

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.512$

Indice di rigidezza $I_r = 7.077$

$V = 12592509$ [kg]
 $H = 219263$ [kg]
 $eb = 0.02$ [m]
 $el = 0.17$ [m]
 $Q_{lim} = 7.717 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.663 * 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 16.82$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.31$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270288$ [kg]
 $H_d = 6609353$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592509$ [kg] <= $V_d = 144193343$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 219263$ [kg] <= $H_d = 6609353$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-XI-1

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $eb = 0.21$ [m]
 $el = 0.02$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]
 $c = 0.00$ [kg/cmq]
 $G = 14.28$ [kg/cmq]
 $\gamma_1 = 1.70$ [t/mc]
 $\gamma = 1.90$ [t/mc]
 $F_v = 12592853$ [kg]
 $F_h = 217774$ [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.353	1.373	0.755
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.694	10.191	4.694

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.239$

Indice di rigidezza $I_r = 7.150$

$V = 12592853$ [kg]

$H = 217774$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.02$ [m]

$Q_{lim} = 7.694 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.694 * 1.90$ [t/mc] * 34.64 [m] / $2 = 16.75$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.28$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7270487$ [kg]

$H_d = 6609533$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12592853$ [kg] $\leq V_d = 142853636$ [kg]

VERIFICATO

$H = 217774$ [kg] $\leq H_d = 6609533$ [kg]

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto $q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]
 Valore medio di β $\beta = 0.808$
 Cedimento edometrico $W_{\text{ed}}=341$ [mm]
 Cedimento di consolidazione $W_{\text{c}}=275$ [mm]
 Cedimento immediato $W_0=0$ [mm]
 Cedimento totale $W_{\text{t}}=275$ [mm]

Platea 1-(6+7)-XI-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.02 [m]
 el 0.03 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12593356 [kg]
 Fh 220712 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.697	10.187	4.664

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{\text{crit}}} = 93.742$

Indice di rigidezza $I_r = 7.077$
 $V = 12593356$ [kg]
 $H = 220712$ [kg]
 $e_b = 0.02$ [m]
 $e_l = 0.03$ [m]
 $Q_{lim} = 7.697 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.664 * 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 16.82$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.31$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270777$ [kg]
 $H_d = 6609798$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12593356$ [kg] <= $V_d = 144964336$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 220712$ [kg] <= $H_d = 6609798$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-XI-3

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.21 [m]
el	0.18 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12590212 [kg]
Fh	220712 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.712	10.219	4.688

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r,crit} = 93.990$

Indice di rigidezza $I_r = 7.151$

$V = 12590212$ [kg]

$H = 220712$ [kg]

$eb = 0.21$ [m]

$el = 0.18$ [m]

$Q_{lim} = 7.712 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.688 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.63$ [m] / 2 = 16.74 [kg/cmq]

Qd = 7.28 [kg/cmq]

$\eta_{vd}=2.300$

Hlim = 7268962 [kg]

Hd = 6608148 [kg]

$\eta_{hd}=1.100$

V=12590212 [kg] <= Vd=141895674 [kg]

H=220712 [kg] <= Hd=6608148 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cm ²]	P-E	γ [t/m ³]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **$q_{eff}=0.37$ [kg/cm²]**

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**

Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**

Cedimento immediato **W0=0[mm]**

Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-XI-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/m ³]
γ	1.90 [t/m ³]
Fv	12590715 [kg]
Fh	217774 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.380	0.751
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.719	10.221	4.665

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.513$

Indice di rigidità $I_r = 7.077$

$V = 12590715$ [kg]

$H = 217774$ [kg]

$e_b = 0.02$ [m]

$e_l = 0.17$ [m]

$Q_{lim} = 7.719 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.665 * 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 16.83$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.32$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269253$ [kg]

$H_d = 6608412$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12590715$ [kg] $\leq V_d = 144238358$ [kg]

$H = 217774$ [kg] $\leq H_d = 6608412$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341**[mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]
 Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-XI-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.21 [m]
 el 0.02 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12592853 [kg]
 Fh 217774 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.353	1.373	0.755
zq	zc	zg

1.000	1.000	0.914
N' _q	N' _c	N' _γ
7.694	10.191	4.694

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $Ir_{crit} = 94.239$

Indice di rigidezza $Ir = 7.150$

V = 12592853 [kg]

H = 217774 [kg]

eb = 0.21 [m]

el = 0.02 [m]

Q_{lim} = 7.694 * 0.17 [kg/cmq] + 4.694 * 1.90 [t/mc] * 34.64 [m] / 2 = 16.75 [kg/cmq]

Q_d = 7.28 [kg/cmq]

η_{vd} = 2.300

H_{lim} = 7270487 [kg]

H_d = 6609533 [kg]

η_{hd} = 1.100

V = 12592853 [kg] <= V_d = 142853636 [kg]

H = 217774 [kg] <= H_d = 6609533 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**

Carico netto **q_{eff} = 0.37 [kg/cmq]**

Valore medio di β **β = 0.808**

Cedimento edometrico **W_{ed} = 341 [mm]**

Cedimento di consolidazione **W_c = 275 [mm]**

Cedimento immediato **W₀ = 0 [mm]**

Cedimento totale **W_t = 275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-XI-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]

L 56.66 [m]

eb	0.02 [m]
el	0.03 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12593356 [kg]
Fh	220712 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.697	10.187	4.664

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $l_{r_{crit}} = 93.742$

Indice di rigidità $l_r = 7.077$

V = 12593356 [kg]

H = 220712 [kg]

eb = 0.02 [m]

el = 0.03 [m]

$Q_{lim} = 7.697 \cdot 0.17 [\text{kg/cmq}] + 4.664 \cdot 1.90 [\text{t/mc}] \cdot 35.01 [\text{m}] / 2 = 16.82 [\text{kg/cmq}]$

$Q_d = 7.31 [\text{kg/cmq}]$

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7270777 [\text{kg}]$

$H_d = 6609798 [\text{kg}]$

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12593356 [\text{kg}] \leq V_d = 144964336 [\text{kg}]$

$H = 220712 [\text{kg}] \leq H_d = 6609798 [\text{kg}]$

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341 [mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275 [mm]**
 Cedimento immediato **W0=0 [mm]**
 Cedimento totale **Wt=275 [mm]**

Platea 1-(6+7)-XI-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.21 [m]
 el 0.18 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12590212 [kg]
 Fh 220712 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000

β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.712	10.219	4.688

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.990$

Indice di rigidità $I_r = 7.151$

$V = 12590212$ [kg]

$H = 220712$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.18$ [m]

$Q_{lim} = 7.712 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.688 \cdot 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 16.74$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.28$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7268962$ [kg]

$H_d = 6608148$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12590212$ [kg] $\leq V_d = 141895674$ [kg]

$H = 220712$ [kg] $\leq H_d = 6608148$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]

Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]

Valore medio di β **$\beta = 0.808$**

Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]

Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]

Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]

Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-XI-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06 [m]
L	56.66 [m]
eb	0.02 [m]
el	0.17 [m]
D	1.00 [m]
ε	0.00 [°]
ω	0.00 [°]
ϕ	30.00 [°]
c	0.00 [kg/cmq]
G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12590715 [kg]
Fh	217774 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.380	0.751
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.719	10.221	4.665

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.513$

Indice di rigidezza $I_r = 7.077$

$V = 12590715$ [kg]

Fv 12593333 [kg]
 Fh 218061 [kg]

Carico limite

N _q	N _c	N _γ
18.401	30.140	22.400
α _q	α _c	α _γ
1.000	1.000	1.000
β _q	β _c	β _γ
1.000	1.000	1.000
ξ _q	ξ _c	ξ _γ
0.972	0.970	0.955
ψ _q	ψ _c	ψ _γ
0.318	0.254	0.318
ζ _q	ζ _c	ζ _γ
1.353	1.373	0.755
z _q	z _c	z _g
1.000	1.000	0.914
N' _q	N' _c	N' _γ
7.694	10.190	4.694

Coefficiente sismico Kh (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidità critica $l_{r_{crit}} = 94.239$

Indice di rigidità $l_r = 7.150$

V = 12593333 [kg]

H = 218061 [kg]

eb = 0.21 [m]

el = 0.02 [m]

Q_{lim} = 7.694 * 0.17 [kg/cmq] + 4.694 * 1.90 [t/mc] * 34.64 [m] / 2 = 16.75 [kg/cmq]

Q_d = 7.28 [kg/cmq]

η_{vd} = 2.300

H_{lim} = 7270764 [kg]

H_d = 6609786 [kg]

η_{hd} = 1.100

V = 12593333 [kg] <= V_d = 142842599 [kg]

H = 218061 [kg] <= H_d = 6609786 [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ[t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341**[mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc=275**[mm]
 Cedimento immediato **W0=0**[mm]
 Cedimento totale **Wt=275**[mm]

Platea 1-(6+7)-XII-2

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B	35.06	[m]
L	56.66	[m]
eb	0.02	[m]
el	0.03	[m]
D	1.00	[m]
ε	0.00	[°]
ω	0.00	[°]
ϕ	30.00	[°]
c	0.00	[kg/cmq]
G	14.28	[kg/cmq]
γ_1	1.70	[t/mc]
γ	1.90	[t/mc]
Fv	12592875	[kg]
Fh	218717	[kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.699	10.189	4.666

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105
 Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.742$
 Indice di rigidità $I_r = 7.077$
 $V = 12592875$ [kg]
 $H = 218717$ [kg]
 $e_b = 0.02$ [m]
 $e_l = 0.03$ [m]
 $Q_{lim} = 7.699 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.666 * 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 16.83$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.32$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270500$ [kg]
 $H_d = 6609545$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592875$ [kg] <= $V_d = 145026434$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 218717$ [kg] <= $H_d = 6609545$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-XII-3

Dati della fondazione rettangolare
 Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $e_b = 0.21$ [m]
 $e_l = 0.18$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]
 $c = 0.00$ [kg/cmq]

G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12590693 [kg]
Fh	218717 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.714	10.222	4.690

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.991$

Indice di rigidezza $I_r = 7.151$

$V = 12590693$ [kg]

$H = 218717$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.18$ [m]

$Q_{lim} = 7.714 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.690 \cdot 1.90$ [t/mc] $\cdot 34.63$ [m] / 2 = 16.74 [kg/cmq]

$Q_d = 7.28$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269240$ [kg]

$H_d = 6608400$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12590693$ [kg] $\leq V_d = 141955554$ [kg]

$H = 218717$ [kg] $\leq H_d = 6608400$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-XII-4

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.02 [m]
 el 0.17 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12590235 [kg]
 Fh 218061 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.380	0.751
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.718	10.221	4.664

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105
 Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.512$
 Indice di rigidità $I_r = 7.077$
 $V = 12590235$ [kg]
 $H = 218061$ [kg]
 $e_b = 0.02$ [m]
 $e_l = 0.17$ [m]
 $Q_{lim} = 7.718 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.664 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 16.82$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.32$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7268975$ [kg]
 $H_d = 6608159$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12590235$ [kg] <= $V_d = 144228171$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 218061$ [kg] <= $H_d = 6608159$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-XII-5

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $e_b = 0.21$ [m]
 $e_l = 0.02$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]

c	0.00 [kg/cm ²]
G	14.28 [kg/cm ²]
γ_1	1.70 [t/m ³]
γ	1.90 [t/m ³]
Fv	12593333 [kg]
Fh	218061 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.353	1.373	0.755
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.694	10.190	4.694

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 94.239$

Indice di rigidezza $I_r = 7.150$

$V = 12593333$ [kg]

$H = 218061$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.02$ [m]

$Q_{lim} = 7.694 \cdot 0.17$ [kg/cm²] + $4.694 \cdot 1.90$ [t/m³] $\cdot 34.64$ [m] / 2 = 16.75 [kg/cm²]

$Q_d = 7.28$ [kg/cm²]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7270764$ [kg]

$H_d = 6609786$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12593333$ [kg] $\leq V_d = 142842599$ [kg]

$H = 218061$ [kg] $\leq H_d = 6609786$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente rigida rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-XII-6

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.02 [m]
 el 0.03 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12592875 [kg]
 Fh 218717 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.317	0.253	0.317
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.357	1.378	0.753
zq	zc	zg
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.699	10.189	4.666

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105
 Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.742$
 Indice di rigidezza $I_r = 7.077$
 $V = 12592875$ [kg]
 $H = 218717$ [kg]
 $e_b = 0.02$ [m]
 $e_l = 0.03$ [m]
 $Q_{lim} = 7.699 \cdot 0.17$ [kg/cmq] + $4.666 \cdot 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / $2 = 16.83$ [kg/cmq]
 $Q_d = 7.32$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7270500$ [kg]
 $H_d = 6609545$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12592875$ [kg] <= $V_d = 145026434$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 218717$ [kg] <= $H_d = 6609545$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **q_{eff} = 0.37** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **W_{ed} = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **W_c = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W₀ = 0** [mm]
 Cedimento totale **W_t = 275** [mm]

Platea 1-(6+7)-XII-7

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

$B = 35.06$ [m]
 $L = 56.66$ [m]
 $e_b = 0.21$ [m]
 $e_l = 0.18$ [m]
 $D = 1.00$ [m]
 $\varepsilon = 0.00$ [°]
 $\omega = 0.00$ [°]
 $\phi = 30.00$ [°]
 $c = 0.00$ [kg/cmq]

G	14.28 [kg/cmq]
γ_1	1.70 [t/mc]
γ	1.90 [t/mc]
Fv	12590693 [kg]
Fh	218717 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.970	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.254	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.355	1.376	0.754
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.714	10.222	4.690

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105

Indice di rigidezza critico $I_{r_{crit}} = 93.991$

Indice di rigidezza $I_r = 7.151$

$V = 12590693$ [kg]

$H = 218717$ [kg]

$e_b = 0.21$ [m]

$e_l = 0.18$ [m]

$Q_{lim} = 7.714 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.690 * 1.90$ [t/mc] * 34.63 [m] / $2 = 16.74$ [kg/cmq]

$Q_d = 7.28$ [kg/cmq]

$\eta_{vd} = 2.300$

$H_{lim} = 7269240$ [kg]

$H_d = 6608400$ [kg]

$\eta_{hd} = 1.100$

$V = 12590693$ [kg] <= $V_d = 14195554$ [kg]

$H = 218717$ [kg] <= $H_d = 6608400$ [kg]

VERIFICATO

VERIFICATO

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
----	------	---	----	-------------	-----	-----------------

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50 [m]**
 Carico netto **$q_{\text{eff}}=0.37$ [kg/cmq]**
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed=341[mm]**
 Cedimento di consolidazione **Wc=275[mm]**
 Cedimento immediato **W0=0[mm]**
 Cedimento totale **Wt=275[mm]**

Platea 1-(6+7)-XII-8

Dati della fondazione rettangolare

Falda assente

B 35.06 [m]
 L 56.66 [m]
 eb 0.02 [m]
 el 0.17 [m]
 D 1.00 [m]
 ε 0.00 [°]
 ω 0.00 [°]
 ϕ 30.00 [°]
 c 0.00 [kg/cmq]
 G 14.28 [kg/cmq]
 γ_1 1.70 [t/mc]
 γ 1.90 [t/mc]
 Fv 12590235 [kg]
 Fh 218061 [kg]

Carico limite

N_q	N_c	N_γ
18.401	30.140	22.400
α_q	α_c	α_γ
1.000	1.000	1.000
β_q	β_c	β_γ
1.000	1.000	1.000
ξ_q	ξ_c	ξ_γ
0.972	0.971	0.955
ψ_q	ψ_c	ψ_γ
0.318	0.253	0.318
ζ_q	ζ_c	ζ_γ
1.359	1.380	0.751
z_q	z_c	z_g
1.000	1.000	0.914
N'_q	N'_c	N'_γ
7.718	10.221	4.664

Coefficiente sismico K_h (effetto cinematico) = 0.105
 Indice di rigidità critica $I_{r_{crit}} = 93.512$
 Indice di rigidità $I_r = 7.077$
 $V = 12590235$ [kg]
 $H = 218061$ [kg]
 $e_b = 0.02$ [m]
 $e_l = 0.17$ [m]
 $Q_{lim} = 7.718 * 0.17$ [kg/cmq] + $4.664 * 1.90$ [t/mc] * 35.01 [m] / 2 = 16.82 [kg/cmq]
 $Q_d = 7.32$ [kg/cmq]
 $\eta_{vd} = 2.300$
 $H_{lim} = 7268975$ [kg]
 $H_d = 6608159$ [kg]
 $\eta_{hd} = 1.100$
 $V = 12590235$ [kg] <= $V_d = 144228171$ [kg] **VERIFICATO**
 $H = 218061$ [kg] <= $H_d = 6608159$ [kg] **VERIFICATO**

La fondazione è considerata infinitamente *rigida* rispetto al terreno. Il volume di terreno influenzato dalla costruzione è tale che il substrato rigido non influenza il comportamento della fondazione, pertanto l'ultimo strato viene esteso fino alla profondità per la quale sono significativi gli incrementi di tensione indotti dai carichi

N°	H[m]	A	NC	Eed[kg/cmq]	P-E	γ [t/mc]
1	1.00	0.6	Si	30.00	----	1.70
2	15.00	0.7	Si	50.00	----	1.90

Profondità fondazione **Df = 1.50** [m]
 Carico netto **$q_{eff} = 0.37$** [kg/cmq]
 Valore medio di β **$\beta = 0.808$**
 Cedimento edometrico **Wed = 341** [mm]
 Cedimento di consolidazione **Wc = 275** [mm]
 Cedimento immediato **W0 = 0** [mm]
 Cedimento totale **Wt = 275** [mm]

6.2 Riepilogo risultati del calcolo

Elm.	Cmb	V [kg]	Vd [kg]	CsV (>2.30)	H [kg]	Hd [kg]	CsH (>1.10)	Qd [kg/cmq]	qe [kg/cmq]	w [mm]
1	2	18330838	163078327	20.46	0	962119 5	>100	8.29	0.66	491
	3	12890276	163965295	29.26	2214	676564 0	>100	8.30	0.38	286
	(4+5)-I-1	12886845	132803353	23.70	542747	676383 9	13.71	6.83	0.38	286
	(4+5)-I-2	12887348	134672157	24.03	542604	676410 4	13.71	6.86	0.38	286
	(4+5)-I-3	12893204	132664924	23.67	538200	676717 7	13.83	6.83	0.38	287
	(4+5)-I-4	12893707	134688634	24.03	539302	676744 1	13.80	6.86	0.38	287

Elm.	Cmb	V [kg]	Vd [kg]	CsV (>2.30)	H [kg]	Hd [kg]	CsH (>1.10)	Qd [kg/cmq]	qe [kg/cmq]	w [mm]
	(4+5)-I-5	12886845	132803353	23.70	542747	676383 9	13.71	6.83	0.38	286
	(4+5)-I-6	12887348	134672157	24.03	542604	676410 4	13.71	6.86	0.38	286
	(4+5)-I-7	12893204	132664924	23.67	538200	676717 7	13.83	6.83	0.38	287
	(4+5)-I-8	12893707	134688634	24.03	539302	676744 1	13.80	6.86	0.38	287
	(4+5)-II-1	12888483	131770709	23.51	536066	676469 9	13.88	6.80	0.38	286
	(4+5)-II-2	12890161	133592153	23.84	537046	676558 0	13.86	6.83	0.38	286
	(4+5)-II-3	12890391	131523450	23.47	534250	676570 1	13.93	6.80	0.38	286
	(4+5)-II-4	12892069	133562929	23.83	536485	676658 1	13.87	6.83	0.38	287
	(4+5)-II-5	12888483	131770709	23.51	536066	676469 9	13.88	6.80	0.38	286
	(4+5)-II-6	12890161	133592153	23.84	537046	676558 0	13.86	6.83	0.38	286
	(4+5)-II-7	12890391	131523450	23.47	534250	676570 1	13.93	6.80	0.38	286
	(4+5)-II-8	12892069	133562929	23.83	536485	676658 1	13.87	6.83	0.38	287
	(4+5)-III-1	12887325	132769309	23.70	543920	676409 2	13.68	6.83	0.38	286
	(4+5)-III-2	12886867	134724554	24.05	540734	676385 1	13.76	6.86	0.38	286
	(4+5)-III-3	12893685	132717804	23.67	536330	676742 9	13.88	6.84	0.38	287
	(4+5)-III-4	12893227	134653083	24.02	540467	676718 9	13.77	6.86	0.38	287
	(4+5)-III-5	12887325	132769309	23.70	543920	676409 2	13.68	6.83	0.38	286
	(4+5)-III-6	12886867	134724554	24.05	540734	676385 1	13.76	6.86	0.38	286
	(4+5)-III-7	12893685	132717804	23.67	536330	676742 9	13.88	6.84	0.38	287
	(4+5)-III-8	12893227	134653083	24.02	540467	676718 9	13.77	6.86	0.38	287
	(4+5)-IV-1	12890085	131827683	23.52	533726	676554 0	13.94	6.81	0.38	286
	(4+5)-IV-2	12888559	133744374	23.87	531576	676473 9	14.00	6.84	0.38	286
	(4+5)-IV-3	12891993	131677216	23.49	528805	676654 2	14.08	6.81	0.38	287
	(4+5)-IV-4	12890467	133617418	23.84	534093	676574 0	13.93	6.84	0.38	286
	(4+5)-IV-5	12890085	131827683	23.52	533726	676554 0	13.94	6.81	0.38	286
	(4+5)-IV-6	12888559	133744374	23.87	531576	676473 9	14.00	6.84	0.38	286
	(4+5)-IV-7	12891993	131677216	23.49	528805	676654 2	14.08	6.81	0.38	287
	(4+5)-IV-8	12890467	133617418	23.84	534093	676574 0	13.93	6.84	0.38	286
	(4+5)-V-1	12894425	132813749	23.69	542641	676781 8	13.72	6.83	0.38	287
	(4+5)-V-2	12894929	134560955	24.00	547056	676808 2	13.61	6.85	0.38	287

Elm.	Cmb	V [kg]	Vd [kg]	CsV (>2.30)	H [kg]	Hd [kg]	CsH (>1.10)	Qd [kg/cmq]	qe [kg/cmq]	w [mm]
	(4+5)-V-3	12885623	132534949	23.66	542645	676319 8	13.71	6.83	0.38	286
	(4+5)-V-4	12886127	134679662	24.04	539153	676346 3	13.80	6.86	0.38	286
	(4+5)-V-5	12894425	132813749	23.69	542641	676781 8	13.72	6.83	0.38	287
	(4+5)-V-6	12894929	134560955	24.00	547056	676808 2	13.61	6.85	0.38	287
	(4+5)-V-7	12885623	132534949	23.66	542645	676319 8	13.71	6.83	0.38	286
	(4+5)-V-8	12886127	134679662	24.04	539153	676346 3	13.80	6.86	0.38	286
	(4+5)-VI-1	12890757	131830525	23.52	533950	676589 3	13.94	6.81	0.38	286
	(4+5)-VI-2	12892435	133527002	23.82	539554	676677 4	13.80	6.83	0.38	287
	(4+5)-VI-3	12888117	131452754	23.46	536759	676450 7	13.86	6.80	0.38	286
	(4+5)-VI-4	12889795	133617256	23.84	534357	676538 8	13.93	6.84	0.38	286
	(4+5)-VI-5	12890757	131830525	23.52	533950	676589 3	13.94	6.81	0.38	286
	(4+5)-VI-6	12892435	133527002	23.82	539554	676677 4	13.80	6.83	0.38	287
	(4+5)-VI-7	12888117	131452754	23.46	536759	676450 7	13.86	6.80	0.38	286
	(4+5)-VI-8	12889795	133617256	23.84	534357	676538 8	13.93	6.84	0.38	286
	(4+5)-VII-1	12894906	132779041	23.68	543840	676807 0	13.69	6.83	0.38	287
	(4+5)-VII-2	12894448	134613551	24.01	545176	676783 0	13.66	6.85	0.38	287
	(4+5)-VII-3	12886104	132588091	23.67	540766	676345 1	13.76	6.83	0.38	286
	(4+5)-VII-4	12885646	134643394	24.03	540344	676321 0	13.77	6.86	0.38	286
	(4+5)-VII-5	12894906	132779041	23.68	543840	676807 0	13.69	6.83	0.38	287
	(4+5)-VII-6	12894448	134613551	24.01	545176	676783 0	13.66	6.85	0.38	287
	(4+5)-VII-7	12886104	132588091	23.67	540766	676345 1	13.76	6.83	0.38	286
	(4+5)-VII-8	12885646	134643394	24.03	540344	676321 0	13.77	6.86	0.38	286
	(4+5)-VIII-1	12892360	131887061	23.53	531626	676673 4	14.00	6.81	0.38	287
	(4+5)-VIII-2	12890833	133679128	23.85	534085	676593 3	13.94	6.84	0.38	286
	(4+5)-VIII-3	12889719	131606494	23.48	531314	676534 8	14.01	6.81	0.38	286
	(4+5)-VIII-4	12888192	133671341	23.85	531981	676454 7	13.99	6.84	0.38	286
	(4+5)-VIII-5	12892360	131887061	23.53	531626	676673 4	14.00	6.81	0.38	287
	(4+5)-VIII-6	12890833	133679128	23.85	534085	676593 3	13.94	6.84	0.38	286
	(4+5)-VIII-7	12889719	131606494	23.48	531314	676534 8	14.01	6.81	0.38	286
	(4+5)-VIII-8	12888192	133671341	23.85	531981	676454 7	13.99	6.84	0.38	286

Elm.	Cmb	V [kg]	Vd [kg]	CsV (>2.30)	H [kg]	Hd [kg]	CsH (>1.10)	Qd [kg/cmq]	qe [kg/cmq]	w [mm]
	(4+5)-IX-1	12889070	143014038	25.52	219869	6765008	33.85	7.29	0.38	286
	(4+5)-IX-2	12889574	145042677	25.88	220585	6765272	33.74	7.32	0.38	286
	(4+5)-IX-3	12890978	142867481	25.49	216490	6766009	34.38	7.30	0.38	286
	(4+5)-IX-4	12891482	144978494	25.87	218142	6766273	34.12	7.33	0.38	287
	(4+5)-IX-5	12889070	143014038	25.52	219869	6765008	33.85	7.29	0.38	286
	(4+5)-IX-6	12889574	145042677	25.88	220585	6765272	33.74	7.32	0.38	286
	(4+5)-IX-7	12890978	142867481	25.49	216490	6766009	34.38	7.30	0.38	286
	(4+5)-IX-8	12891482	144978494	25.87	218142	6766273	34.12	7.33	0.38	287
	(4+5)-X-1	12889551	143003283	25.52	220155	6765260	33.80	7.29	0.38	286
	(4+5)-X-2	12889093	145101847	25.89	218588	6765019	34.04	7.33	0.38	286
	(4+5)-X-3	12891459	142926302	25.50	214495	6766261	34.70	7.30	0.38	287
	(4+5)-X-4	12891001	144968083	25.87	218390	6766021	34.08	7.33	0.38	286
	(4+5)-X-5	12889551	143003283	25.52	220155	6765260	33.80	7.29	0.38	286
	(4+5)-X-6	12889093	145101847	25.89	218588	6765019	34.04	7.33	0.38	286
	(4+5)-X-7	12891459	142926302	25.50	214495	6766261	34.70	7.30	0.38	287
	(4+5)-X-8	12891001	144968083	25.87	218390	6766021	34.08	7.33	0.38	286
	(4+5)-XI-1	12891345	143049017	25.52	218668	6766201	34.04	7.30	0.38	287
	(4+5)-XI-2	12891848	144981442	25.87	222756	6766465	33.41	7.32	0.38	287
	(4+5)-XI-3	12888704	142804071	25.48	218671	6764815	34.03	7.29	0.38	286
	(4+5)-XI-4	12889208	145012300	25.88	216899	6765079	34.31	7.33	0.38	286
	(4+5)-XI-5	12891345	143049017	25.52	218668	6766201	34.04	7.30	0.38	287
	(4+5)-XI-6	12891848	144981442	25.87	222756	6766465	33.41	7.32	0.38	287
	(4+5)-XI-7	12888704	142804071	25.48	218671	6764815	34.03	7.29	0.38	286
	(4+5)-XI-8	12889208	145012300	25.88	216899	6765079	34.31	7.33	0.38	286
	(4+5)-XII-1	12891825	143037687	25.52	218973	6766453	33.99	7.29	0.38	287
	(4+5)-XII-2	12891367	145040544	25.88	220761	6766213	33.71	7.32	0.38	287
	(4+5)-XII-3	12889185	142862847	25.49	216677	6765068	34.34	7.30	0.38	286
	(4+5)-XII-4	12888727	145001306	25.88	217168	6764827	34.27	7.33	0.38	286
	(4+5)-XII-5	12891825	143037687	25.52	218973	6766453	33.99	7.29	0.38	287
	(4+5)-XII-6	12891367	145040544	25.88	220761	6766213	33.71	7.32	0.38	287

Elm.	Cmb	V [kg]	Vd [kg]	CsV (>2.30)	H [kg]	Hd [kg]	CsH (>1.10)	Qd [kg/cmq]	qe [kg/cmq]	w [mm]
	(4+5)-XII-7	12889185	142862847	25.49	216677	6765068	34.34	7.30	0.38	286
	(4+5)-XII-8	12888727	145001306	25.88	217168	6764827	34.27	7.33	0.38	286
	(6+7)-I-1	12588353	132405898	24.19	541022	6607172	13.43	6.81	0.37	275
	(6+7)-I-2	12588856	134467289	24.57	540402	6607436	13.45	6.84	0.37	275
	(6+7)-I-3	12594712	131577933	24.03	540402	6610509	13.46	6.81	0.37	275
	(6+7)-I-4	12595215	133657766	24.41	541022	6610774	13.44	6.84	0.37	275
	(6+7)-I-5	12588353	132405898	24.19	541022	6607172	13.43	6.81	0.37	275
	(6+7)-I-6	12588856	134467289	24.57	540402	6607436	13.45	6.84	0.37	275
	(6+7)-I-7	12594712	131577933	24.03	540402	6610509	13.46	6.81	0.37	275
	(6+7)-I-8	12595215	133657766	24.41	541022	6610774	13.44	6.84	0.37	275
	(6+7)-II-1	12589991	131289302	23.98	536271	6608032	13.55	6.78	0.37	275
	(6+7)-II-2	12591669	133807450	24.44	535645	6608912	13.57	6.82	0.37	275
	(6+7)-II-3	12591899	130438269	23.83	535645	6609033	13.57	6.78	0.37	275
	(6+7)-II-4	12593577	133164674	24.32	536271	6609914	13.56	6.82	0.37	275
	(6+7)-II-5	12589991	131289302	23.98	536271	6608032	13.55	6.78	0.37	275
	(6+7)-II-6	12591669	133807450	24.44	535645	6608912	13.57	6.82	0.37	275
	(6+7)-II-7	12591899	130438269	23.83	535645	6609033	13.57	6.78	0.37	275
	(6+7)-II-8	12593577	133164674	24.32	536271	6609914	13.56	6.82	0.37	275
	(6+7)-III-1	12588833	132371247	24.18	542192	6607424	13.41	6.81	0.37	275
	(6+7)-III-2	12588375	134522376	24.58	538532	6607184	13.50	6.84	0.37	275
	(6+7)-III-3	12595193	131631731	24.04	538532	6610762	13.50	6.81	0.37	275
	(6+7)-III-4	12594735	133622937	24.40	542192	6610521	13.41	6.84	0.37	275
	(6+7)-III-5	12588833	132371247	24.18	542192	6607424	13.41	6.81	0.37	275
	(6+7)-III-6	12588375	134522376	24.58	538532	6607184	13.50	6.84	0.37	275
	(6+7)-III-7	12595193	131631731	24.04	538532	6610762	13.50	6.81	0.37	275
	(6+7)-III-8	12594735	133622937	24.40	542192	6610521	13.41	6.84	0.37	275
	(6+7)-IV-1	12591593	131348298	23.99	533905	6608873	13.62	6.78	0.37	275
	(6+7)-IV-2	12590067	133963348	24.47	530188	6608071	13.71	6.83	0.37	275
	(6+7)-IV-3	12593501	130595033	23.85	530188	6609874	13.71	6.78	0.37	275
	(6+7)-IV-4	12591975	133219544	24.33	533905	6609073	13.62	6.82	0.37	275

Elm.	Cmb	V [kg]	Vd [kg]	CsV (>2.30)	H [kg]	Hd [kg]	CsH (>1.10)	Qd [kg/cmq]	qe [kg/cmq]	w [mm]
	(6+7)-IV-5	12591593	131348298	23.99	533905	660887 3	13.62	6.78	0.37	275
	(6+7)-IV-6	12590067	133963348	24.47	530188	660807 1	13.71	6.83	0.37	275
	(6+7)-IV-7	12593501	130595033	23.85	530188	660987 4	13.71	6.78	0.37	275
	(6+7)-IV-8	12591975	133219544	24.33	533905	660907 3	13.62	6.82	0.37	275
	(6+7)-V-1	12595933	132417350	24.18	540895	661115 0	13.44	6.81	0.37	275
	(6+7)-V-2	12596437	134348303	24.53	544851	661141 5	13.35	6.83	0.37	275
	(6+7)-V-3	12587131	131445097	24.02	544851	660653 1	13.34	6.80	0.37	275
	(6+7)-V-4	12587635	133652791	24.42	540895	660679 5	13.44	6.84	0.37	275
	(6+7)-V-5	12595933	132417350	24.18	540895	661115 0	13.44	6.81	0.37	275
	(6+7)-V-6	12596437	134348303	24.53	544851	661141 5	13.35	6.83	0.37	275
	(6+7)-V-7	12587131	131445097	24.02	544851	660653 1	13.34	6.80	0.37	275
	(6+7)-V-8	12587635	133652791	24.42	540895	660679 5	13.44	6.84	0.37	275
	(6+7)-VI-1	12592265	131350638	23.99	534149	660922 5	13.61	6.78	0.37	275
	(6+7)-VI-2	12593943	133740533	24.42	538154	661010 6	13.51	6.82	0.37	275
	(6+7)-VI-3	12589625	130366229	23.82	538154	660783 9	13.51	6.77	0.37	275
	(6+7)-VI-4	12591303	133219935	24.33	534149	660872 0	13.61	6.82	0.37	275
	(6+7)-VI-5	12592265	131350638	23.99	534149	660922 5	13.61	6.78	0.37	275
	(6+7)-VI-6	12593943	133740533	24.42	538154	661010 6	13.51	6.82	0.37	275
	(6+7)-VI-7	12589625	130366229	23.82	538154	660783 9	13.51	6.77	0.37	275
	(6+7)-VI-8	12591303	133219935	24.33	534149	660872 0	13.61	6.82	0.37	275
	(6+7)-VII-1	12596414	132382017	24.17	542090	661140 3	13.42	6.81	0.37	275
	(6+7)-VII-2	12595956	134403588	24.54	542971	661116 2	13.39	6.84	0.37	275
	(6+7)-VII-3	12587612	131499161	24.03	542971	660678 3	13.38	6.80	0.37	275
	(6+7)-VII-4	12587154	133617236	24.42	542090	660654 3	13.41	6.83	0.37	275
	(6+7)-VII-5	12596414	132382017	24.17	542090	661140 3	13.42	6.81	0.37	275
	(6+7)-VII-6	12595956	134403588	24.54	542971	661116 2	13.39	6.84	0.37	275
	(6+7)-VII-7	12587612	131499161	24.03	542971	660678 3	13.38	6.80	0.37	275
	(6+7)-VII-8	12587154	133617236	24.42	542090	660654 3	13.41	6.83	0.37	275
	(6+7)-VIII-1	12593868	131409191	24.00	531799	661006 6	13.67	6.79	0.37	275
	(6+7)-VIII-2	12592341	133896333	24.46	532697	660926 5	13.65	6.82	0.37	275

Elm.	Cmb	V [kg]	Vd [kg]	CsV (>2.30)	H [kg]	Hd [kg]	CsH (>1.10)	Qd [kg/cmq]	qe [kg/cmq]	w [mm]
	(6+7)-VIII-3	12591227	130522964	23.84	532697	6608680	13.65	6.78	0.37	275
	(6+7)-VIII-4	12589700	133274389	24.35	531799	6607879	13.67	6.82	0.37	275
	(6+7)-VIII-5	12593868	131409191	24.00	531799	6610066	13.67	6.79	0.37	275
	(6+7)-VIII-6	12592341	133896333	24.46	532697	6609265	13.65	6.82	0.37	275
	(6+7)-VIII-7	12591227	130522964	23.84	532697	6608680	13.65	6.78	0.37	275
	(6+7)-VIII-8	12589700	133274389	24.35	531799	6607879	13.67	6.82	0.37	275
	(6+7)-IX-1	12590578	142817218	26.09	218996	6608340	33.19	7.28	0.37	275
	(6+7)-IX-2	12591082	145028933	26.49	218536	6608604	33.26	7.32	0.37	275
	(6+7)-IX-3	12592486	141960227	25.93	218536	6609341	33.27	7.28	0.37	275
	(6+7)-IX-4	12592990	144202936	26.34	218996	6609605	33.20	7.31	0.37	275
	(6+7)-IX-5	12590578	142817218	26.09	218996	6608340	33.19	7.28	0.37	275
	(6+7)-IX-6	12591082	145028933	26.49	218536	6608604	33.26	7.32	0.37	275
	(6+7)-IX-7	12592486	141960227	25.93	218536	6609341	33.27	7.28	0.37	275
	(6+7)-IX-8	12592990	144202936	26.34	218996	6609605	33.20	7.31	0.37	275
	(6+7)-X-1	12591059	142806770	26.09	219263	6608592	33.15	7.28	0.37	275
	(6+7)-X-2	12590601	145091104	26.50	216540	6608352	33.57	7.32	0.37	275
	(6+7)-X-3	12592967	142020152	25.94	216540	6609593	33.58	7.28	0.37	275
	(6+7)-X-4	12592509	144193343	26.34	219263	6609353	33.16	7.31	0.37	275
	(6+7)-X-5	12591059	142806770	26.09	219263	6608592	33.15	7.28	0.37	275
	(6+7)-X-6	12590601	145091104	26.50	216540	6608352	33.57	7.32	0.37	275
	(6+7)-X-7	12592967	142020152	25.94	216540	6609593	33.58	7.28	0.37	275
	(6+7)-X-8	12592509	144193343	26.34	219263	6609353	33.16	7.31	0.37	275
	(6+7)-XI-1	12592853	142853636	26.09	217774	6609533	33.39	7.28	0.37	275
	(6+7)-XI-2	12593356	144964336	26.48	220712	6609798	32.94	7.31	0.37	275
	(6+7)-XI-3	12590212	141895674	25.92	220712	6608148	32.93	7.28	0.37	275
	(6+7)-XI-4	12590715	144238358	26.35	217774	6608412	33.38	7.32	0.37	275
	(6+7)-XI-5	12592853	142853636	26.09	217774	6609533	33.39	7.28	0.37	275
	(6+7)-XI-6	12593356	144964336	26.48	220712	6609798	32.94	7.31	0.37	275
	(6+7)-XI-7	12590212	141895674	25.92	220712	6608148	32.93	7.28	0.37	275
	(6+7)-XI-8	12590715	144238358	26.35	217774	6608412	33.38	7.32	0.37	275

Elm.	Cmb	V [kg]	Vd [kg]	CsV (>2.30)	H [kg]	Hd [kg]	CsH (>1.10)	Qd [kg/cmq]	qe [kg/cmq]	w [mm]
	(6+7)-XII-1	12593333	142842599	26.09	218061	660978 6	33.34	7.28	0.37	275
	(6+7)-XII-2	12592875	145026434	26.49	218717	660954 5	33.24	7.32	0.37	275
	(6+7)-XII-3	12590693	141955554	25.93	218717	660840 0	33.24	7.28	0.37	275
	(6+7)-XII-4	12590235	144228171	26.35	218061	660815 9	33.33	7.32	0.37	275
	(6+7)-XII-5	12593333	142842599	26.09	218061	660978 6	33.34	7.28	0.37	275
	(6+7)-XII-6	12592875	145026434	26.49	218717	660954 5	33.24	7.32	0.37	275
	(6+7)-XII-7	12590693	141955554	25.93	218717	660840 0	33.24	7.28	0.37	275
	(6+7)-XII-8	12590235	144228171	26.35	218061	660815 9	33.33	7.32	0.37	275
	Minimi coeff. sic.									
1	2			20.46						
1	(6+7)-V-3						13.34			

Wmax=491, Wmin=275

6.3 Verifica a scorrimento globale delle fondazione

Comb. = Combinazione di verifica

N[kg] = Sforzo normale

Hd[kg] = Azione orizzontale depurata dalle azioni assorbite da pali e plinti su pali

R[kg] = Resistenza allo scorrimento $R = \text{Area} \cdot c + N \cdot \tan(\phi)$

CS = R/Hd

CSd = Coefficiente di sicurezza di progetto

Area delle strutture di fondazione a contatto con il terreno **A=1986.6206 m²**

Comb.	N	Hd	R	CS.	CSd	ver
	kg	kg	kg			
2	18330838	0	10583314	--	1.10	Si
3	12890276	2214	7442204	3361.53	1.10	Si
(4+5)-I-1	12886845	542747	7440223	13.71	1.10	Si
(4+5)-I-2	12887348	542604	7440514	13.71	1.10	Si
(4+5)-I-3	12893204	538200	7443895	13.83	1.10	Si
(4+5)-I-4	12893707	539302	7444185	13.80	1.10	Si
(4+5)-I-5	12886845	542747	7440223	13.71	1.10	Si
(4+5)-I-6	12887348	542604	7440514	13.71	1.10	Si
(4+5)-I-7	12893204	538200	7443895	13.83	1.10	Si
(4+5)-I-8	12893707	539302	7444185	13.80	1.10	Si
(4+5)-II-1	12888483	536066	7441169	13.88	1.10	Si
(4+5)-II-2	12890161	537046	7442138	13.86	1.10	Si
(4+5)-II-3	12890391	534250	7442271	13.93	1.10	Si
(4+5)-II-4	12892069	536485	7443240	13.87	1.10	Si
(4+5)-II-5	12888483	536066	7441169	13.88	1.10	Si
(4+5)-II-6	12890161	537046	7442138	13.86	1.10	Si
(4+5)-II-7	12890391	534250	7442271	13.93	1.10	Si
(4+5)-II-8	12892069	536485	7443240	13.87	1.10	Si
(4+5)-III-1	12887325	543920	7440501	13.68	1.10	Si

Comb.	N	Hd	R	CS.	CSd	ver
(4+5)-III-2	12886867	540734	7440236	13.76	1.10	Si
(4+5)-III-3	12893685	536330	7444172	13.88	1.10	Si
(4+5)-III-4	12893227	540467	7443908	13.77	1.10	Si
(4+5)-III-5	12887325	543920	7440501	13.68	1.10	Si
(4+5)-III-6	12886867	540734	7440236	13.76	1.10	Si
(4+5)-III-7	12893685	536330	7444172	13.88	1.10	Si
(4+5)-III-8	12893227	540467	7443908	13.77	1.10	Si
(4+5)-IV-1	12890085	533726	7442094	13.94	1.10	Si
(4+5)-IV-2	12888559	531576	7441213	14.00	1.10	Si
(4+5)-IV-3	12891993	528805	7443196	14.08	1.10	Si
(4+5)-IV-4	12890467	534093	7442314	13.93	1.10	Si
(4+5)-IV-5	12890085	533726	7442094	13.94	1.10	Si
(4+5)-IV-6	12888559	531576	7441213	14.00	1.10	Si
(4+5)-IV-7	12891993	528805	7443196	14.08	1.10	Si
(4+5)-IV-8	12890467	534093	7442314	13.93	1.10	Si
(4+5)-V-1	12894425	542641	7444600	13.72	1.10	Si
(4+5)-V-2	12894929	547056	7444891	13.61	1.10	Si
(4+5)-V-3	12885623	542645	7439518	13.71	1.10	Si
(4+5)-V-4	12886127	539153	7439809	13.80	1.10	Si
(4+5)-V-5	12894425	542641	7444600	13.72	1.10	Si
(4+5)-V-6	12894929	547056	7444891	13.61	1.10	Si
(4+5)-V-7	12885623	542645	7439518	13.71	1.10	Si
(4+5)-V-8	12886127	539153	7439809	13.80	1.10	Si
(4+5)-VI-1	12890757	533950	7442482	13.94	1.10	Si
(4+5)-VI-2	12892435	539554	7443451	13.80	1.10	Si
(4+5)-VI-3	12888117	536759	7440958	13.86	1.10	Si
(4+5)-VI-4	12889795	534357	7441927	13.93	1.10	Si
(4+5)-VI-5	12890757	533950	7442482	13.94	1.10	Si
(4+5)-VI-6	12892435	539554	7443451	13.80	1.10	Si
(4+5)-VI-7	12888117	536759	7440958	13.86	1.10	Si
(4+5)-VI-8	12889795	534357	7441927	13.93	1.10	Si
(4+5)-VII-1	12894906	543840	7444877	13.69	1.10	Si
(4+5)-VII-2	12894448	545176	7444613	13.66	1.10	Si
(4+5)-VII-3	12886104	540766	7439796	13.76	1.10	Si
(4+5)-VII-4	12885646	540344	7439531	13.77	1.10	Si
(4+5)-VII-5	12894906	543840	7444877	13.69	1.10	Si
(4+5)-VII-6	12894448	545176	7444613	13.66	1.10	Si
(4+5)-VII-7	12886104	540766	7439796	13.76	1.10	Si
(4+5)-VII-8	12885646	540344	7439531	13.77	1.10	Si
(4+5)-VIII-1	12892360	531626	7443407	14.00	1.10	Si
(4+5)-VIII-2	12890833	534085	7442526	13.94	1.10	Si
(4+5)-VIII-3	12889719	531314	7441883	14.01	1.10	Si
(4+5)-VIII-4	12888192	531981	7441001	13.99	1.10	Si
(4+5)-VIII-5	12892360	531626	7443407	14.00	1.10	Si
(4+5)-VIII-6	12890833	534085	7442526	13.94	1.10	Si
(4+5)-VIII-7	12889719	531314	7441883	14.01	1.10	Si
(4+5)-VIII-8	12888192	531981	7441001	13.99	1.10	Si
(4+5)-IX-1	12889070	219869	7441508	33.85	1.10	Si
(4+5)-IX-2	12889574	220585	7441799	33.74	1.10	Si
(4+5)-IX-3	12890978	216490	7442610	34.38	1.10	Si
(4+5)-IX-4	12891482	218142	7442900	34.12	1.10	Si
(4+5)-IX-5	12889070	219869	7441508	33.85	1.10	Si
(4+5)-IX-6	12889574	220585	7441799	33.74	1.10	Si
(4+5)-IX-7	12890978	216490	7442610	34.38	1.10	Si
(4+5)-IX-8	12891482	218142	7442900	34.12	1.10	Si
(4+5)-X-1	12889551	220155	7441786	33.80	1.10	Si

Comb.	N	Hd	R	CS.	CSd	ver
(4+5)-X-2	12889093	218588	7441521	34.04	1.10	Si
(4+5)-X-3	12891459	214495	7442887	34.70	1.10	Si
(4+5)-X-4	12891001	218390	7442623	34.08	1.10	Si
(4+5)-X-5	12889551	220155	7441786	33.80	1.10	Si
(4+5)-X-6	12889093	218588	7441521	34.04	1.10	Si
(4+5)-X-7	12891459	214495	7442887	34.70	1.10	Si
(4+5)-X-8	12891001	218390	7442623	34.08	1.10	Si
(4+5)-XI-1	12891345	218668	7442821	34.04	1.10	Si
(4+5)-XI-2	12891848	222756	7443112	33.41	1.10	Si
(4+5)-XI-3	12888704	218671	7441297	34.03	1.10	Si
(4+5)-XI-4	12889208	216899	7441587	34.31	1.10	Si
(4+5)-XI-5	12891345	218668	7442821	34.04	1.10	Si
(4+5)-XI-6	12891848	222756	7443112	33.41	1.10	Si
(4+5)-XI-7	12888704	218671	7441297	34.03	1.10	Si
(4+5)-XI-8	12889208	216899	7441587	34.31	1.10	Si
(4+5)-XII-1	12891825	218973	7443099	33.99	1.10	Si
(4+5)-XII-2	12891367	220761	7442834	33.71	1.10	Si
(4+5)-XII-3	12889185	216677	7441574	34.34	1.10	Si
(4+5)-XII-4	12888727	217168	7441310	34.27	1.10	Si
(4+5)-XII-5	12891825	218973	7443099	33.99	1.10	Si
(4+5)-XII-6	12891367	220761	7442834	33.71	1.10	Si
(4+5)-XII-7	12889185	216677	7441574	34.34	1.10	Si
(4+5)-XII-8	12888727	217168	7441310	34.27	1.10	Si
(6+7)-I-1	12588353	541022	7267889	13.43	1.10	Si
(6+7)-I-2	12588856	540402	7268179	13.45	1.10	Si
(6+7)-I-3	12594712	540402	7271560	13.46	1.10	Si
(6+7)-I-4	12595215	541022	7271851	13.44	1.10	Si
(6+7)-I-5	12588353	541022	7267889	13.43	1.10	Si
(6+7)-I-6	12588856	540402	7268179	13.45	1.10	Si
(6+7)-I-7	12594712	540402	7271560	13.46	1.10	Si
(6+7)-I-8	12595215	541022	7271851	13.44	1.10	Si
(6+7)-II-1	12589991	536271	7268835	13.55	1.10	Si
(6+7)-II-2	12591669	535645	7269804	13.57	1.10	Si
(6+7)-II-3	12591899	535645	7269936	13.57	1.10	Si
(6+7)-II-4	12593577	536271	7270905	13.56	1.10	Si
(6+7)-II-5	12589991	536271	7268835	13.55	1.10	Si
(6+7)-II-6	12591669	535645	7269804	13.57	1.10	Si
(6+7)-II-7	12591899	535645	7269936	13.57	1.10	Si
(6+7)-II-8	12593577	536271	7270905	13.56	1.10	Si
(6+7)-III-1	12588833	542192	7268166	13.41	1.10	Si
(6+7)-III-2	12588375	538532	7267902	13.50	1.10	Si
(6+7)-III-3	12595193	538532	7271838	13.50	1.10	Si
(6+7)-III-4	12594735	542192	7271573	13.41	1.10	Si
(6+7)-III-5	12588833	542192	7268166	13.41	1.10	Si
(6+7)-III-6	12588375	538532	7267902	13.50	1.10	Si
(6+7)-III-7	12595193	538532	7271838	13.50	1.10	Si
(6+7)-III-8	12594735	542192	7271573	13.41	1.10	Si
(6+7)-IV-1	12591593	533905	7269760	13.62	1.10	Si
(6+7)-IV-2	12590067	530188	7268878	13.71	1.10	Si
(6+7)-IV-3	12593501	530188	7270861	13.71	1.10	Si
(6+7)-IV-4	12591975	533905	7269980	13.62	1.10	Si
(6+7)-IV-5	12591593	533905	7269760	13.62	1.10	Si
(6+7)-IV-6	12590067	530188	7268878	13.71	1.10	Si
(6+7)-IV-7	12593501	530188	7270861	13.71	1.10	Si
(6+7)-IV-8	12591975	533905	7269980	13.62	1.10	Si
(6+7)-V-1	12595933	540895	7272265	13.44	1.10	Si

Comb.	N	Hd	R	CS.	CSd	ver
(6+7)-V-2	12596437	544851	7272556	13.35	1.10	Si
(6+7)-V-3	12587131	544851	7267184	13.34	1.10	Si
(6+7)-V-4	12587635	540895	7267474	13.44	1.10	Si
(6+7)-V-5	12595933	540895	7272265	13.44	1.10	Si
(6+7)-V-6	12596437	544851	7272556	13.35	1.10	Si
(6+7)-V-7	12587131	544851	7267184	13.34	1.10	Si
(6+7)-V-8	12587635	540895	7267474	13.44	1.10	Si
(6+7)-VI-1	12592265	534149	7270148	13.61	1.10	Si
(6+7)-VI-2	12593943	538154	7271117	13.51	1.10	Si
(6+7)-VI-3	12589625	538154	7268623	13.51	1.10	Si
(6+7)-VI-4	12591303	534149	7269592	13.61	1.10	Si
(6+7)-VI-5	12592265	534149	7270148	13.61	1.10	Si
(6+7)-VI-6	12593943	538154	7271117	13.51	1.10	Si
(6+7)-VI-7	12589625	538154	7268623	13.51	1.10	Si
(6+7)-VI-8	12591303	534149	7269592	13.61	1.10	Si
(6+7)-VII-1	12596414	542090	7272543	13.42	1.10	Si
(6+7)-VII-2	12595956	542971	7272279	13.39	1.10	Si
(6+7)-VII-3	12587612	542971	7267461	13.38	1.10	Si
(6+7)-VII-4	12587154	542090	7267197	13.41	1.10	Si
(6+7)-VII-5	12596414	542090	7272543	13.42	1.10	Si
(6+7)-VII-6	12595956	542971	7272279	13.39	1.10	Si
(6+7)-VII-7	12587612	542971	7267461	13.38	1.10	Si
(6+7)-VII-8	12587154	542090	7267197	13.41	1.10	Si
(6+7)-VIII-1	12593868	531799	7271073	13.67	1.10	Si
(6+7)-VIII-2	12592341	532697	7270191	13.65	1.10	Si
(6+7)-VIII-3	12591227	532697	7269548	13.65	1.10	Si
(6+7)-VIII-4	12589700	531799	7268667	13.67	1.10	Si
(6+7)-VIII-5	12593868	531799	7271073	13.67	1.10	Si
(6+7)-VIII-6	12592341	532697	7270191	13.65	1.10	Si
(6+7)-VIII-7	12591227	532697	7269548	13.65	1.10	Si
(6+7)-VIII-8	12589700	531799	7268667	13.67	1.10	Si
(6+7)-IX-1	12590578	218996	7269174	33.19	1.10	Si
(6+7)-IX-2	12591082	218536	7269465	33.26	1.10	Si
(6+7)-IX-3	12592486	218536	7270275	33.27	1.10	Si
(6+7)-IX-4	12592990	218996	7270566	33.20	1.10	Si
(6+7)-IX-5	12590578	218996	7269174	33.19	1.10	Si
(6+7)-IX-6	12591082	218536	7269465	33.26	1.10	Si
(6+7)-IX-7	12592486	218536	7270275	33.27	1.10	Si
(6+7)-IX-8	12592990	218996	7270566	33.20	1.10	Si
(6+7)-X-1	12591059	219263	7269451	33.15	1.10	Si
(6+7)-X-2	12590601	216540	7269187	33.57	1.10	Si
(6+7)-X-3	12592967	216540	7270553	33.58	1.10	Si
(6+7)-X-4	12592509	219263	7270288	33.16	1.10	Si
(6+7)-X-5	12591059	219263	7269451	33.15	1.10	Si
(6+7)-X-6	12590601	216540	7269187	33.57	1.10	Si
(6+7)-X-7	12592967	216540	7270553	33.58	1.10	Si
(6+7)-X-8	12592509	219263	7270288	33.16	1.10	Si
(6+7)-XI-1	12592853	217774	7270487	33.39	1.10	Si
(6+7)-XI-2	12593356	220712	7270777	32.94	1.10	Si
(6+7)-XI-3	12590212	220712	7268962	32.93	1.10	Si
(6+7)-XI-4	12590715	217774	7269253	33.38	1.10	Si
(6+7)-XI-5	12592853	217774	7270487	33.39	1.10	Si
(6+7)-XI-6	12593356	220712	7270777	32.94	1.10	Si
(6+7)-XI-7	12590212	220712	7268962	32.93	1.10	Si
(6+7)-XI-8	12590715	217774	7269253	33.38	1.10	Si
(6+7)-XII-1	12593333	218061	7270764	33.34	1.10	Si

Comb.	N	Hd	R	CS.	CSd	ver
(6+7)-XII-2	12592875	218717	7270500	33.24	1.10	Si
(6+7)-XII-3	12590693	218717	7269240	33.24	1.10	Si
(6+7)-XII-4	12590235	218061	7268975	33.33	1.10	Si
(6+7)-XII-5	12593333	218061	7270764	33.34	1.10	Si
(6+7)-XII-6	12592875	218717	7270500	33.24	1.10	Si
(6+7)-XII-7	12590693	218717	7269240	33.24	1.10	Si
(6+7)-XII-8	12590235	218061	7268975	33.33	1.10	Si