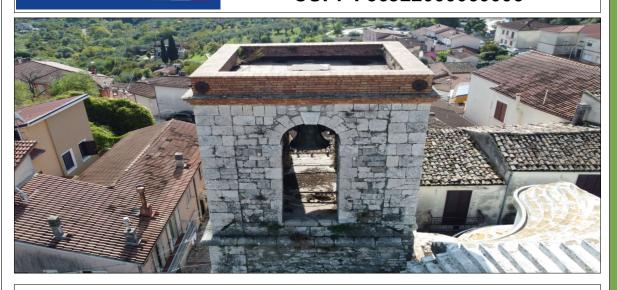


Arcidiocesi di Sant'Angelo dei Lombardi Conza - Nusco - Bisaccia

PIANO NAZIONALE DI RIPRESA E RESILIENZA (PNRR) - MISSIONE 1 - DIGITALIZZAZIONE, INNOVAZIONE, COMPETIVITÀ E CULTURA, COMPONENTE 3 - CULTURA 4.0 (M1C3), MISURA 2 "RIGENERAZIONE DI PICCOLI SITI CULTURALI, PATRIMONIO CULTURALE, RELIGIOSO E RURALE, INVESTIMENTO 2.4: "SICUREZZA SISMICA NEI LUOGHI DI CULTO, RESTAURO DEL PATRIMONIO CULTURALE DEL FEC E SITI DI RICOVERO PER LE OPERE D'ARTE (RECOVERY ART)" - LINEA D'AZIONE N. 1 SICUREZZA SISMICA NEI LUOGHI DI CULTO, TORRI E CAMPANILI

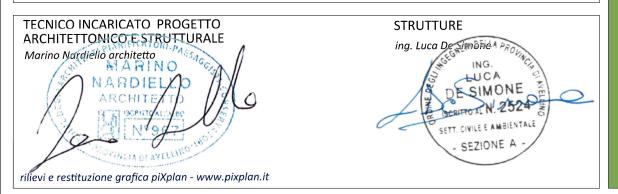
Piano Nazionale di Ripresa e Resilienza #NEXTGENERATIONITALIA

Campanile Chiesa di S. Lorenzo Caposele - (AV) CUP: F36J22000060006



Progetto ESECUTIVO

(D. Lgs 36/2023 - allegato 1.7)



R.U.P.

GEOM. LUIGI D'ANGELIS

ALL. D.3

RELAZIONE SULLA QUALITÀ DEI MATERIALI **DEI MANUFATTI IN ACCIAIO**

(ai sensi dell'art. 65 del DPR 380 del 2001 e DM 14/02/2008 e s.m.i.)

Per la realizzazione dei lavori saranno impiegati i seguenti materiali con caratteristiche pari o superiori (utilizzati anche per la verifica della struttura esistente)

MATERIALI MURATURA DI FATTO

												С	aratte	istiche	Mura	atura
							I	$f_{cm(k)}$	$f_{tm(k)}$	$f_{cm(k),0}$	$f_{\text{vm(k)0}}$	το/			TI	RT
Nid	γk	αт, і	E	G	CErid	Stz	γm,v/ γm,s	f _{cd,v} /	f _{td,v} /	f _{cd,0,v} /	f _{vd0,v} /	τ _{0d,ν} /	μ	λ	TR1	F
							,,-	f _{cd,s}	f _{td,s}	f _{cd,0,s}	f _{vd0,s}	τod,s				
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]				
Mura	Muratura a conci sbozzati, con paramenti di spessore disomogeneo - (M.P.S.)															
		0.00001					2.50	4,30	0,089	5,10	0,089	0,089				
001	20 000	0,00001	1 890	634	60	F	2,50	1,43	0,030	1,70	0,030	0,030	0,40	20	2	2
		U					2,00	1,79	0,037	2,13	0,037	0,037			2	

LEGENDA:

Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali. Nid

Peso specifico.

Coefficiente di dilatazione termica. αт, і

Modulo elastico normale. E Modulo elastico tangenziale. G

Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [E_{sisma} = E·c_{Erid}]. CErid

Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo). Stz

Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV della muratura nel caso di combinazioni SISMICHE. γm.s

Coefficiente parziale di sicurezza allo SLU della muratura nel caso di combinazioni a carichi VERTICALI (NON sismiche). γm,v

f_{cm(k)}= Resistenza a compressione verticale: media nel caso di muri "di Fatto" (Esistenti); caratteristica nel caso di muri "di Progetto" $f_{cm(k)}$ (Nuovi), $f_{cd,v}$ = Resistenza di calcolo a compressione verticale per combinazioni a carichi VERTICALI (funzione di $\gamma_{m,v}$ e LC/FC), $f_{cd,s}$ = $f_{cd,v}$ $f_{cd,s}$ Resistenza di calcolo a compressione verticale per combinazioni SISMICHE (funzione di $\gamma_{m,s}$ e LC/FC).

f_{tm(k)}= Resistenza a trazione: media nel caso di elementi "di Fatto" (Esistenti), caratteristica nel caso di elementi "di Progetto" (Nuovi). f_{td.v}= $f_{tm(k)}$ Resistenza di calcolo a trazione per combinazioni a carichi VERTICALI (funzione di $\gamma_{m,v}$ e LC/FC). $f_{td,s}$ = Resistenza di calcolo a trazione per $f_{td,v}$ combinazioni SISMICHE (funzione di $\gamma_{m,s}$ e LC/FC). $f_{td,s}$

f_{cm(k),0}= Resistenza a compressione orizzontale: media nel caso di elementi "di Fatto" (Esistenti), caratteristica nel caso di elementi "di $f_{cm(k),0}$

Progetto" (Nuovi), $f_{cd,0,y}$ = Resistenza a compressione orizzontale di calcolo per combinazioni a carichi VERTICALI (funzione di $\gamma_{m,y}$ e LC/FC). $f_{cd,0,v}$ $f_{cd,0,s}$ = Resistenza a compressione orizzontale di calcolo per combinazioni SISMICHE (funzione di $\gamma_{m,s}$ e LC/FC). f_{cd,0,s}

f_{vko}= Resistenza a taglio senza compressione, per murature regolari: media nel caso di elementi "di Fatto" (Esistenti), caratteristica nel caso $f_{vm(k)0}$

di elementi "di Progetto" (Nuovi). f_{vd0,v}= Resistenza di calcolo a taglio senza compressione per combinazioni a carichi VERTICALI (funzione f_{vd0,v}/ di $\gamma_{m,v}$ e LC/FC). $f_{vd0,s}$ = Resistenza di calcolo a taglio senza compressione per combinazioni SISMICHE (funzione di $\gamma_{m,s}$ e LC/FC). fvd0.s τ₀= Resistenza a taglio senza compressione, per murature irregolari: media nel caso di elementi "di Fatto" (Esistenti), caratteristica nel caso

το/ di elementi "di Progetto" (Nuovi), $\tau_{d,v}$ = Resistenza di calcolo a taglio senza compressione, per murature irregolari e combinazioni a carichi Today/ VERTICALI (funzione di $\gamma_{m,v}$ e LC/FC). $\tau_{d,s}$ = Resistenza di calcolo a taglio senza compressione, per murature irregolari e combinazioni τod,s SISMICHE (funzione di $\gamma_{m,s}$ e LC/FC).

Coefficiente di attrito.

Snellezza.

TRT M Tipo rottura a taglio dei MASCHI: [1] = per scorrimento (murature regolari); [2] = per fessurazione diagonale (murature irregolari); [3] = per scorrimento e fessurazione.

TRT F Tipo rottura a taglio delle FASCE: [1] = per scorrimento (murature regolari); [2] = per fessurazione diagonale (murature irregolari); [3] = per scorrimento e fessurazione; [-] = parametro NON significativo per il materiale.

MATERIALI MURATURA DI PROGETTO

												C	aratter	istiche	Mura	atura
							v/	$f_{cm(k)}$	$f_{tm(k)}$	$f_{cm(k),0}$	$f_{\text{vm(k)0}}$	το/			TF	₹T
Nid	γk	αт, і	E	G	CErid	Stz	γm,v/ γm,s	f _{cd,v} / f _{cd,s}	f _{td,v} / f _{td,s}	f _{cd,0,v} / f _{cd,0,s}	f _{vd0,v} / f _{vd0,s}	τ _{0d,v} / τ _{0d,s}	μ	λ	M F	F
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]				
Mura	Muratura a conci sbozzati, con paramenti di spessore disomogeneo - (M.P.S.)															
		0.00001					2 50	5,10	0,110	5,10	0,110	0,110				
004	20 000	0,00001 0	2 614	877	60	F/P	2,50	1,70	0,037	1,70	0,037	0,037	0,40	20	2	2
		U					2,00	2,13	0,046	2,13	0,046	0,046				

LEGENDA:

Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali. N_{id}

Peso specifico.

Coefficiente di dilatazione termica. αт, і

Ε Modulo elastico normale. Modulo elastico tangenziale. G

Cerid Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [Esisma = E·CErid].

Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo). Stz

Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV della muratura nel caso di combinazioni SISMICHE. γm,s

Coefficiente parziale di sicurezza allo SLU della muratura nel caso di combinazioni a carichi VERTICALI (NON sismiche). γm,v

f_{cm(k)}= Resistenza a compressione verticale: media nel caso di muri "di Fatto" (Esistenti); caratteristica nel caso di muri "di Progetto" $f_{cm(k)}/$

												C	aratte	ristich	e Mur	atura
							γ _{m,v} /	$f_{cm(k)}$	$f_{tm(k)}$	$f_{cm(k),0}$	f _{vm(k)0} /	το/			Т	RT
Nid	γk	αт, і	E	G	CErid	Stz	γm,s	f _{cd,v} / f _{cd,s}	f _{td,v} / f _{td,s}	f _{cd,0,v} / f _{cd,0,s}	f _{vd0,v} / f _{vd0,s}	τ _{0d,ν} /	μ	λ	М	F
	[N/m³]	[1/°C]	[N/mm²]	[N/mm ²]	[%]			[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	Tod,s [N/mm ²]				
F _{cd,v} /						nrecci	one verti					ALI (funzio	ne di w	e l	C/FC)	factor
cd,s								zioni SISMI				TEI (TOTIZIO	ic di _{fi}	11,V C L	C/	icu,s
tm(k)				•					•			i e l ementi '	'di Droa	atto" (I	\luovi\	fu
tm(K)/ td,v/		$f_{tm(k)}$ = Resistenza a trazione: media nel caso di elementi "di Fatto" (Esistenti), caratteristica nel caso di elementi "di Progetto" (Nuovi). $f_{td,v}$ = Resistenza di calcolo a trazione per combinazioni a carichi VERTICALI (funzione di $\gamma_{m,v}$ e LC/FC). $f_{td,s}$ = Resistenza di calcolo a trazione per combinazioni SISMICHE (funzione di $\gamma_{m,s}$ e LC/FC). $f_{cm(k),0}$ = Resistenza a compressione orizzontale: media nel caso di elementi "di Fatto" (Esistenti), caratteristica nel caso di elementi "di Progetto" (Nuovi). $f_{cd,0,v}$ = Resistenza a compressione orizzontale di calcolo per combinazioni a carichi VERTICALI (funzione di $\gamma_{m,v}$ e LC/FC).														
td,v/ td,s																
cm(k),0	- ' '															
cd,0,v/		•							•				(Turizio	ne αι γι	m,v e L	C/FC
cd,0,s								combinazio			1	, ,				
vm(k)0,			_	•				_				itto" (Esiste				
/d0,v/			-					_		•	•	nazioni a ca			LI (TUI	nzione
/d0,s			, .			_						funzione di				_
o/			_		,			_				itto" (Esiste	,,			
od,v/			_					_			•	ure irrego l a				
Od,s	VERT	TCALI (fur	nzione di γ	m,v e LC/F	C). τ _{d,s} =	Resis	stenza di	i calcolo a	taglio sen	za compre	ssione, pe	er murature	irrego	lari e d	combin	ıazion
	SISM	ICHE (funz	zione di γ _{m,s}	e LC/FC).												
	Coeff	iciente di a	attrito.													
	Snell	2772														

Tipo rottura a taglio dei MASCHI: [1] = per scorrimento (murature regolari); [2] = per fessurazione diagonale (murature irregolari); [3] = per scorrimento e fessurazione

TRT F Tipo rottura a taglio delle FASCE: [1] = per scorrimento (murature regolari); [2] = per fessurazione diagonale (murature irregolari); [3] = per scorrimento e fessurazione; [-] = parametro NON significativo per il materiale.

Coefficienti correttivi utilizzati di cui alla tabella C8.5.II

Nel calcolo della situazione di progetto sono stati utilizzati i seguenti coefficienti correttivi riferiti a Muratura a conci sbozzati, con paramenti di spessore disomogeneo:

Iniezioni di miscela: 1,2 Intonaco armato: 1,4

Ristillatura armata con connessione dei paramenti: 1,0.

Tutti i coefficienti sono inferiori ai valori massimi di cui alla tabella C8.5.II

Tabella C8.5.II -Coefficienti correttivi massimi da applicarsi in presenza di: malta di caratteristiche buone; ricorsi o listature; sistematiche connessioni trasversali; consolidamento con iniezioni di malta; consolidamento con intonaco armato; ristilatura armata con connessione dei paramenti.

		Stato di f	atto	In	terventi	di consolida	men to
Tipologia di muratura	Malta buora	Ricorsi o listature	Connessione trasversale	Iniezione di miscele leganti (*)	Intonacoarmato (**)	Ristilatura armata con connessione dei paramenti (**)	Massimo coefficiente complessivo
Muratura in pietrame disordinata (ciottoli, pietre erratiche e irregolari)	1,5	1,3	1,5	2	2,5	1,6	3,5
Muratura a conci sbozzati, con paramenti di spessore disomogeneo	1,4	1,2	1,5	1,7	2,0	1,5	3,0
Muratura in pietre a spacco con buona tessitura	1,3	1,1	1,3	1,5	1,5	1,4	2,4
Muratura irregolare di pietra tenera (tufo, calcarenite, ecc.,)	1,5	1,2	1,3	1,4	1,7	1,1	2,0
Muratura a conci regolari di pietra tenera (tufo, calcarenite, ecc.,)	1,6	- 5	1,2	1,2	1,5	1,2	1,8
Muratura a blocchi lapidei squadrati	1,2	-	1,2	1,2	1,2	-	1,4
Muratura in mattoni pieni e malta di calce	(***)	*	1,3 (****)	1,2	1,5	1,2	1,8
Muratura in mattoni semipieni con malta cementizia (es.: doppio UNI foratura ≤40%)	1,2				1,3	3	1,3

^(*) I coefficienti correttivi relativi alle iniezioni di miscele leganti devono essere commisurati all'effettivo beneficio apportato alla muratura, riscontrabile con verifiche sia nella fase di esecuzione (iniettabilità) sia a-posteriori (riscontri sperimentali attraverso prove soniche o similari).

^(**) Valori da ridurre convenientemente nel caso di pareti di notevole spessore (p.es. > 70 cm).

^(***) Nel caso di muratura di mattoni si intende come "malta buona" una malta con resistenza media a compressione fa superiore a 2 N/mm². In tal caso il coefficiente correttivo può essere posto pari a $f_{m}{}^{0.25}$ $(f_{m}\ in\ N/mm^{2}).$

^(****) Nel caso di muratura di mattoni si intende come muratura trasversalmente connessa quella apparecchiata a regola d'arte.

MATERIALI ACCIAIO

	Caratteristiche acciaio																
																γΝ	17
Nid	γk	αт, і	E	G	Stz	LMT	f _{yk}	f _{tk}	f _{yd}	f _{td}	γs	γм1	γм2	γмз,sl v	үмз,SL E	NCn t	Cnt
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]		[mm]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[N/mm ²]							
Acci	Acciaio INOX - Acciaio in Tondini																
004	78.500	0,00001 0	210.00 0	80.769	Р	-	450,00	_	391,30	-	1,15	-	-	-	-	-	-
S27	S275 - Acciaio per Profilati - (S275)																
005	78,500	0,00001	210.00	80.769	Р	40	275,00	430,00	261,90		1,05	1,05	1,25	_	_	_	_
003	76,500	2	0	00.709	Г	80	255,00	410,00	242,86	_	1,05	1,05	1,23	_		_	_
8.8	- Acciaio	per Bull	oni - (8.	8)													
004	78.500	0,00001 2	210.00 0	80.769	-	-	640,00	800,00	512,00	-	1,25	-	-	1,25	1,10	1,10	1,00
S27	5 - Accia	io per Sa	Idature	- (S275)												
005	78.500	0,00001 2	210.00 0	80.769	_	-	275,00	430,00	261,90	_	1,05	1,05	1,25	-	_	-	_
S27	S275 - Acciaio per Piastre - (S275)																
006	78,500	0,00001	210.00	80.769	_	40	275,00	430,00	261,90	_	1,05	1,05	1,25	_	_	_	_
006	70.300	2 0	00.703		80	255,00	410,00	242,86	_	1,05	1,05	1,23			_	_	

LEGENDA:

Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali. N_{id}

Peso specifico. γk

Coefficiente di dilatazione termica. αт, і

Ε Modulo elastico normale.

Modulo elastico tangenziale. G

Stz Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).

LMT Campo di validità in termini di spessore t, (per profili, piastre, saldature) o diametro, d (per bulloni, tondini, chiodi, viti, spinotti)

Resistenza caratteristica allo snervamento f_{yk}

Resistenza caratteristica a rottura \boldsymbol{f}_{tk}

Resistenza di calcolo f_{yd}

 f_{td} Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).

Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale. γs

Coefficiente parziale di sicurezza per instabilità. **7**Μ1

Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite. γм2 Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni). YM3.SLV

Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni). γ_{M3,}SLE

Coefficiente parziale di sicurezza precarico di bulloni ad alta resistenza (Bulloni - NCnt = con serraggio NON controllato; Cnt = con 7м7

serraggio controllato). [-] = parametro NON significativo per il materiale.

NOTE [-] = Parametro non significativo per il materiale.

MATERIALI LEGNO

	Caratteristiche Legn													e Legno			
Nid	Тр	γk	γmean	Gmean	Stz	f _{m,k}	f _{v,k}	γм	γм,е	βc	Dir	αт, і	E i,05	G _{i,05}	E _{i,mean}	$\mathbf{f}_{c,i,k}$	$\mathbf{f}_{t,i,k}$
		[N/m ³]	[N/m ³]	[N/mm ²]		[N/mm ²]	[N/mm ²]					[1/°C]	[N/mm ²]				
LL G	LL GL24h - (GL24h)																
002		3.850	4,200	650	D	24.00	2 500	1 45	1.00	0.1	0	0,000004	9.600	540	11.500	24,00	19,20
002	L	3.650	4.200	050	P	24,00	3,500	1,45	1,00	0,1	90	0,000058	-	-	300	2,50	0,50

LEGENDA:

Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali. N_{id}

Tipologia ai fini del calcolo di KMOD (Tab. 4.4.IV DM 17/01/2018): [M/L] = Legno massiccio o lamellare. Тp

Peso specifico. γk

Peso specifico medio. Modulo elastico tangenziale. Gmean

Tipo di situazione: [F] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo). Stz

Resistenza a Flessione. $f_{m,k}$ Resistenza a taglio. $f_{v,k}$

Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni fondamentali. (*) = per produzioni continuative, soggette a controllo continuativo del γм

Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni eccezionali. γм,е

Coefficiente di imperfezione per la verifica di instabilità. Bc

Direzione: [0] = parallelo alle fibre, [90] = perpendicolare alle fibre. Dir

Coefficiente di dilatazione termica. αт. і

Modulo elastico normale caratteristico [i = (0, 90)]E_{i.05} Modulo elastico tangenziale caratteristico [i = (0, 90)]. $G_{i,05}$

Modulo elastico normale medio [i = (0, 90)]. E_{i,mean}

Resistenza caratteristica a compressione [i = (0, 90)] $f_{c,i,k}$ Resistenza caratteristica a trazione [i = (0, 90)]. $f_{t,i,k}$

3

ALTRI MATERIALI

									Caratteristiche	altri m	ateriali		
Nid	γk	αт, і	E	G	CErid	f fk	γRd,F/ γRd,T/ γRd,C	ηι	η _{а,I} / η _{а,E} / η _{а,AA}	TP _{stn}	TPFRP		
	[N/m ³]	[1/°C]	[N/mm ²]	[N/mm ²]	[%]	[N/mm ²]							
Rinforzo FRP - (FRP)													
							1,00		0,95				
002	18.200	0,000001	230.000	92.000	100	3.430,00	1,20	0,80	0,85	S	CFRP		
							1,10		0,85				

LEGENDA:

Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.

 γ_k Peso specifico.

Toefficiente di dilatazione termica.

Modulo elastico normale.

Modulo elastico tangenziale.

Cerid Coefficiente di riduzione del Modulo elastico normale per Analisi Sismica [Esisma = E·Cerid].

f_{fk} Resistenza caratteristica a rottura.

 $\gamma_{Rd,F}/\gamma_{Rd,T}/\gamma_{Rd,C}$ Coefficiente parziale di modello di resistenza. $\gamma_{Rd,F}$: "Flessione/Pressoflessione"; $\gamma_{Rd,T}$: "Taglio/Torsione"; $\gamma_{Rd,C}$:

"Confinamento"

ηι Fattore di conversione per effetti di lunga durata.

 $\eta_{a,I}/\eta_{a,E}/\eta_{a,AA}$ Fattore di conversione ambientale: $\eta_{a,I}$: esposizione "interna"; $\eta_{a,E}$: esposizione "esterna"; $\eta_{a,AA}$: esposizione "Ambiente

Aggressivo"

TP_{stn} Tipo di situazione del rinforzo: "S" = rinforzo applicato in situ; "P": rinforzo di tipo preformato

Tipologia di composito: GFRP = "vetro/epossidica"; "AFRP" = arammidica/epossidica"; CFRP = "carbonio/epossidica"; O =

"Altro"

NARDIELZO
ARCHITETTO
PROPRIEDACIONE
NA 9 C 7

Il consulente strutturale Ing. Luca DE SIMONE

SETT. CIVILE E AMBIENTALE

Il progettista

4