

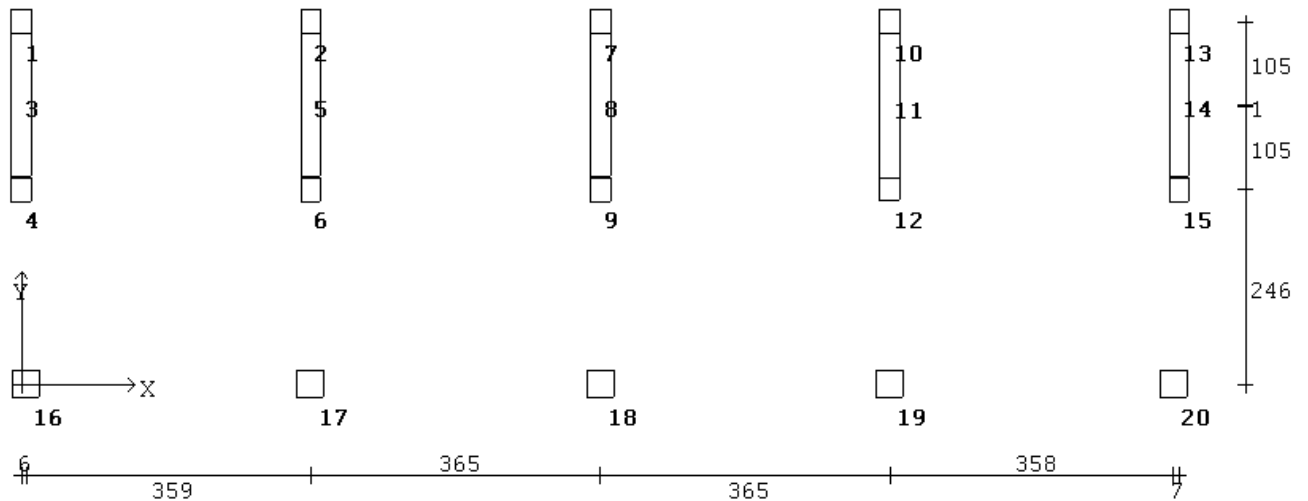
RELAZIONE SISMICA

POSIZIONE E GEOMETRIA SETTI

$E_c = 314.470 \text{ daN/cm}^2$

$G_c = 131.029 \text{ daN/cm}^2$

setto	x(cm)	y(cm)	alfa	BxH (cm)
1	0	457	0°	25x30
2	365	457	0°	25x30
3	0	352	0°	25x181
4	0	246	0°	25x30
5	365	352	0°	25x181
6	365	246	0°	25x30
7	730	457	0°	25x30
8	730	352	0°	25x181
9	730	246	0°	25x30
10	1095	457	0°	25x30
11	1095	351	0°	25x182
12	1095	246	0°	25x29
13	1460	457	0°	25x30
14	1460	352	0°	25x181
15	1460	246	0°	25x30
16	6	0	0°	34x34
17	365	0	0°	34x34
18	730	0	0°	34x34
19	1095	0	0°	34x34
20	1453	0	0°	34x34



COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

DATI GEOMETRICI TRAVI

piano	asta	nodi	l(m)	B(cm)	H(cm)	Area[cm ²]	Inerzia[cm ⁴]	Sez.N.
1	1	16 - 17	3,59	40	30	1200	90000	1
	2	17 - 18	3,65	40	30	1200	90000	1
	3	18 - 19	3,65	40	30	1200	90000	1
	4	19 - 20	3,58	40	30	1200	90000	1
	5	4 - 6	3,65	40	20	800	26667	2
	6	6 - 9	3,65	40	20	800	26667	2
	7	9 - 12	3,65	40	20	800	26667	2
	8	12 - 15	3,65	40	20	800	26667	2
	9	1 - 2	3,65	40	20	800	26667	2
	10	2 - 7	3,65	40	20	800	26667	2
	11	7 - 10	3,65	40	20	800	26667	2
	12	10 - 13	3,65	40	20	800	26667	2
	13	16 - 4	2,46	25	20	500	16667	3
	14	4 - 3	1,06	25	20	500	16667	3
	15	3 - 1	1,05	25	20	500	16667	3
	16	17 - 6	2,46	25	20	500	16667	3
	17	6 - 5	1,06	25	20	500	16667	3
	18	5 - 2	1,05	25	20	500	16667	3
	19	18 - 9	2,46	25	20	500	16667	3
	20	9 - 8	1,06	25	20	500	16667	3
	21	8 - 7	1,05	25	20	500	16667	3
	22	19 - 12	2,46	25	20	500	16667	3
	23	12 - 11	1,05	25	20	500	16667	3
	24	11 - 10	1,06	25	20	500	16667	3
	25	20 - 15	2,46	25	20	500	16667	3
	26	15 - 14	1,06	25	20	500	16667	3
	27	14 - 13	1,05	25	20	500	16667	3

TIPOLOGIA SEZIONI

Sez.N.	sezione	Base	Altezza	B.inf.	S.anima	S.ala sup	S.ala inf	p.p.[daN/m]
1	Rettang.	40	30					300
2	Rettang.	40	20					200
3	Rettang.	25	20					125

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

PESO DELLE MASSE SISMICHE

	Gi(perm)	Qi(Acc)	ψ_2	Gi+Qi(ψ_2)	Sup(m ²) Lin.(m)	Wi [daN]	Xg [m]	Yg [m]
Piano n. 1								
peso setti	: 20.197		=	20.197	=	20.197	7,30	2,95
peso travi	: 13.037		=	13.037	=	13.037	7,30	2,06
Carico solaio h 20 c	: 250		=	250	x 8,91 =	2.226	1,84	1,23
Carico solaio h 20 c	: 250		=	250	x 8,98 =	2.245	5,48	1,23
Carico solaio h 20 c	: 250		=	250	x 8,98 =	2.245	9,13	1,23
Carico solaio h 20 c	: 250		=	250	x 8,89 =	2.223	12,76	1,23
Carico copertura	: 150		=	150	x 7,70 =	1.155	1,83	3,52
Carico copertura	: 150		=	150	x 7,70 =	1.155	5,48	3,52
Carico copertura	: 150		=	150	x 7,70 =	1.155	9,13	3,52
Carico copertura	: 150		=	150	x 8,91 =	1.336	1,84	1,23
Carico copertura	: 150		=	150	x 8,98 =	1.347	5,48	1,23
Carico copertura	: 150		=	150	x 8,98 =	1.347	9,13	1,23
Carico copertura	: 150		=	150	x 8,89 =	1.334	12,76	1,23
Carico copertura	: 150		=	150	x 7,70 =	1.155	12,78	3,52
Carico neve	: 0 +	160 x 0,00	=	0	x 7,70 =	0	1,83	3,52
Carico neve	: 0 +	160 x 0,00	=	0	x 7,70 =	0	5,48	3,52
Carico neve	: 0 +	160 x 0,00	=	0	x 7,70 =	0	9,13	3,52
Carico neve	: 0 +	160 x 0,00	=	0	x 7,70 =	0	12,78	3,52
Carico neve	: 0 +	160 x 0,00	=	0	x 8,91 =	0	1,84	1,23
Carico neve	: 0 +	160 x 0,00	=	0	x 8,98 =	0	5,48	1,23
Carico neve	: 0 +	160 x 0,00	=	0	x 8,98 =	0	9,13	1,23
Carico neve	: 0 +	160 x 0,00	=	0	x 8,89 =	0	12,76	1,23
Peso timpano facciat	: 200		=	200	x 14,47 =	2.894	7,30	0,00
Peso muratura perime	: 200		=	200	x 14,60 =	2.920	7,30	4,57
W(1) =						57.971		
W.tot. =						57.971 daN		

Baricentro delle Masse e delle Rigidezze

piano	Xm.(m)	Ym.(m)	XR.(m)	YR.(m)
1	7,30	2,31	7,31	2,60

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

Periodo di riferimento della costruzione

Vita Nominale : Vn = 50 anni
Classe d'uso : II : Cu = 1,0
Periodo di riferimento : Vr = 50 anni Vr = Vn x Cu

Coordinate del sito : LON(°) = 7,683 LAT(°) = 45,350 **Zona Sismica : 4**

Parametri sismici

	SLV	SLD	
PVr =	10%	63%	Probabilità superamento nel periodo di rif. Vr
Tr =	475	50	Periodo di ritorno (anni): Tr = -Vn/(ln(1-PVr))
ag =	0,049	0,026	accelerazione orizzontale max.
Fo =	2,719	2,590	fattore di amplificazione spettro
Tc* =	0,280	0,196	periodo inizio tratto velocità costante
Tb =	0,149	0,118	Tb = Tc/3
Tc =	0,447	0,353	Tc = Cc x Tc*
Td =	1,797	1,703	Td = 4.0 x ag/g + 1.6

Caratteristiche Suolo nel Sito

	SLV	SLD
Categoria Sottosuolo : C	Ss = 1,50 Cc = 1,60	1,50 1,80
Categoria Topografica : T1	ST = 1,00	1,00
Coeff.di amplificazione: S = Ss x St	S = 1,50	1,50

Fattore di struttura (q)

q = q0 x KR = 3,00 x 1,00 = 3,00
Duttilità : Classe di Duttilità 'B'
Regolarità : KR = 1,0 Edificio Regolare in Altezza

Eccentricità aggiuntiva : 5% L

piano	Lx.(m)	Ly.(m)	ecc.X(cm)	ecc.Y(cm)
1	14,85	4,89	74	24

PARAMETRI MODALI

Ec = 314.470 daN/cm²

Modo	T(s)	g.X	g.Y	Massa X	Massa Y	SLV Sd(T)	SLD Se(T)
1	0,326	1,001	0,000	1,000	0,000	0,067	0,100
2	0,060	0,000	1,011	0,000	1,000	0,071	0,070
3	0,050	0,003	-0,011	0,000	0,000	0,072	0,064
				1,000	1,000		

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

AUTOVETTORI MODALI

Modo -->	1	2	3
T(s) -->	0,326	0,060	0,050
(X1)	1,00000	-0,00352	-0,31637
(Y1)	-0,00274	1,00000	1,00000
(r1)	-0,00037	0,00153	0,13755

ANALISI SISMICA MODALE

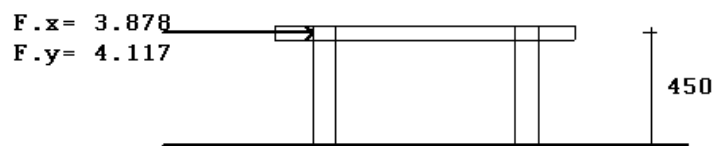
Modo :	1	2	3
T(s) :	0,326	0,060	0,050
Sd(T) :	0,067	0,071	0,072
coeff.Part. X	1,001	0,000	0,003
coeff.Part. Y	0,000	1,011	-0,011
massa part. X	1,000	0,000	0,000
massa part. Y	0,000	1,000	0,000

Forze Modali di Piano (SLV) - Sisma_X

Fx(1): [daN] =	3878	0	0
Fy(1): [daN] =	0	0	0
Mz(1): [daNm]=	-27	0	28

Forze Modali di Piano (SLV) - Sisma_Y

Fx(1): [daN] =	0	0	0
Fy(1): [daN] =	0	4117	0
Mz(1): [daNm]=	0	114	-119



COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

RIGIDEZZA TORSIONALE (NTC 2008 - 7.4.3.1)

$$E = 314.470 \text{ daN/cm}^2$$

piano n.1 (h = 450 cm)

Rigidezza flessionale :

$$\begin{aligned} k_x &= \Sigma(3 E J_y/h^3) &= & 22.008 \text{ [daN/cm]} && \text{dir. X} \\ k_y &= \Sigma(3 E J_x/h^3) &= & 653.144 \text{ [daN/cm]} && \text{dir. Y} \end{aligned}$$

Rigidezza Torsionale :

$$k_T = \Sigma(k_x d_y^2 + k_y d_x^2) = 1.743.026e+5 \text{ [daNcm]} \quad (d_x, d_y) = \text{ecc.rispetto Centro Rigidezza}$$

Raggi torsionali :

$$\begin{aligned} r_{oX} &= (k_T / k_y)^{(1/2)} &= & 517 \text{ [cm]} &> 0.8 l_s \\ r_{oY} &= (k_T / k_x)^{(1/2)} &= & 2814 \text{ [cm]} &> 0.8 l_s \end{aligned}$$

Raggio inerzia polare delle masse di piano :

$$l_s = (\Sigma m_i d_i^2 / \Sigma m_i)^{(1/2)} = 449 \text{ [cm]} \quad 0.8 l_s = 359 \text{ cm}$$

Regolarità in pianta (EC8) : Eccentricità

$$\begin{aligned} e_{oX} &= X_{cm} - X_{cr} = 730 - 731 = -1 \text{ [cm]} & e_{oX}/r_{oX} &= -1 / 517 = 0,00 < 0.3 \\ e_{oY} &= Y_{cm} - Y_{cr} = 231 - 260 = -29 \text{ [cm]} & e_{oY}/r_{oY} &= -29 / 2814 = 0,01 < 0.3 \end{aligned}$$

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

CONDIZIONI ELEMENTARI DI CARICO SISMICO

Piano	setto	Tx(daN)	Ty(daN)	Mx(daNm)	My(daNm)	CDC
1	1	71		1	321	1
	1		4	18		2
	1		1	4	1	3
	1			1		4
	2	71		1	321	1
	2		4	18		2
	2			2	1	3
	2			1		4
	3	430	60	272	1935	1
	3		807	3633		2
	3		164	736	2	3
	3		51	228	1	4
4	4	71		1	321	1
	4		4	18		2
	4		1	4		3
	4			1		4
	5	430	30	136	1935	1
	5		806	3627		2
	5		82	369	2	3
	5		25	114	1	4
	6	71		1	321	1
	6		4	18		2
	6			2		3
	6			1		4
7	7	71			321	1
	7		4	18		2
	7				1	3
	7					4
	8	430			1935	1
	8		805	3621		2
	8			1	2	3
	8				1	4
	9	71			321	1
	9		4	18		2
	9					3
	9					4
10	10	71		1	321	1
	10		4	18		2
	10			2	1	3
	10			1		4
	11	432	31	137	1946	1
	11		816	3671		2
	11		83	372	2	3
	11		26	115	1	4
	12	69		1	310	1
	12		4	17		2
	12			2		3

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

12			1		4
13	71		1	321	1
13		4	18		2
13		1	4	1	3
13			1		4
14	430	60	271	1935	1
14		802	3610		2
14		163	734	2	3
14		51	228	1	4
15	71		1	321	1
15		4	18		2
15		1	4		3
15			1		4
16	203	1	3	914	1
16		8	36		2
16	1	2	7	3	3
16		1	2	1	4
17	203		1	914	1
17		8	36		2
17	1	1	4	3	3
17			1	1	4
18	203			914	1
18		8	36		2
18	1			3	3
18				1	4
19	203		1	914	1
19		8	36		2
19	1	1	4	3	3
19			1	1	4
20	203	1	3	914	1
20		8	36		2
20	1	2	7	3	3
20		1	2	1	4

1-Fx 2-Fy 3-ecc.acc.dx 4-ecc.acc.dy

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

SISMA dir. X : (Fx + 0,3*Fy + 0,3*M.dx + M.dy)

Piano	setto	Tx(daN)	Ty(daN)	Mx(daNm)	My(daNm)	N(daN)	Fx(daN)	Fy(daN)
1	1	71	2	9	321	1928	71	2
	2	71	1	7	321	2947	71	1
	3	430	402	1811	1936	5223	430	402
	4	71	2	9	321	2606	71	2
	5	430	321	1449	1936	5223	430	321
	6	71	1	7	321	4167	71	1
	7	71	1	6	321	2947	71	1
	8	430	242	1087	1936	5223	430	242
	9	71	1	6	321	4167	71	1
	10	71	1	7	321	2948	71	1
	11	432	327	1466	1947	5251	432	327
	12	69	1	7	310	4138	69	1
	13	71	2	9	321	1928	71	2
	14	430	401	1802	1936	5223	430	401
	15	71	2	9	321	2604	71	2
	16	203	5	18	915	3245	203	5
	17	203	3	15	915	5045	203	3
	18	203	2	11	915	5075	203	2
	19	203	3	14	915	5040	203	3
	20	203	5	18	915	3241	203	5

Fx-Fy = Forze di piano applicate ai setti

SISMA dir. Y : (Fy + 0,3*Fx + 0,3*M.dy + M.dx)

Piano	setto	Tx(daN)	Ty(daN)	Mx(daNm)	My(daNm)	N(daN)	Fx(daN)	Fy(daN)
1	1	21	5	23	97	1928	21	5
	2	21	4	21	97	2947	21	4
	3	129	1004	4520	583	5223	129	1004
	4	21	5	23	96	2606	21	5
	5	129	905	4071	583	5223	129	905
	6	21	4	21	96	4167	21	4
	7	21	4	18	97	2947	21	4
	8	129	805	3623	583	5223	129	805
	9	21	4	18	96	4167	21	4
	10	21	4	21	97	2948	21	4
	11	130	916	4120	586	5251	130	916
	12	21	4	19	93	4138	21	4
	13	21	5	23	97	1928	21	5
	14	129	998	4493	583	5223	129	998
	15	21	5	23	96	2604	21	5
	16	62	11	45	277	3245	62	11
	17	62	9	41	277	5045	62	9
	18	62	8	36	277	5075	62	8
	19	62	9	41	277	5040	62	9
	20	62	11	45	277	3241	62	11

Fx-Fy = Forze di piano applicate ai setti

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

INSTABILITA' (S.L.U.)

$$\theta = P \cdot dr / V \cdot h$$

Piano	Sisma dir. X					Sisma dir. Y				
	P[daN]	Vx[daN]	dr(cm)	θ	$1/(1-\theta)$	Vy[daN]	dr(cm)	θ	$1/(1-\theta)$	
1	57.971	3.878	0,531	0,018		4.117	0,000	0,000		

P = carico verticale di tutti i piani superiori

V = forza orizzontale di tutti i piani superiori

dr = spostamento interpiano

h = altezza di interpiano

θ = coeff. di instabilità < 0.3

$1/(1-\theta)$ = coeff.di incremento sollecitazioni per : $0.1 < \theta < 0.2$

= necessita verifica di instabilità per : $0.2 < \theta < 0.3$

SPOSTAMENTI RELATIVI INTERPIANO - SLD

piano setto		Sisma dir. X				Sisma dir. Y			
		dx(cm)	dy(cm)	dr(cm)	dr-max	dx(cm)	dy(cm)	dr(cm)	dr-max
1	1	0,2629	0,0000	0,2629	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	2	0,2629	0,0000	0,2629	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	3	0,2630	0,0000	0,2630	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	4	0,2631	0,0000	0,2631	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	5	0,2630	0,0000	0,2630	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	6	0,2631	0,0000	0,2631	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	7	0,2629	0,0000	0,2629	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	8	0,2630	0,0000	0,2630	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	9	0,2631	0,0000	0,2631	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	10	0,2629	0,0000	0,2629	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	11	0,2630	0,0000	0,2630	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	12	0,2631	0,0000	0,2631	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	13	0,2629	0,0000	0,2629	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	14	0,2630	0,0000	0,2630	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	15	0,2631	0,0000	0,2631	2,2500	0,0789	0,0000	0,0789	2,2500
	16	0,2633	0,0000	0,2633	2,2500	0,0790	0,0000	0,0790	2,2500
	17	0,2633	0,0000	0,2633	2,2500	0,0790	0,0000	0,0790	2,2500
	18	0,2633	0,0000	0,2633	2,2500	0,0790	0,0000	0,0790	2,2500
	19	0,2633	0,0000	0,2633	2,2500	0,0790	0,0000	0,0790	2,2500
	20	0,2633	0,0000	0,2633	2,2500	0,0790	0,0000	0,0790	2,2500

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

SPOSTAMENTI ASSOLUTI - SLV

piano setto		<u>Sisma dir. X</u>		<u>Sisma dir. Y</u>	
		dEx(cm)	dEy(cm)	dEx(cm)	dEy(cm)
1	1	0,530	0,000	0,159	0,000
	2	0,530	0,000	0,159	0,000
	3	0,530	0,000	0,159	0,000
	4	0,530	0,000	0,159	0,000
	5	0,530	0,000	0,159	0,000
	6	0,530	0,000	0,159	0,000
	7	0,530	0,000	0,159	0,000
	8	0,530	0,000	0,159	0,000
	9	0,530	0,000	0,159	0,000
	10	0,530	0,000	0,159	0,000
	11	0,530	0,000	0,159	0,000
	12	0,530	0,000	0,159	0,000
	13	0,530	0,000	0,159	0,000
	14	0,530	0,000	0,159	0,000
	15	0,530	0,000	0,159	0,000
	16	0,531	0,000	0,159	0,000
	17	0,531	0,000	0,159	0,000
	18	0,531	0,000	0,159	0,000
	19	0,531	0,000	0,159	0,000
	20	0,531	0,000	0,159	0,000

dE = μ_d dEe = 3,00 x dEe

dEe : spost.assoluti SLV di calcolo

SFORZO NORMALE : C.D.C. Sismico e Non Sismico N[daN]

Piano	setto	N.sisma	N.max.
1	1	1.928	2.868
	2	2.947	4.555
	3	5.223	6.789
	4	2.606	4.009
	5	5.223	6.789
	6	4.167	6.668
	7	2.947	4.555
	8	5.223	6.789
	9	4.167	6.668
	10	2.948	4.556
	11	5.251	6.826
	12	4.138	6.631
	13	1.928	2.868
	14	5.223	6.789
	15	2.604	4.007
	16	3.245	4.625
	17	5.045	7.372
	18	5.075	7.417
	19	5.040	7.364
	20	3.241	4.620
Tot.:		78.168	112.765

N.Sisma = G1+G2 + Qi(Ψ)

N.max. = 1.3 G1 + 1.5(G2+Q)

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

SOLLECITAZIONI SETTI-PILASTRI N(daN) - M(daNm)

			SISMA dir. X			SISMA dir. Y		
Piano	setto	N(daN)	N	Mx	My	N	Mx	My
1	1	1928		9	321		23	97
	2	2947		7	321		21	97
	3	5223		1811	1936		4520	583
	4	2606		9	321		23	96
	5	5223		1449	1936		4071	583
	6	4167		7	321		21	96
	7	2947		6	321		18	97
	8	5223		1087	1936		3623	583
	9	4167		6	321		18	96
	10	2948		7	321		21	97
	11	5251		1466	1947		4120	586
	12	4138		7	310		19	93
	13	1928		9	321		23	97
	14	5223		1802	1936		4493	583
	15	2604		9	321		23	96
	16	3245		18	915		45	277
	17	5045		15	915		41	277
	18	5075		11	915		36	277
	19	5040		14	915		41	277
	20	3241		18	915		45	277

1° elevazione

Coeff.di instabilità : $\theta < 0,1$ soll. non incrementate : N , Mx , My

M* Sollecitazioni pilastri - con incremento di instabilità per : ($0.1 < \theta < 0.2$)

$\theta > 0.2$: necessita verifica di instabilità (colonna modello)

$\theta > 0.3$: pilastro non verificato (eccessiva instabilità)

SOLLECITAZIONI PILASTRI (per sez. uguali)

N-T(daN) - M(daNm)

piano 1		SISMA dir. X				SISMA dir. Y					
setto	N(daN)	Tx	Ty	Mx	My	Tx	Ty	Mx	My	sez.(cm)	piani
1	1928	71	2	9	321	21	5	23	97	(25x30)	1
2	2947	71	1	7	321	21	4	21	97		
4	2606	71	2	9	321	21	5	23	96		
6	4167	71	1	7	321	21	4	21	96		
7	2947	71	1	6	321	21	4	18	97		
9	4167	71	1	6	321	21	4	18	96	(25x181)	1
10	2948	71	1	7	321	21	4	21	97		
13	1928	71	2	9	321	21	5	23	97		
15	2604	71	2	9	321	21	5	23	96		
3	5223	430	402	1811	1936	129	1004	4520	583		
5	5223	430	321	1449	1936	129	905	4071	583	(25x182)	1
8	5223	430	242	1087	1936	129	805	3623	583		
14	5223	430	401	1802	1936	129	998	4493	583		
11	5251	432	327	1466	1947	130	916	4120	586		
12	4138	69	1	7	310	21	4	19	93		
16	3245	203	5	18	915	62	11	45	277	(34x34)	1
17	5045	203	3	15	915	62	9	41	277		
18	5075	203	2	11	915	62	8	36	277		
19	5040	203	3	14	915	62	9	41	277		
20	3241	203	5	18	915	62	11	45	277		

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

Coeff. di instabilità : 0,1 - 0,2 Sollecitazioni già incrementate

COMUNE DI SALASSA
REALIZZAZIONE DI UN NUOVO LOTTO DI LOCULI CIMITERIALI
PROGETTO ESECUTIVO STRUTTURALE

