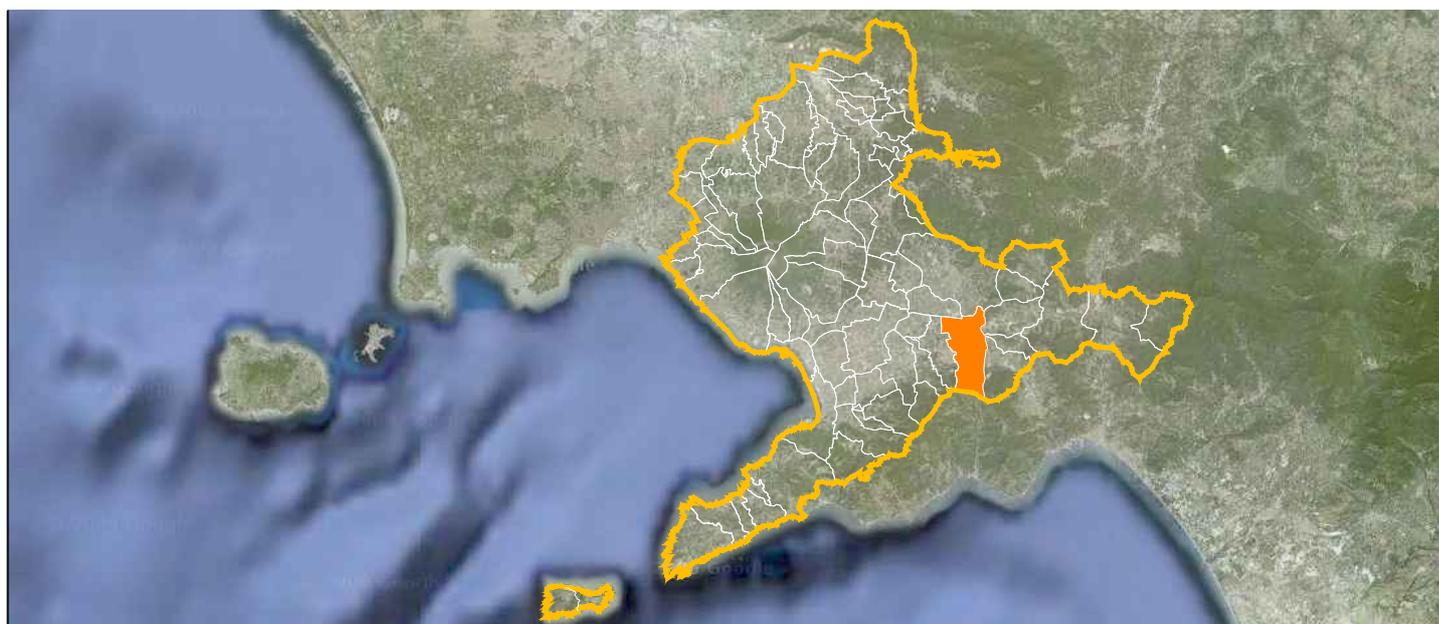




Ambito Distrettuale Sarnese Vesuviano
Legge 02/12/2015



PROTOCOLLO D'INTESA REGIONE CAMPANIA, COMUNE DI NOCERA INFERIORE,
ENTE D'AMBITO SARNESE-VESUVIANO, GORI SpA
PROT. N. 17853 DEL 19/04/2018



**COMUNE DI NOCERA INFERIORE
COMPLETAMENTO DELLA RETE FOGNARIA
1° LOTTO - STRALCIO A**



INT 7308

PROGETTO ESECUTIVO

INGEGNERIA

Il Responsabile
ing. Domenico Cesare

Elaborato:

G2.1

Titolo:

**SCARICATORE VIA PUCCI
Relazione tecnica generale**

Scala:

//

COLLABORATORI

STRUTTURE

ing. Fabio Iasevoli

Revisione

0

Motivo della revisione

EMISSIONE PER APPROVAZIONE

Data

Settembre 2019

IL PROGETTISTA
ing. Domenico Cesare

IL RUP



**REALIZZAZIONE DI OPERE A COMPLETAMENTO DELLA RETE FOGNARIA
NEL COMUNE DI NOCERA INFERIORE – 1° LOTTO -STRALCIO A
CODICE INTERVENTO – INT 7308
SCARICATORE IN VIA PUCCI**



Relazione tecnica generale

Il progettista strutturale

Sommario

1. PREMESSA.....	2
2. DESCRIZIONE GENERALE DELL'OPERA	2
3. VALUTAZIONE DEL FATTORE DI STRUTTURA SECONDO IL D.M. 17/01/2018.....	3
4. QUADRO NORMATIVO DI RIFERIMENTO ADOTTATO.....	4
5. CARATTERISTICHE MATERIALI UTILIZZATI: LEGENDA TABELLA DATI MATERIALI.....	5
6. MODELLAZIONE DELLE SEZIONI	8
LEGENDA TABELLA DATI SEZIONI	8
7. MODELLAZIONE DELLE AZIONI.....	10
AZIONI DI PROGETTO SULLA COSTRUZIONI – INPUT NEL PROGRAMMA DI CALCOLO	10
AZIONE SISMICA	12
SCHEMATIZZAZIONE DEI CASI DI CARICO - LEGENDA TABELLA CASI DI CARICO	14
DEFINIZIONE DELLE COMBINAZIONI - LEGENDA TABELLA COMBINAZIONI DI CARICO	17
8. ANALISI STRUTTURALI CONDOTTE.....	20
9. VERIFICHE AGLI STATI LIMITE	21
VERIFICHE AGLI STATI LIMITE ULTIMI	21
VERIFICHE AGLI STATI LIMITE DI ESERCIZIO	21
10. INDICAZIONI GEOTECNICHE.....	22
DATI GEOTECNICI.....	22
ARCHIVIO STRATIGRAFIE	22
ARCHIVIO TERRENI	22
11. PRESTAZIONI ATTESE AL COLLAUDO.....	23
12. VALUTAZIONE DEI RISULTATI E GIUDIZIO MOTIVATO SULLA LORO ACCETTABILITA'	23
13. CONCLUSIONI DELLE STRUTTURE.....	23
14. SINTESI GRAFICA DEI RISULTATI OTTENUTI	25

1. PREMESSA

La presente relazione di calcolo strutturale, in conformità al §10.1 del DM 17/01/18, è comprensiva di una descrizione generale dell'opera e dei criteri generali di analisi e verifica. Segue inoltre le indicazioni fornite al §10.2 del DM stesso per quanto concerne analisi e verifiche svolte con l'ausilio di codici di calcolo. Il presente documento riassume i principali aspetti connessi alla progettazione strutturale delle opere a completamento della rete fognaria del comune di Nocera Inferiore.

In particolare le opere di seguito descritte sono atte alla realizzazione di una struttura scatolare in conglomerato cementizio armato per l'alloggiamento di un impianto di scarico delle acque reflue. La struttura sarà posta in via Pucci. Questa struttura rientra in un progetto di più ampio respiro, il cui obiettivo primario è l'eliminazione degli scarichi di acque reflue in ambiente in una vasta area del comune di Nocera Inferiore, suddivisibile nelle seguenti quattro zone:

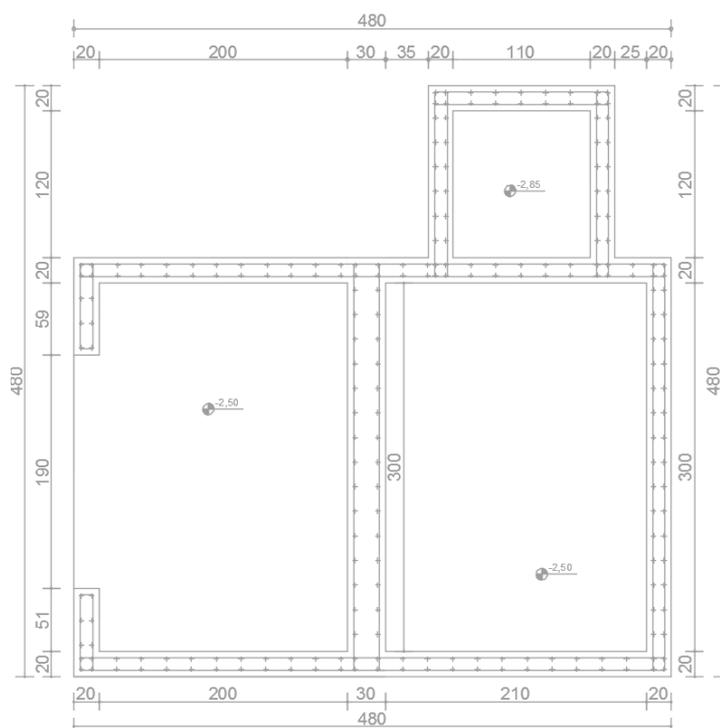
- I. Zona del centro urbano compresa tra il versante di M. S. Angelo a sud, via Atzori a ovest, il torrente Cavaiola a nord e Nocera Superiore a est;
- II. Zona compresa tra il torrente Cavaiola a sud e via Martinez Y Cabrera a nord e zona di via Dentice a ovest dell'alveo Cavaiola;
- III. Zona di viale San Francesco, lungo la quale si trova l'ospedale;
- IV. Zona compresa tra il torrente Solofrana a sud e via Castaldo a nord.

2. DESCRIZIONE GENERALE DELL'OPERA

Il presente documento riassume i principali aspetti connessi alla progettazione strutturale di un impianto scatolare atto a ospitare un impianto di scarico delle acque reflue. La struttura, interamente in c.c.a., ha forma rettangolare di dimensioni in pianta pari a circa 4.60x3.50m, affiancata con continuità strutturale a un altro corpo quadrato di dimensioni 1.50x1.50m.

La vasca è costituita da pareti di spessore di 20 cm; i due corpi sono posti a quote leggermente sfalsate, circa -3.35m e -3.00m. I gusci di fondazione sono di spessore 50cm. La scelta del loro piano di posa della fondazione è dettata esigenze di tipo idraulico, verificate con la resistenza meccanica dei primi strati di terreno e dalle caratteristiche di rigidità e resistenza della struttura. La piastra di copertura ha spessore 30cm.

Si riportano di seguito due immagini, rispettivamente impianto di sollevamento e deviazione, rappresentative delle strutture in oggetto.



I dati di progetto di riferimento, localizzazione e tipo di costruzione sono riportati nelle seguenti tabelle.

Parametri della struttura			
Classe d'uso	Vita Vn [anni]	Coeff. Uso	Periodo Vr [anni]
III	50.0	1.5	75.0

3. VALUTAZIONE DEL FATTORE DI STRUTTURA SECONDO IL D.M. 17/01/2018

Classe di duttilità media (CD"B").

Parametri fattore in direzione x e y

Sistema costruttivo: calcestruzzo

Tipologia strutturale: altre tipologie

Valore base fattore $q_0 = 1.500$

Fattore di regolarità $K_R = 1.0$

Fattore dissipativo $q_D = q_0 \cdot K_R = 1.500$

Fattori di comportamento utilizzati

Dissipativi

q SLU x: 1.500

q SLU y: 1.500

q SLU z: 1.500q

4. QUADRO NORMATIVO DI RIFERIMENTO ADOTTATO

Le norme ed i documenti assunti quale riferimento per la progettazione strutturale vengono indicati di seguito. Nel capitolo “normativa di riferimento” è comunque presente l’elenco completo delle normative disponibili.

Progetto-verifica degli elementi	
Progetto cemento armato	D.M. 17-01-2018
Progetto acciaio	D.M. 17-01-2018
Progetto legno	D.M. 17-01-2018
Progetto muratura	D.M. 17-01-2018
Azione sismica	
Norma applicata per l’azione sismica	D.M. 17-01-2018

5. CARATTERISTICHE MATERIALI UTILIZZATI: LEGENDA TABELLA DATI MATERIALI

Il programma consente l'uso di materiali diversi. Sono previsti i seguenti tipi di materiale:

1	materiale tipo cemento armato
2	materiale tipo acciaio
3	materiale tipo muratura
4	materiale tipo legno
5	materiale tipo generico

I materiali utilizzati nella modellazione sono individuati da una sigla identificativa ed un codice numerico (gli elementi strutturali richiamano quest'ultimo nella propria descrizione). Per ogni materiale vengono riportati in tabella i seguenti dati:

Young	modulo di elasticità normale
Poisson	coefficiente di contrazione trasversale
G	modulo di elasticità tangenziale
Gamma	peso specifico
Alfa	coefficiente di dilatazione termica

I dati soprariportati vengono utilizzati per la modellazione dello schema statico e per la determinazione dei carichi inerziali e termici. In relazione al tipo di materiale vengono riportati inoltre:

1	cemento armato	Rck	resistenza caratteristica cubica
		Fctm	resistenza media a trazione semplice
2	acciaio	Ft	tensione di rottura a trazione
		Fy	tensione di snervamento
		Fd	resistenza di calcolo
		Fdt	resistenza di calcolo per spess. t>40 mm
		Sadm	tensione ammissibile
		Sadmt	tensione ammissibile per spess. t>40 mm

Vengono inoltre riportate le tabelle contenenti il riassunto delle Informazioni assegnate nei criteri di progetto in uso.

Con riferimento al **Documento di Affidabilità** "Test di validazione del software di calcolo PRO_SAP e dei moduli aggiuntivi PRO_SAP Modulo Geotecnico, PRO_CAD nodi acciaio e PRO_MST" - versione Maggio 2011, disponibile per il download sul sito www.2si.it, si segnalano i seguenti esempi applicativi:

Modellazione di strutture in c.a.

Test N°	Titolo
41	GERARCHIA DELLE RESISTENZE PER TRAVI IN C.A.
42	GERARCHIA DELLE RESISTENZE PER PILASTRI IN C.A.
43	VERIFICA ALLE TA DI STRUTTURE IN C.A.
44	VERIFICA AGLI SLU DI STRUTTURE IN C.A.
45	VERIFICA A PUNZONAMENTO ALLO SLU DI PIASTRE IN C.A.

46	VERIFICA A PUNZONAMENTO ALLO SLU DI TRAVI IN C.A.
47	PROGETTAZIONE A TAGLIO DI STRUTTURE IN C.A. SECONDO IL D.M. 9/1/96
48	PROGETTAZIONE A TAGLIO DI STRUTTURE IN C.A. SECONDO IL D.M. 14/1/2008
49	VERIFICA ALLO SLE (TENSIONI E FESSURAZIONE) DI STRUTTURE IN C.A.
50	VERIFICA ALLO SLE (DEFORMAZIONE) DI STRUTTURE IN C.A.
51	FATTORE DI STRUTTURA
52	SOVRARESISTENZE
53	DETTAGLI COSTRUTTIVI C.A.: LIMITI D'ARMATURA PILASTRI E NODI TRAVE-PILASTRO
54	PARETI IN C.A. SNELLE IN ZONA SISMICA
80	ANALISI PUSHOVER DI UN EDIFICIO IN C.A.
120	PROGETTO E VERIFICA DI TRAVI PREM

Id	Tipo / Note	V. caratt.	V. medio	Young	Poisson	G	Gamma	Alfa	Altri
		daN/cm2	daN/cm2	daN/cm2		daN/cm2	daN/cm3		
3	Calcestruzzo Classe C28/35			3.260e+05	0.20	1.358e+05	2.50e-03	1.00e-05	
	Resistenza Rc	350.0							
	Resistenza fctm		28.4						
	Coefficiente ksb								0.85
	Rapporto HRDb								1.00e-05
	Rapporto HRDv								1.00e-05

Pareti c.a.	1/7/..	2/8/..	3/9/..	4/10/..	5/11/..	6/12/..
Generalità						
Progetto armatura	Parete sismica	Singolo elemento FONDAZIONE	Singolo elemento	Parete sismica		
Armatura						
Inclinazione Av [gradi]	90.00	90.00	90.00	90.00		
Angolo Av-Ao [gradi]	90.00	90.00	90.00	90.00		
Minima tesa	0.25	0.25	0.25	0.25		
Massima tesa	4.00	4.00	4.00	4.00		
Maglia unica centrale	No	No	No	No		
Unico strato verticale	No	No	No	No		
Unico strato orizzontale	No	No	No	No		
Copriferro [cm]	5.00	3.00	2.50	2.50		
Maglia V						
diametro	14	12	16	16		
passo	20	25	15	15		
diametro aggiuntivi	14	12	16	16		
Maglia O						
diametro	14	8	16	16		
passo	30	25	15	15		
diametro aggiuntivi	14	8	16	16		
Stati limite ultimi						
Tensione fy [daN/cm2]	4500.00	4500.00	4500.00	4500.00		
Tipo acciaio	tipo C	tipo C	tipo C	tipo C		
Coefficiente gamma s	1.15	1.15	1.15	1.15		
Coefficiente gamma c	1.50	1.50	1.50	1.50		
Fattore di confidenza FC	0.0	0.0	0.0	0.0		
Verifiche con N costante	Si	Si	Si	Si		
Tensioni ammissibili						
Tensione amm. cls [daN/cm2]	97.50	97.50	97.50	97.50		
Tensione amm. acciaio [daN/cm2]	2600.00	2600.00	2600.00	2600.00		
Rapporto omogeneizzazione N	15.00	15.00	15.00	15.00		
Massimo rapporto area compressa/tesa	1.00	1.00	1.00	1.00		
Parete estesa debolmente armata						
Fattore amplificazione taglio V	0.0	1.50	0.0	0.0		
Hcrit. par. 7.4.4.5.1 [cm]	250.00	0.0	0.0	250.00		
Hcrit. par. 7.4.6.1.4 [cm]	0.0	0.0	0.0	0.0		
Diagramma inviluppo taglio	Si	No	No	Si		
Vincolo lati	nessun lato	nessun lato	nessun lato	nessun lato		
Verifica come fascia	No	No	No	No		
Diametro di estremità	0	0	0	0		
Zona confinata						
Minima tesa	1.00	1.00	1.00	1.00		
Massima tesa	4.00	4.00	4.00	4.00		
Distanza barre [cm]	2.00	2.00	2.00	2.00		
Interferro	2	2	2	2		

SCARICATORE IN VIA PUCCI

Pareti c.a.	1/7/..	2/8/..	3/9/..	4/10/..	5/11/..	6/12/..
Armatura inclinata						
Area barre [cm2]	0.0	0.0	0.0	0.0		
Angolo orizzontale [gradi]	0.0	0.0	0.0	0.0		
Distanza di base [cm]	0.0	0.0	0.0	0.0		
Resistenza al fuoco						
3- intradosso	No	No	No	No		
3+ estradosso	No	No	No	No		
Tempo di esposizione R	15	15	15	15		

Gusci c.a.	1/7/..	2/8/..	3/9/..	4/10/..	5/11/..	6/12/..
Armatura						
Inclinazione Ax [gradi]	0.0	0.0	0.0	0.0		
Angolo Ax-Ay [gradi]	90.00	90.00	90.00	90.00		
Minima tesa	0.10	0.10	0.31	0.10		
Massima tesa	0.78	0.78	0.78	0.78		
Maglia unica centrale	No	No	No	No		
Copriferro [cm]	5.00	3.00	2.00	5.00		
Maglia x						
diametro	14	16	16	16		
passo	20	20	20	20		
diametro aggiuntivi	14	16	16	16		
Maglia y						
diametro	14	16	16	16		
passo	20	20	20	20		
diametro aggiuntivi	14	16	16	16		
Stati limite ultimi						
Tensione fy [daN/cm2]	4500.00	4500.00	4500.00	4500.00		
Tipo acciaio	tipo C	tipo C	tipo C	tipo C		
Coefficiente gamma s	1.15	1.15	1.15	1.15		
Coefficiente gamma c	1.50	1.50	1.50	1.50		
Fattore di confidenza FC	0.0	0.0	0.0	0.0		
Verifiche con N costante	Si	Si	Si	Si		
Applica SLU da DIN	No	No	No	No		
Tensioni ammissibili						
Tensione amm. cls [daN/cm2]	97.50	97.50	97.50	97.50		
Tensione amm. acciaio [daN/cm2]	2600.00	2600.00	2600.00	2600.00		
Rapporto omogeneizzazione N	15.00	15.00	15.00	15.00		
Massimo rapporto area compressa/tesa	1.00	1.00	1.00	1.00		
Resistenza al fuoco						
3- intradosso	No	No	No	No		
3+ estradosso	No	No	No	No		
Tempo di esposizione R	15	15	15	15		

6. MODELLAZIONE DELLE SEZIONI

LEGENDA TABELLA DATI SEZIONI

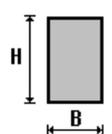
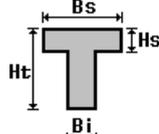
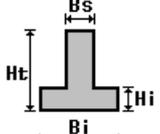
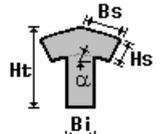
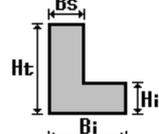
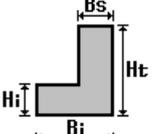
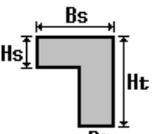
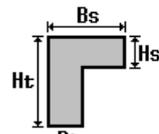
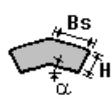
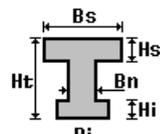
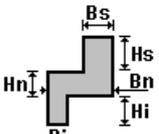
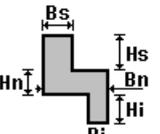
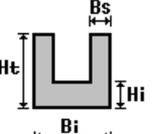
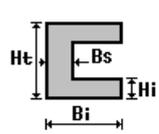
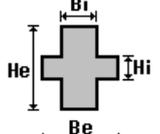
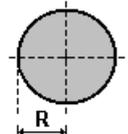
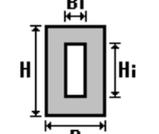
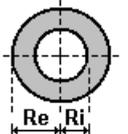
Il programma consente l'uso di sezioni diverse. Sono previsti i seguenti tipi di sezione:

1. sezione di tipo generico
2. profilati semplici
3. profilati accoppiati e speciali

Le sezioni utilizzate nella modellazione sono individuate da una sigla identificativa ed un codice numerico (gli elementi strutturali richiamano quest'ultimo nella propria descrizione). Per ogni sezione vengono riportati in tabella i seguenti dati:

Area	area della sezione
A V2	area della sezione/fattore di taglio (per il taglio in direzione 2)
A V3	area della sezione/fattore di taglio (per il taglio in direzione 3)
Jt	fattore torsionale di rigidezza
J2-2	momento d'inerzia della sezione riferito all'asse 2
J3-3	momento d'inerzia della sezione riferito all'asse 3
W2-2	modulo di resistenza della sezione riferito all'asse 2
W3-3	modulo di resistenza della sezione riferito all'asse 3
Wp2-2	modulo di resistenza plastico della sezione riferito all'asse 2
Wp3-3	modulo di resistenza plastico della sezione riferito all'asse 3

I dati sopra riportati vengono utilizzati per la determinazione dei carichi inerziali e per la definizione delle rigidezze degli elementi strutturali; qualora il valore di Area V2 (e/o Area V3) sia nullo la deformabilità per taglio V2 (e/o V3) è trascurata. La valutazione delle caratteristiche inerziali delle sezioni è condotta nel riferimento 2-3 dell'elemento.

 rettangolare	 a T	 a T rovescia	 a T di colmo	 a L	 a L specchiata
 a L specchiata rovescia	 a L rovescia	 a L di colmo	 a doppio T	 a quattro specchiata	 a quattro
 a U	 a C	 a croce	 circolare	 rettangolare cava	 circolare cava

Per quanto concerne i profilati semplici ed accoppiati l'asse 2 del riferimento coincide con l'asse x riportato nei più diffusi profilatari.

Per quanto concerne le sezioni di tipo generico (tipo 1.):

i valori dimensionali con prefisso B sono riferiti all'asse 2

i valori dimensionali con prefisso H sono riferiti all'asse 3

Con riferimento al Documento di Affidabilità "Test di validazione del software di calcolo PRO_SAP e dei moduli aggiuntivi PRO_SAP Modulo Geotecnico, PRO_CAD nodi acciaio e PRO_MST" - versione Settembre 2014, disponibile per il download sul sito www.2si.it, si segnalano i seguenti esempi applicativi:

Test N°	Titolo
1	CARATTERISTICHE GEOMETRICHE E INERZIALI
45	VERIFICA AGLI SLU DI STRUTTURE IN C.A.
48	PROGETTAZIONE A TAGLIO DI STRUTTURE IN C.A. SECONDO IL D.M. 9/1/96
49	PROGETTAZIONE A TAGLIO DI STRUTTURE IN C.A. SECONDO IL D.M. 14/1/2008
50	VERIFICA ALLO SLE (TENSIONI E FESSURAZIONE) DI STRUTTURE IN C.A.
51	VERIFICA ALLO SLE (DEFORMAZIONE) DI STRUTTURE IN C.A.
104	ANALISI DI RESISTENZA AL FUOCO

7. MODELLAZIONE DELLE AZIONI

Le azioni che sono state considerate ai fini del dimensionamento strutturale sono qui di seguito enumerate:

- azioni gravitazionali legate al peso dei manufatti e delle parti strutturali e non strutturali;
- azioni gravitazionali legate ai sovraccarichi di esercizio;
- azioni sismiche, determinate secondo le coordinate geografiche, (pericolosità del sito) del Comune di Nocera Inferiore (SA).

Come sarà specificato in seguito, e più dettagliatamente nella relazione di calcolo strutturale, la verifica allo stato limite ultimo di salvaguardia (SLV) o di danno (SLD) viene effettuata per la seguente combinazione della azione sismica con le altre azioni.

$$E+G_k+P_k+\sum(\Psi_{2i}\cdot Q_{ki})$$

essendo:

- E, azione sismica per lo stato limite in esame;
- G_k , carichi permanenti al loro valore caratteristico;
- P_k , valore caratteristico dell'azione di precompressione, a cadute di tensione avvenute;
- Ψ_{2i} , coefficiente di combinazione che fornisce il valore quasi-permanente della azione variabile Q_i ;
- Q_{ki} , valore caratteristico della azione variabile Q_i .

Gli effetti dell'azione sismica sono valutati tenendo conto delle masse associate ai seguenti carichi gravitazionali:

$$G_k+\sum_i(\Psi_{Ei}\cdot Q_{ki})$$

essendo:

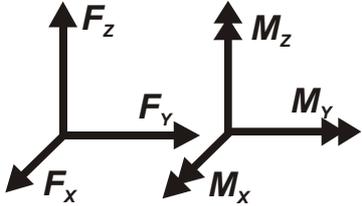
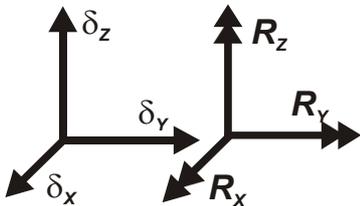
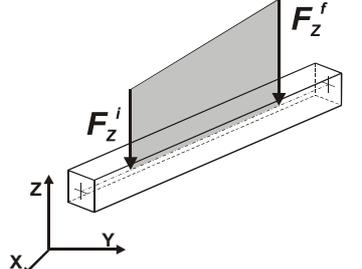
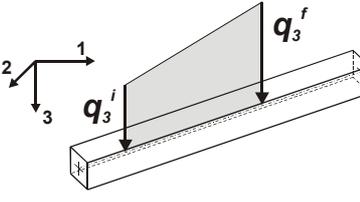
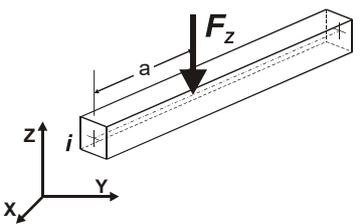
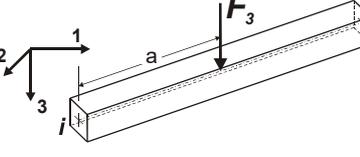
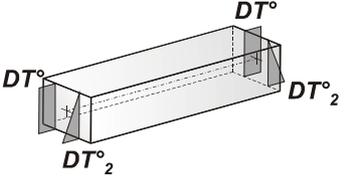
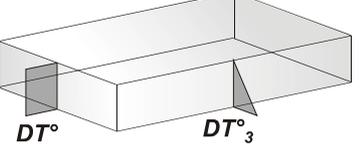
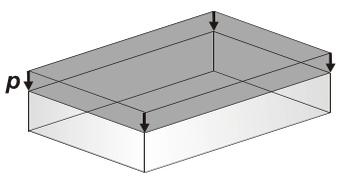
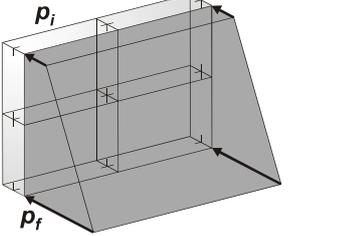
Ψ_{Ei} è coefficiente di combinazione dell'azione variabile Q_i , che tiene conto della probabilità che tutti i carichi siano presenti sulla intera struttura in occasione del sisma, e si ottiene moltiplicando Ψ_{2i} per ϕ

AZIONI DI PROGETTO SULLA COSTRUZIONI – INPUT NEL PROGRAMMA DI CALCOLO

Il programma consente l'uso di diverse tipologie di carico (azioni). Le azioni utilizzate nella modellazione sono individuate da una sigla identificativa ed un codice numerico (gli elementi strutturali richiamano quest'ultimo nella propria descrizione). Per ogni azione applicata alla struttura viene di riportato il codice, il tipo e la sigla identificativa. Le tabelle successive dettagliano i valori caratteristici di ogni azione in relazione al tipo. Le tabelle riportano infatti i seguenti dati in relazione al tipo:

1	carico concentrato nodale 6 dati (forza F_x, F_y, F_z , momento M_x, M_y, M_z)
2	spostamento nodale impresso 6 dati (spostamento T_x, T_y, T_z , rotazione R_x, R_y, R_z)
3	carico distribuito globale su elemento tipo trave 7 dati ($f_x, f_y, f_z, m_x, m_y, m_z$, ascissa di inizio carico) 7 dati ($f_x, f_y, f_z, m_x, m_y, m_z$, ascissa di fine carico)
4	carico distribuito locale su elemento tipo trave 7 dati ($f_1, f_2, f_3, m_1, m_2, m_3$, ascissa di inizio carico) 7 dati ($f_1, f_2, f_3, m_1, m_2, m_3$, ascissa di fine carico)
5	carico concentrato globale su elemento tipo trave

	7 dati ($F_x, F_y, F_z, M_x, M_y, M_z$, ascissa di carico)
6	carico concentrato locale su elemento tipo trave 7 dati ($F_1, F_2, F_3, M_1, M_2, M_3$, ascissa di carico)
7	variazione termica applicata ad elemento tipo trave 7 dati (variazioni termiche: uniforme, media e differenza in altezza e larghezza al nodo iniziale e finale)
8	carico di pressione uniforme su elemento tipo piastra 1 dato (pressione)
9	carico di pressione variabile su elemento tipo piastra 4 dati (pressione, quota, pressione, quota)
10	variazione termica applicata ad elemento tipo piastra 2 dati (variazioni termiche: media e differenza nello spessore)
11	carico variabile generale su elementi tipo trave e piastra 1 dato descrizione della tipologia 4 dati per segmento (posizione, valore, posizione, valore) la tipologia precisa l'ascissa di definizione, la direzione del carico, la modalità di carico e la larghezza d'influenza per gli elementi tipo trave
12	gruppo di carichi con impronta su piastra 9 dati (numero di ripetizioni in direzione X e Y, valore di ciascun carico, posizione centrale del primo, dimensioni dell'impronta, interasse tra i carichi)

 <p>Carico nodale concentrato</p>	 <p>Spostamento impresso</p>
 <p>Carico distribuito globale</p>	 <p>Carico distribuito locale</p>
 <p>Carico globale concentrato</p>	 <p>Carico concentrato locale</p>
 <p>Carico termico 2D</p>	 <p>Carico termico 3D</p>
 <p>Carico uniforme pressione</p>	 <p>Carico pressione variabile</p>

carico di pressione uniforme su piastra		
Tipo	carico di pressione uniforme su piastra	
Id	Tipo	pressione
		daN/ m2
5	Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25	2500.00
6	Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02	200.00
10	Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02	375.00

carico di pressione variabile su piastra					
Tipo	carico di pressione variabile su piastra				
Id	Tipo	pressione	quota	pressione	quota
		daN/ m2	m	daN/ m2	m
1	Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00	0.0	0.0	4597.00	-3.10
2	Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00	0.0	0.0	-4597.00	-3.10

carico variabile generale					
Tipo	carico variabile generale				
Id	Tipo	ascissa	valore	ascissa	valore
		m	daN/ m2	m	daN/ m2
8	Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area				
	X - X Qz Area L2=0.0	-100.00	-2500.00	100.00	-2500.00
9	Strada-QV:var x - Qz - Area				
	X - X Qz Area L2=0.0	-100.00	-500.00	100.00	-500.00

AZIONE SISMICA

L'azione sismica sulle costruzioni è valutata a partire dalla "pericolosità sismica di base", in condizioni ideali di sito di riferimento rigido con superficie topografica orizzontale.

Allo stato attuale, la pericolosità sismica su reticolo di riferimento nell'intervallo di riferimento è fornita dai dati pubblicati sul sito <http://esse1.mi.ingv.it/>. Per punti non coincidenti con il reticolo di riferimento e periodi di ritorno non contemplati direttamente si opera come indicato nell' allegato alle NTC (rispettivamente media pesata e interpolazione).

L' azione sismica viene definita in relazione ad un periodo di riferimento V_r che si ricava, per ciascun tipo di costruzione, moltiplicandone la vita nominale per il coefficiente d'uso (vedi tabella Parametri della struttura). Fissato il periodo di riferimento V_r e la probabilità di superamento P_{ver} associata a ciascuno degli stati limite considerati, si ottiene il periodo di ritorno T_r e i relativi parametri di pericolosità sismica (vedi tabella successiva):

a_g : accelerazione orizzontale massima del terreno;

F_o : valore massimo del fattore di amplificazione dello spettro in accelerazione orizzontale;

T^*c : periodo di inizio del tratto a velocità costante dello spettro in accelerazione orizzontale;

Parametri della struttura					
Classe d'uso	Vita V_n [anni]	Coeff. Uso	Periodo V_r [anni]	Tipo di suolo	Categoria topografica
III	50.0	1.5	75.0	B	T1

Individuati su reticolo di riferimento i parametri di pericolosità sismica si valutano i parametri spettrali riportati in tabella:

S è il coefficiente che tiene conto della categoria di sottosuolo e delle condizioni topografiche mediante la relazione seguente $S = S_s \cdot S_t$ (3.2.3)

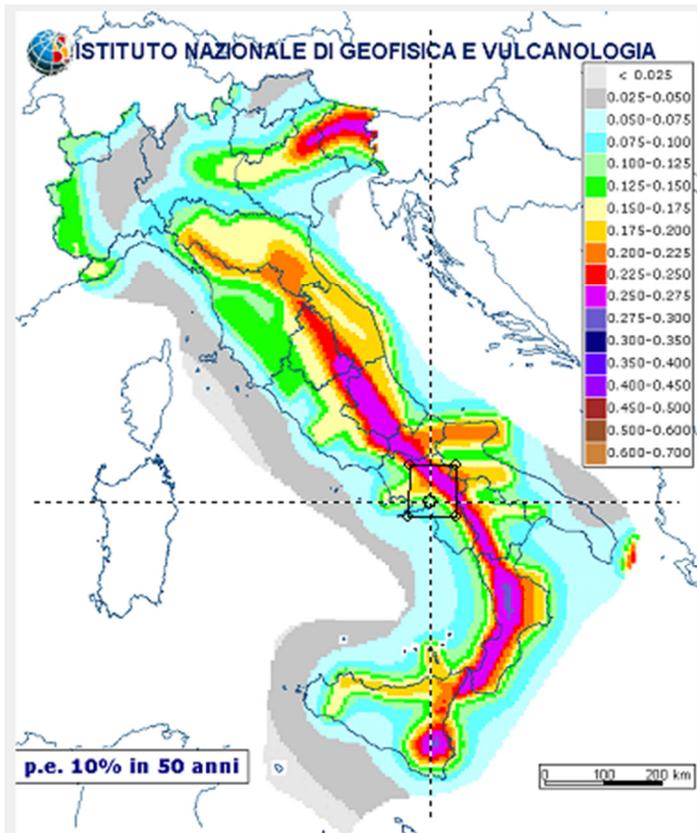
F_o è il fattore che quantifica l'amplificazione spettrale massima, su sito di riferimento rigido orizzontale

Fv è il fattore che quantifica l'amplificazione spettrale massima verticale, in termini di accelerazione orizzontale massima del terreno ag su sito di riferimento rigido orizzontale

Tb è il periodo corrispondente all'inizio del tratto dello spettro ad accelerazione costante.

Tc è il periodo corrispondente all'inizio del tratto dello spettro a velocità costante.

Td è il periodo corrispondente all'inizio del tratto dello spettro a spostamento costante.



Vertici della maglia elementare

Id nodo	Longitudine	Latitudine	Distanza [km]
33650	14.612	40.729	2.959
33651	14.678	40.729	3.398
33429	14.679	40.779	5.056
33428	14.613	40.779	4.674

Coordinate geografiche

Località:

Longitudine: Latitudine:

Parametri per le forme spettrali

	Pver	Tr	ag [g]	Fo	T*c
SLO	81	45	0.050	2.360	0.310
SLD	63	75	0.062	2.420	0.340
SLV	10	712	0.141	2.520	0.410
SLC	5	1462	0.174	2.560	0.430

Periodo di riferimento per l'azione sismica

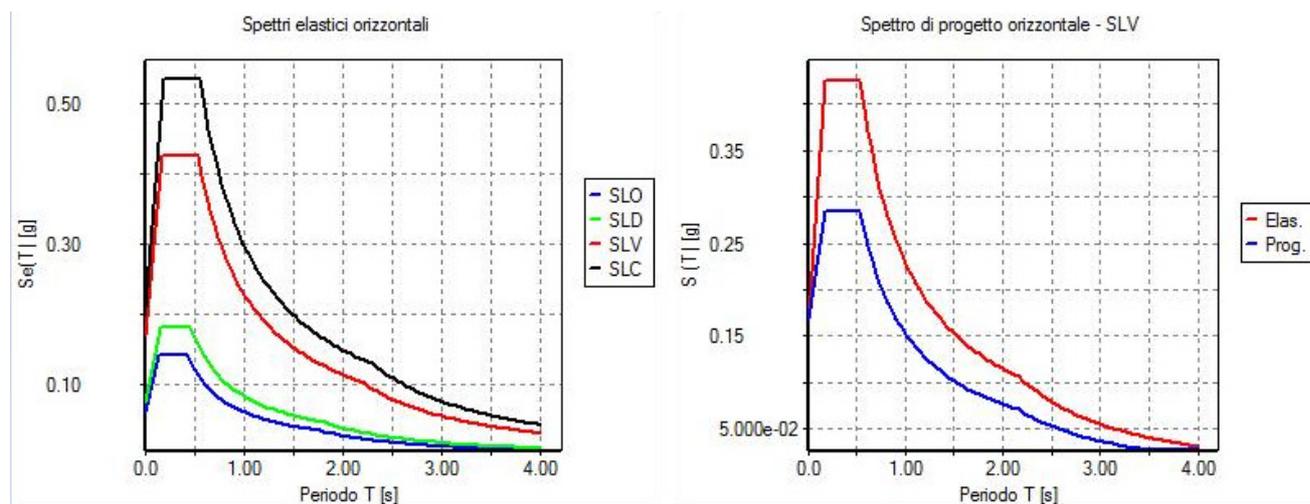
Vita Vn [anni]	Coefficiente uso Cu	Periodo Vr [anni]	Livello di sicurezza per esistenti %
<input type="text" value="50"/>	<input type="text" value="1.5"/>	<input type="text" value="75"/>	<input type="text" value="100"/>

Rimuovi limiti Vr e Tr (di norma NO)

Id nodo	Longitudine	Latitudine	Distanza
			Km
Loc.	14.642	40.743	
33650	14.612	40.729	2.959
33651	14.678	40.729	3.398
33429	14.679	40.779	5.056
33428	14.613	40.779	4.674

SL	Pver	Tr	ag	Fo	T*c
		Anni	g		sec
SLO	81.0	45.0	0.050	2.360	0.310
SLD	63.0	75.0	0.062	2.420	0.340
SLV	10.0	712.0	0.141	2.520	0.410
SLC	5.0	1462.0	0.174	2.560	0.430

SL	ag	S	Fo	Fv	Tb	Tc	Td
	g				sec	sec	sec
SLO	0.050	1.200	2.360	0.712	0.144	0.431	1.800
SLD	0.062	1.200	2.420	0.816	0.155	0.464	1.850
SLV	0.141	1.200	2.520	1.277	0.180	0.539	2.163
SLC	0.174	1.200	2.560	1.440	0.187	0.560	2.295



SCHEMATIZZAZIONE DEI CASI DI CARICO - LEGENDA TABELLA CASI DI CARICO

Il programma consente l'applicazione di diverse tipologie di casi di carico.

Sono previsti i seguenti 11 tipi di casi di carico:

	Sigla	Tipo	Descrizione
1	Ggk	A	caso di carico comprensivo del peso proprio struttura
2	Gk	NA	caso di carico con azioni permanenti
3	Qk	NA	caso di carico con azioni variabili
4	Gsk	A	caso di carico comprensivo dei carichi permanenti sui solai e sulle coperture
5	Qsk	A	caso di carico comprensivo dei carichi variabili sui solai
6	Qnk	A	caso di carico comprensivo dei carichi di neve sulle coperture
7	Qtk	SA	caso di carico comprensivo di una variazione termica agente sulla struttura
8	Qvk	NA	caso di carico comprensivo di azioni da vento sulla struttura
9	Esk	SA	caso di carico sismico con analisi statica equivalente
10	Edk	SA	caso di carico sismico con analisi dinamica
11	Etk	NA	caso di carico comprensivo di azioni derivanti dall' incremento di spinta delle terre in condizione sismica
12	Pk	NA	caso di carico comprensivo di azioni derivanti da coazioni, cedimenti e precompressioni

Sono di tipo automatico A (ossia non prevedono introduzione dati da parte dell'utente) i seguenti casi di carico: 1-Ggk; 4-Gsk; 5-Qsk; 6-Qnk.

Sono di tipo semi-automatico SA (ossia prevedono una minima introduzione dati da parte dell'utente) i seguenti casi di carico:

7-Qtk, in quanto richiede solo il valore della variazione termica;

9-Esk e 10-Edk, in quanto richiedono il valore dell'angolo di ingresso del sisma e l'individuazione dei casi di carico partecipanti alla definizione delle masse.

Sono di tipo non automatico NA ossia prevedono la diretta applicazione di carichi generici agli elementi strutturali (si veda il precedente punto Modellazione delle Azioni) i restanti casi di carico.

Nella tabella successiva vengono riportati i casi di carico agenti sulla struttura, con l'indicazione dei dati relativi al caso di carico stesso:

Numero Tipo e Sigla identificativa, Valore di riferimento del caso di carico (se previsto).

In successione, per i casi di carico non automatici, viene riportato l'elenco di nodi ed elementi direttamente caricati con la sigla identificativa del carico.

Per i casi di carico di tipo sismico (9-Esk e 10-Edk), viene riportata la tabella di definizione delle masse: per ogni caso di carico partecipante alla definizione delle masse viene indicata la relativa aliquota (partecipazione) considerata. Si precisa che per i caso di carico 5-Qsk e 6-Qnk la partecipazione è prevista localmente per ogni elemento solaio o copertura presente nel modello (si confronti il valore Sksol nel capitolo relativo agli elementi solaio) e pertanto la loro partecipazione è di norma pari a uno.

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
1	Ggk	CDC=Ggk (peso proprio della struttura)	
2	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) alfa=0.0 (ecc. +)	partecipazione:1.00 per 1 CDC=Ggk (peso proprio della struttura)
3	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) alfa=0.0 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
4	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) alfa=90.00 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
5	Edk	CDC=Ed (dinamico SLU) alfa=90.00 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
6	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) alfa=0.0 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
7	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) alfa=0.0 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
8	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) alfa=90.00 (ecc. +)	come precedente CDC sismico
9	Edk	CDC=Ed (dinamico SLD) alfa=90.00 (ecc. -)	come precedente CDC sismico
10	Gk	Spinta terreno	D3 :da 4 a 5 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 6 a 7 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 : 9 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 10 a 11 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 16 a 17 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 : 19 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 20 a 21 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 22 a 26 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 : 31 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 : 54 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 57 a 58 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 59 a 60 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 : 67 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 110 a 114 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 : 120 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 121 a 128 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 129 a 131 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 133 a 138 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 141 a 144 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 146 a 151 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 154 a 157 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 159 a 164 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 167 a 170 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 172 a 177 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 180 a 183 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 185 a 190 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 : 193 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 194 a 205 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 206 a 225 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00

SCARICATORE IN VIA PUCCI

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			D3 :da 229 a 294 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 295 a 299 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 308 a 362 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 363 a 377 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 : 411 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 561 a 574 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 577 a 590 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 598 a 604 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 613 a 619 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 636 a 642 Azione : Spinta terreno - (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=-0.46 qf=-310.00
			D3 :da 723 a 728 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 738 a 744 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
			D3 :da 773 a 783 Azione : Spinta terreno + (Strato 1)-PL3:pi=0.0 qi=0.0 pf=0.46 qf=-310.00
11	Gk	Platea Gk - Acqua+Pompe	D3 : 8 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 : 12 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 : 15 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 55 a 56 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 61 a 62 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 68 a 109 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 414 a 485 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 575 a 576 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 594 a 597 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 620 a 622 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 630 a 635 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 650 a 652 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 729 a 737 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 745 a 751 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
			D3 :da 753 a 772 Azione : Platea Gk2-Acqua-P3:p=0.25
12	Qk	Platea Qk-Manutenzione	D3 : 8 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 : 12 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 : 15 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 55 a 56 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 61 a 62 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 68 a 109 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 414 a 485 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 575 a 576 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 594 a 597 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 620 a 622 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 630 a 635 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 650 a 652 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 729 a 737 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 745 a 751 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
			D3 :da 753 a 772 Azione : Platea Qk - Manutenzione-P3:p= 2.000e-02
13	Gk	Strada Gk	D3 :da 1 a 3 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 27 a 30 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 32 a 53 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 63 a 66 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 226 a 228 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 300 a 307 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 378 a 410 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 : 412 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 486 a 560 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 591 a 593 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 : 612 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 653 a 654 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 714 a 722 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 : 752 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
			D3 : 784 Azione : Strada-QV:var x - Qz - Area
14	Qk	Sovraccarico Qk	D3 :da 1 a 3 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 27 a 30 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 32 a 53 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area

CDC	Tipo	Sigla Id	Note
			D3 :da 63 a 66 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 226 a 228 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 300 a 307 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 378 a 410 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 : 412 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 486 a 560 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 591 a 593 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 : 612 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 653 a 654 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 :da 714 a 722 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 : 752 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
			D3 : 784 Azione : Sovraccarico-QV:var x - Qz - Area
15	Gk	Gk1-Sagomatura cls	D3 : 8 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 : 12 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 : 15 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 55 a 56 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 61 a 62 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 68 a 109 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 414 a 485 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 575 a 576 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 594 a 597 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 620 a 622 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 630 a 635 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 650 a 652 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 729 a 737 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 745 a 751 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02
			D3 :da 753 a 772 Azione : Sagomatura in cls-P3:p= 3.750e-02

DEFINIZIONE DELLE COMBINAZIONI - LEGENDA TABELLA COMBINAZIONI DI CARICO

Il programma combina i diversi tipi di casi di carico (CDC) secondo le regole previste dalla normativa vigente. Le combinazioni previste sono destinate al controllo di sicurezza della struttura ed alla verifica degli spostamenti e delle sollecitazioni.

La prima tabella delle combinazioni riportata di seguito comprende le seguenti informazioni: Numero, Tipo, Sigla identificativa. Una seconda tabella riporta il peso nella combinazione assunto per ogni caso di carico. Ai fini delle verifiche degli stati limite si definiscono le seguenti combinazioni delle azioni:

Combinazione fondamentale SLU

$$\gamma G1 \cdot G1 + \gamma G2 \cdot G2 + \gamma P \cdot P + \gamma Q1 \cdot Qk1 + \gamma Q2 \cdot \psi 02 \cdot Qk2 + \gamma Q3 \cdot \psi 03 \cdot Qk3 + \dots$$

Combinazione caratteristica (rara) SLE

$$G1 + G2 + P + Qk1 + \psi 02 \cdot Qk2 + \psi 03 \cdot Qk3 + \dots$$

Combinazione frequente SLE

$$G1 + G2 + P + \psi 11 \cdot Qk1 + \psi 22 \cdot Qk2 + \psi 23 \cdot Qk3 + \dots$$

Combinazione quasi permanente SLE

$$G1 + G2 + P + \psi 21 \cdot Qk1 + \psi 22 \cdot Qk2 + \psi 23 \cdot Qk3 + \dots$$

Combinazione sismica, impiegata per gli stati limite ultimi e di esercizio connessi all'azione sismica E

$$E + G1 + G2 + P + \psi 21 \cdot Qk1 + \psi 22 \cdot Qk2 + \dots$$

Combinazione eccezionale, impiegata per gli stati limite connessi alle azioni eccezionali

$$G1 + G2 + Ad + P + \psi 21 \cdot Qk1 + \psi 22 \cdot Qk2 + \dots$$

Dove:

- NTC 2018 Tabella 2.5.I

Destinazione d'uso/azione

| $\psi 0$ | $\psi 1$ | $\psi 2$

Categoria A residenziali	0,70	0,50	0,30
Categoria B uffici	0,70	0,50	0,30
Categoria C ambienti suscettibili di affollamento	0,70	0,70	0,60
Categoria D ambienti ad uso commerciale	0,70	0,70	0,60
Categoria E biblioteche, archivi, magazzini,...	1,00	0,90	0,80
Categoria F Rimesse e parcheggi (autoveicoli <= 30kN)	0,70	0,70	0,60
Categoria G Rimesse e parcheggi (autoveicoli > 30kN)	0,70	0,50	0,30
Categoria H Coperture	0,00	0,00	0,00
Vento	0,60	0,20	0,00
Neve a quota <= 1000 m	0,50	0,20	0,00
Neve a quota > 1000 m	0,70	0,50	0,20
Variazioni Termiche	0,60	0,50	0,00

Nelle verifiche possono essere adottati in alternativa due diversi approcci progettuali:

- per l'approccio 1 si considerano due diverse combinazioni di gruppi di coefficienti di sicurezza parziali per le azioni, per i materiali e per la resistenza globale (combinazione 1 con coefficienti A1 e combinazione 2 con coefficienti A2),
- per l'approccio 2 si definisce un'unica combinazione per le azioni, per la resistenza dei materiali e per la resistenza globale (con coefficienti A1).
- NTC 2018 Tabella 2.6.I

		Coefficiente γ_f	EQU	A1	A2
Carichi permanenti	Favorevoli	γ_{G1}	0,9	1,0	1,0
	Sfavorevoli		1,1	1,3	1,0
Carichi permanenti non strutturali (Non compiutamente definiti)	Favorevoli	γ_{G2}	0,8	0,8	0,8
	Sfavorevoli		1,5	1,5	1,3
Carichi variabili	Favorevoli	γ_{Qi}	0,0	0,0	0,0
	Sfavorevoli		1,5	1,5	1,3

Cmb	Tipo	Sigla Id	effetto P-delta
1	SLU	Comb. SLU A1 1	
2	SLU	Comb. SLU A1 2	
3	SLU	Comb. SLU A1 3	
4	SLU	Comb. SLU A1 4	
5	SLU	Comb. SLU A1 5	
6	SLU	Comb. SLU A1 6	
7	SLU	Comb. SLU A1 7	
8	SLU	Comb. SLU A1 8	
9	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 9	
10	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 10	
11	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 11	
12	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 12	
13	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 13	
14	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 14	
15	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 15	
16	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 16	
17	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 17	
18	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 18	
19	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 19	
20	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 20	
21	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 21	
22	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 22	
23	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 23	
24	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 24	
25	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 25	
26	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 26	
27	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 27	
28	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 28	
29	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 29	
30	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 30	

SCARICATORE IN VIA PUCCI

Cmb	Tipo	Sigla Id	effetto P-delta
31	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 31	
32	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 32	
33	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 33	
34	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 34	
35	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 35	
36	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 36	
37	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 37	
38	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 38	
39	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 39	
40	SLU	Comb. SLU A1 (SLV sism.) 40	
41	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 41	
42	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 42	
43	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 43	
44	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 44	
45	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 45	
46	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 46	
47	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 47	
48	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 48	
49	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 49	
50	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 50	
51	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 51	
52	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 52	
53	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 53	
54	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 54	
55	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 55	
56	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 56	
57	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 57	
58	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 58	
59	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 59	
60	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 60	
61	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 61	
62	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 62	
63	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 63	
64	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 64	
65	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 65	
66	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 66	
67	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 67	
68	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 68	
69	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 69	
70	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 70	
71	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 71	
72	SLD(sis)	Comb. SLE (SLD Danno sism.) 72	
73	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 73	
74	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 74	
75	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 75	
76	SLE(r)	Comb. SLE(rara) 76	

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...
1	1.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30	1.50	0.0	1.30	0.0
2	1.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30	1.50	0.0	1.30	1.50
3	1.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30	1.50	1.50	1.30	0.0
4	1.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.30	1.50	1.50	1.30	1.50
5	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.80	0.0	1.00	0.0
6	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.80	0.0	1.00	1.50
7	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.80	1.50	1.00	0.0
8	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.80	1.50	1.00	1.50
9	1.00	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
10	1.00	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
11	1.00	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
12	1.00	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
13	1.00	-1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
14	1.00	-1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
15	1.00	1.00	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
16	1.00	1.00	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
17	1.00	0.0	-1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
18	1.00	0.0	-1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
19	1.00	0.0	1.00	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
20	1.00	0.0	1.00	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
21	1.00	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
22	1.00	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
23	1.00	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80

SCARICATORE IN VIA PUCCI

Cmb	CDC 1/15...	CDC 2/16...	CDC 3/17...	CDC 4/18...	CDC 5/19...	CDC 6/20...	CDC 7/21...	CDC 8/22...	CDC 9/23...	CDC 10/24...	CDC 11/25...	CDC 12/26...	CDC 13/27...	CDC 14/28...	
24	1.00	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
25	1.00	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
26	1.00	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
27	1.00	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
28	1.00	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
29	1.00	0.0	-0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
30	1.00	0.0	-0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
31	1.00	0.0	0.30	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
32	1.00	0.0	0.30	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
33	1.00	-0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
34	1.00	-0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
35	1.00	0.30	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
36	1.00	0.30	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
37	1.00	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
38	1.00	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
39	1.00	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
40	1.00	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
41	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	-0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
42	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
43	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	-0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
44	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
45	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	-0.30	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
46	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.0	0.30	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
47	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	-0.30	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
48	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.0	0.30	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
49	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	-0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
50	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
51	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	-0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
52	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
53	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	-0.30	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
54	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-1.00	0.0	0.30	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
55	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	-0.30	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
56	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	0.0	0.30	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
57	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
58	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
59	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
60	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
61	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	-1.00	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
62	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	1.00	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80
63	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	-1.00	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
64	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	1.00	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
65	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	-1.00	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
66	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	0.0	1.00	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
67	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	-1.00	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
68	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	0.0	1.00	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
69	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	-1.00	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
70	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	-0.30	0.0	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
71	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	-1.00	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
72	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.30	0.0	1.00	1.00	1.00	0.80	1.00	0.80	
73	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.0	1.00	0.0	
74	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	0.0	1.00	1.00	
75	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	1.00	1.00	0.0	
76	1.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	

8. ANALISI STRUTTURALI CONDOTTE

Per l'individuazione delle sollecitazioni agenti sulla struttura per effetto dei carichi applicati si sono eseguite analisi per soli carichi verticali e un'analisi dinamica non lineare per determinare gli effetti sulla struttura indotti dall'azione sismica.

9. VERIFICHE AGLI STATI LIMITE

Le verifiche sono state eseguite secondo la progettazione agli stati limite, conformemente a quanto riportato nella normativa vigente.

VERIFICHE AGLI STATI LIMITE ULTIMI

Nel capitolo relativo alla progettazione degli elementi strutturali agli SLU, nella relazione di calcolo strutturale, vengono indicate, con riferimento alla normativa adottata, le modalità ed i criteri seguiti per valutare la sicurezza della struttura nei confronti delle possibili situazioni di crisi ed i risultati delle valutazioni svolte. In via generale, oltre alle verifiche di resistenza e di spostamento, devono essere prese in considerazione verifiche nei confronti dei fenomeni di instabilità, locale e globale, di fatica, di duttilità, di degrado.

VERIFICHE AGLI STATI LIMITE DI ESERCIZIO

Nel capitolo relativo alla progettazione degli elementi strutturali agli SLU, nella relazione di calcolo strutturale, vengono indicate, con riferimento alla normativa adottata, le modalità seguite per valutare l'affidabilità della struttura nei confronti delle possibili situazioni di perdita di funzionalità (per eccessive deformazioni, fessurazioni, vibrazioni, etc.) ed i risultati delle valutazioni svolte.

10. INDICAZIONI GEOTECNICHE

DATI GEOTECNICI

Le caratteristiche meccaniche del terreno sono state definite con l'ausilio dell'allegata relazione geologica e dalla prova geotecnica certificata fatta eseguire dallo scrivente. Per la redazione della relazione Geotecnica, ci si è avvalso della relazione geologica, allegata in duplice copia e redatta dal dott. Francesco Ruocco, iscritto all'Ordine Professionale dei Geologi della Regione Campania.

Le verifiche e le tensioni trasferite al terreno sono riportate nell'allegata relazione geotecnica e sulle fondazioni, in cui si riscontra la soddisfacente verifica della struttura fondale.

ARCHIVIO STRATIGRAFIE

Indice / Descrizione: 001 / via Pucci

Numero strati: 3

Profondità falda: assente

Strato n.	Quota di riferimento	Spessore	Indice / Descrizione terreno	Attrito Neg.
1	da 0,0 a -220,0 cm	220,0 cm	001 / Strato 1	Assente
2	da -220,0 a -920,0 cm	700,0 cm	002 / Strato 2	Assente
3	da -920,0 a -1190,0 cm	270,0 cm	003 / Strato 3	Assente

ARCHIVIO TERRENI

Indice / Descrizione terreno: **001 / Strato 1**

Comportamento del terreno: condizione drenata

Peso Spec.	P. Spec. Sat.	Angolo Res.	Coesione	Mod.Elast.	Mod.Edom.	Dens.Rel.	Poisson	C. Ades.
daN/cm ²	daN/cm ²	Gradi°	daN/cm ²	daN/cm ²	daN/cm ²	%	%	
1,471 E-3	1,700 E-3	26,000	0,000	17,850	30,000	20,0	0,360	0,00

Indice / Descrizione terreno: **002 / Strato 2**

Comportamento del terreno: condizione drenata

Peso Spec.	P. Spec. Sat.	Angolo Res.	Coesione	Mod.Elast.	Mod.Edom.	Dens.Rel.	Poisson	C. Ades.
daN/cm ²	daN/cm ²	Gradi°	daN/cm ²	daN/cm ²	daN/cm ²	%	%	
1,530 E-3	1,700 E-3	25,000	0,000	19,055	33,000	20,0	0,366	0,00

Indice / Descrizione terreno: **003 / Strato 3**

Comportamento del terreno: condizione drenata

Peso Spec.	P. Spec. Sat.	Angolo Res.	Coesione	Mod.Elast.	Mod.Edom.	Dens.Rel.	Poisson	C. Ades.
daN/cm ²	daN/cm ²	Gradi°	daN/cm ²	daN/cm ²	daN/cm ²	%	%	
1,638 E-3	1,800 E-3	26,000	0,000	20,825	35,000	20,0	0,360	0,00

11. PRESTAZIONI ATTESE AL COLLAUDO

La struttura a collaudo dovrà essere conforme alle tolleranze dimensionali prescritte nella presente relazione, inoltre relativamente alle prestazioni attese esse dovranno essere quelle di cui al § 9 del D.M. 17.01.2018.

Ai fini della verifica delle prestazioni il collaudatore farà riferimento ai valori di tensioni, deformazioni e spostamenti desumibili dall'allegato fascicolo dei calcoli statici per il valore delle azioni pari a quelle di esercizio.

12. VALUTAZIONE DEI RISULTATI E GIUDIZIO MOTIVATO SULLA LORO ACCETTABILITA'

Il software utilizzato permette di modellare analiticamente il comportamento fisico della struttura utilizzando la libreria disponibile di elementi finiti. Le funzioni di visualizzazione ed interrogazione sul modello permettono di controllare sia la coerenza geometrica che le azioni applicate rispetto alla realtà fisica. Inoltre la visualizzazione ed interrogazione dei risultati ottenuti dall'analisi quali sollecitazioni, tensioni, deformazioni, spostamenti, hanno permesso un immediato controllo con i risultati ottenuti mediante schemi semplificati di cui è nota la soluzione in forma chiusa nell'ambito della Scienza delle Costruzioni. Si è verificato che tutte le funzioni di controllo ed autodiagnostica del software abbiano dato esito positivo.

13. CONCLUSIONI DELLE STRUTTURE

Il calcolo è stato condotto con i metodi dettati dalla Tecnica delle Costruzioni, basati sull'ipotesi di elasticità lineare dei materiali; le verifiche sono state condotte utilizzando il "Metodo degli Stati Limite Ultimi" e la determinazione delle sollecitazioni è stata effettuata tramite un opportuno modello agli elementi finiti risolto con l'ausilio di un calcolatore elettronico.

Inoltre si attesta di aver osservato alle norme di seguito riportate:

✂ **Legge nr. 1086 del 05/11/1971.** Norme per la disciplina delle opere in conglomerato cementizio, normale e precompresso ed a struttura metallica.

✂ **Legge nr. 64 del 02/02/1974.** Provvedimenti per le costruzioni con particolari prescrizioni per le zone sismiche.

✂ **D.M. LL.PP. del 11/03/1988.** Norme tecniche riguardanti le indagini sui terreni e sulle rocce, la stabilità dei pendii naturali e delle scarpate, i criteri generali e le prescrizioni per la progettazione, l'esecuzione e il collaudo delle opere di sostegno delle terre e delle opere di fondazione.

✂ **D.M. 17 Gennaio 2018** Norme Tecniche per le Costruzioni

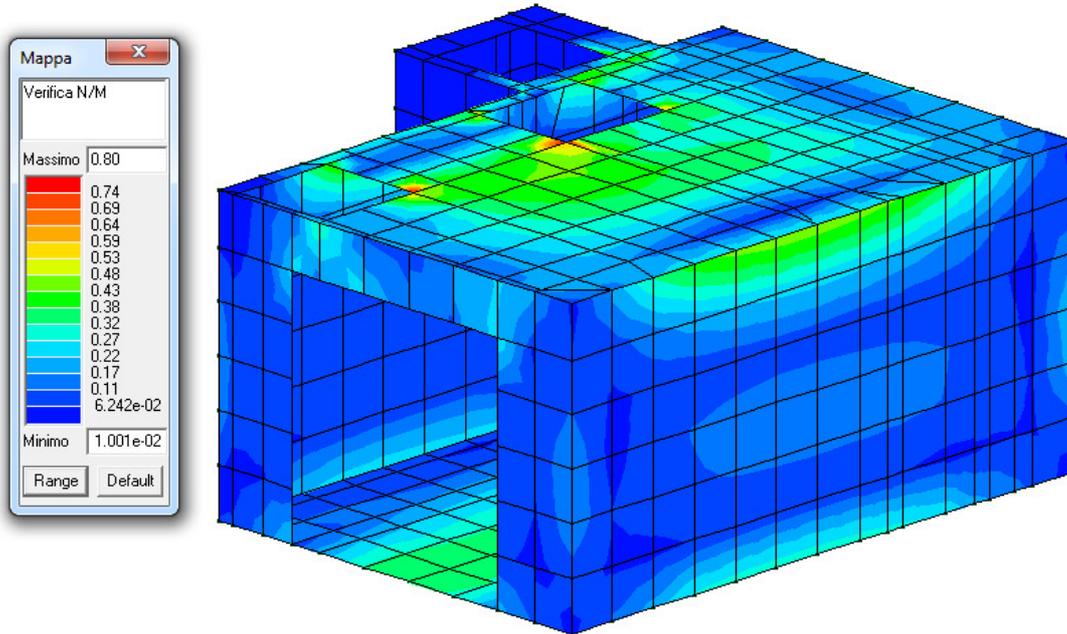
✂ **Circolare 02/02/2009 n. 617/C.S.LL.PP.** Istruzioni per l'applicazione delle "Nuove Norme Tecniche per le Costruzioni".

Si precisa altresì che il tutto è stato redatto nel pieno rispetto di quanto prescritto dal CNR 10024/86 – *Analisi di strutture mediante elaboratore.*

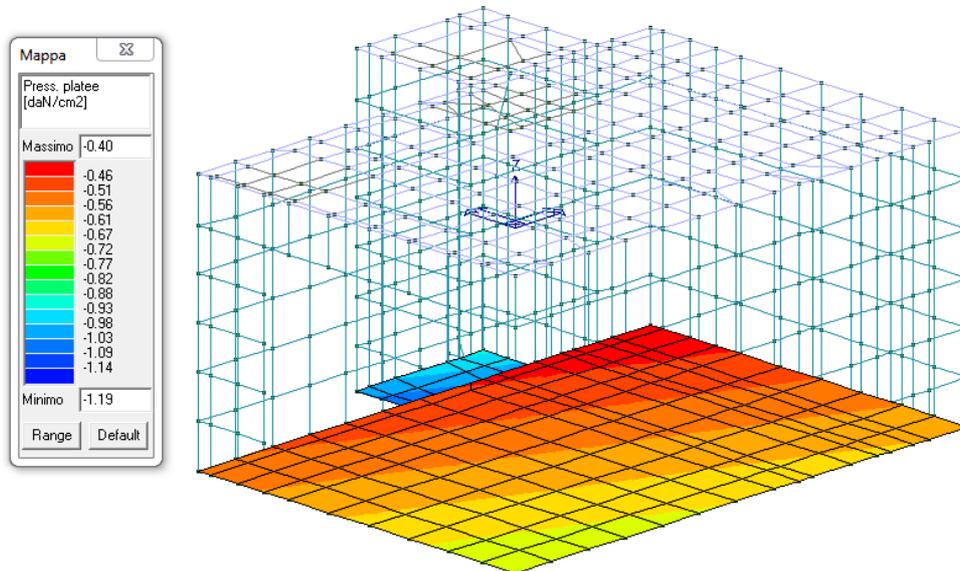
14. SINTESI GRAFICA DEI RISULTATI OTTENUTI

Azioni su elementi D3

- Verifica N/M



- Pressioni allo SLU - Platea



Per le specifiche verifiche si rimanda in allegata relazione di calcolo.

In conclusione, le ipotesi di calcolo assunte nelle analisi numeriche contenute nella presente relazione di calcolo corrispondono ai dati di progetto. In relazione agli output delle sollecitazioni determinati e delle verifiche eseguite localmente e per ogni singolo elemento, si ritiene aver raggiunto risultati soddisfacenti.

Il Progettista strutturale