

# **NI.C.A.**

**“NUOVI EDIFICI IN C.A.”**

**SCHEDA SPECIFICA**

**SEZIONE II**

**Versione 01**

**Febbraio 2016**

2.A- QUADRO DI SINTESI SULLE AZIONI CONSIDERATE							Rif. Elaborato e paragrafo
1	Carichi superficiali in [daN/mq]						REL_2_ par_4
		G1k	G2k	Categoria carico variabile (tab. 3.1.II NTC08)			
				Qk1		Qk2	
	Impalcato da __ a __	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Impalcato fondazione	1.000	5.000	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Impalcato n_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Impalcato n_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Impalcato n_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Balconi n_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Balconi n_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Scala n_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Scala n_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Copertura	500	50	280	Cat Neve	50	Cat Vento
	altro_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	altro_____	_____	_____	_____	Cat____	_____	Cat_____
	Vento 50			Neve 280			
	Incidenza tramezzi (p. 3.1.3.1 NTC08)	<input type="checkbox"/>	0.40 kN/mq	Elementi divisorii con $G_2 \leq 1,00$ kN/mq			
		<input type="checkbox"/>	0.80 kN/mq	Elementi divisorii con $1,00 < G_2 \leq 2,00$ kN/mq			
		<input type="checkbox"/>	1.20 kN/mq	Elementi divisorii con $2,00 < G_2 \leq 3,00$ kN/mq			
		<input type="checkbox"/>	1.60 kN/mq	Elementi divisorii con $3,00 < G_2 \leq 4,00$ kN/mq			
		<input type="checkbox"/>	2.0 kN/mq	Elementi divisorii con $4,00 < G_2 \leq 5,00$ kN/mq			
	Altro						



2.B- QUADRO DI SINTESI SULL'AZIONE SISMICA DI PROGETTO (riferita all'analisi che condiziona il livello di sicurezza)							Rif. Elaborato e paragrafo
1	Analisi della regolarità (p.7.2.2 NTC08)						REL_3_ par_3
1.1	Regolarità in pianta:	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> NO ( $\alpha_u/\alpha_l$ pari alla media tra 1 ed i valori specifici)				
1.2	Regolare in elevazione	<input checked="" type="checkbox"/> SI ( $K_R=1$ )	<input type="checkbox"/> NO ( $K_R=0.80$ )				
2	Tipologie strutturali e fattori di struttura $q = k_w \cdot q_0 \cdot K_R$						REL2_p ar_6
2.1	Valore del fattore q per la classe di duttilità <b>BASSA - "CDB"</b>						
	TIPOLOGIA <i>(tab. 7.4.1 NTC08)</i>	Reg. in pianta	$\alpha_u/\alpha_l$	$q_0$	Fattore q		
					Regolare in altezza	Non regolare in altezza	
2.1.1	Strutture a telaio, a pareti accoppiate, miste						
	strutture a telaio o miste equivalenti a telai						
a	strutture a telaio di un piano	SI	1,1	3,3	<input type="checkbox"/> 3,30	<input type="checkbox"/> 2,64	
		NO	1,05	3,15	<input type="checkbox"/> 3,15	<input type="checkbox"/> 2,52	
b	strutture a telaio con più piani ed una sola campata	SI	1,2	3,6	<input type="checkbox"/> 3,60	<input type="checkbox"/> 2,88	
		NO	1,1	3,3	<input type="checkbox"/> 3,30	<input type="checkbox"/> 2,64	
c	strutture a telaio con più piani e più campate	SI	1,3	3,9	<input type="checkbox"/> 3,90	<input type="checkbox"/> 3,12	
		NO	1,15	3,45	<input type="checkbox"/> 3,45	<input type="checkbox"/> 2,76	
	strutture a pareti o miste equivalenti a pareti						
a	strutture con solo due pareti non accoppiate per direzione orizzontale	SI	1	3	<input type="checkbox"/> $3,00 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	<input type="checkbox"/> $2,40 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	
		NO	1	3	<input type="checkbox"/> $3,00 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	<input type="checkbox"/> $2,40 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	
b	altre strutture a pareti non accoppiate	SI	1,1	3,3	<input type="checkbox"/> $3,30 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	<input type="checkbox"/> $2,64 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	
		NO	1,05	3,15	<input type="checkbox"/> $3,15 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	<input type="checkbox"/> $2,52 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	
c	strutture a pareti accoppiate o miste equivalenti a pareti	SI	1,2	3,6	<input checked="" type="checkbox"/> $3,60 \cdot k_w = 2,16$	<input type="checkbox"/> $2,88 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	
		NO	1,1	3,3	<input type="checkbox"/> $3,30 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	<input type="checkbox"/> $2,64 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	
2.1.2	Strutture a pareti non accoppiate				3	<input type="checkbox"/> $3,00 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	<input type="checkbox"/> $2,40 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$
2.1.3	Strutture deformabili torsionalmente				2	<input type="checkbox"/> $2,00 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	<input type="checkbox"/> $1,60 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$
2.1.4	Strutture a pendolo inverso				1,5	<input type="checkbox"/> $1,50 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$	<input type="checkbox"/> $1,20 \cdot k_w = \_\_\_\_\_\_$
2.1.5	$K_w = 0,60$ compreso tra 0.5 e 1 (p. 7.4.3.2 NTC08)						
2.2	<input type="checkbox"/> Comportamento non dissipativo $q = 1$						

2.3	<input type="checkbox"/> Coefficiente di struttura per la classe di duttilità Alta "CDA" :      q= _____	
2.4	<input type="checkbox"/> Fattore di struttura calcolato a mezzo di analisi statica non lineare    q= _____	
2.5	<input type="checkbox"/> altro q = _____    specificare: _____	
3	<input type="checkbox"/> Quota dello "zero sismico" 0	
4	<b>Componente Verticale</b> del Sisma (q= 1.5 - obbligatoria per zona sismica 1 e 2, nei casi di cui al <i>p. 7.2.1 NTC 08</i> )	
4.1	<input checked="" type="checkbox"/> trascurata	
4.2	<input type="checkbox"/> presenza di elementi pressoché orizzontali con luce superiore a 20 m	
4.3	<input type="checkbox"/> elementi precompressi (con l'esclusione dei solai di luce inferiore a 8 m)	
4.4	<input type="checkbox"/> elementi a mensola di luce superiore a 4 m;	
4.5	<input type="checkbox"/> strutture di tipo spingente, pilastri in falso, edifici con piani sospesi	
4.6	<input type="checkbox"/> costruzioni con isolamento nei casi specificati al <i>p. 7.10.5.3.2 NTC08</i> ;	
Osservazioni <hr/> <hr/> <hr/> <hr/> <hr/>		

**2.C- QUADRO DI SINTESI SULLE CARATTERISTICHE DEI MATERIALI**

Rif. Elaborato e paragrafo

1	Caratteristiche meccaniche del cls e delle barre di armatura in sede di progetto (p. 4.1 - NTC08)															REL_4_p ar_2	
1.1	Calcestruzzo: resistenza a compressione di calcolo (p. 4.1.2.1.1.1 NTC08) $f_{cd}=\alpha_{cc}f_{ck}/\gamma_c$																
			C8/10	C12/15	C16/20	C20/25	C25/30	C28/35	C32/40	C35/40	C40/45	C45/55	C50/60	C55/67	C60/75		
		$f_{cd}$ (MPa)	5	7	9	11	14	16	18	20	23	26	28	31	34		
	1.1.1	<p>Per opere di <b>fondazione</b> (classe <math>\geq</math> C20/25 per tutte le zone sismiche - p. 7.4.2 NTC08):</p> <p>elemento/i strutturale 1 Platea cl. resistenza C25/30 <math>f_{cd}=14,17</math> MPa</p> <p>elemento/i strutturale 2 _____ cl. resistenza C ____/ ____ <math>f_{cd}=\text{_____}</math> MPa</p> <p>elemento/i strutturale 3 _____ cl. resistenza C ____/ ____ <math>f_{cd}=\text{_____}</math> MPa</p>															
	1.1.2	<p>Per opere <b>in elevazione</b> (classe <math>\geq</math> C20/25 per tutte le Zone sismiche - p. 7.4.2 NTC08):</p> <p>elemento/i strutturale 1 Pareti cl. resistenza C25/30 <math>f_{cd}= 14,17</math> MPa</p> <p>elemento/i strutturale 2 Soletta copertura cl. resistenza C25/30 <math>f_{cd}= 14,17</math> MPa</p> <p>elemento/i strutturale 3 _____ cl. resistenza C ____/ ____ <math>f_{cd}=\text{_____}</math> MPa</p> <p>elemento/i strutturale 4 _____ cl. resistenza C ____/ ____ <math>f_{cd}=\text{_____}</math> MPa</p> <p>elemento/i strutturale 5 _____ cl. resistenza C ____/ ____ <math>f_{cd}=\text{_____}</math> MPa</p>															
	1.2	<p>Armatura per calcestruzzo</p> <p><input checked="" type="checkbox"/> B450C <math>f_{yd}=f_{yk}/\gamma_s=450/1,15=391,3</math> MPa (p.4.1.2.1.1.3 NTC08)</p> <p><input type="checkbox"/> B450A (in zone sismiche per diametri tra 5 e 10 mm, reti e tralicci, armature trasversale nelle condizioni di cui al p. 7.4.2.2 NTC08)</p>															
2	Altri materiali utilizzati																
2.1	Acciaio da carpenteria classe di resistenza _____ $f_{yd}=\text{_____}$ MPa																
2.2	Legno massiccio/lamellare classe di resistenza _____																

2.3	Altro <hr/> <hr/> <hr/>	
	Osservazioni <hr/> <hr/>	

2.D- QUADRO DI SINTESI SUI CRITERI DI MODELLAZIONE			Rif. Elaborato e paragrafo
1	Caratteristiche dei solai ai fini della modellazione strutturale		
1.1	Solai infinitamente rigidi nel loro piano (p. 7.2.6 NTC08):		
	1.1.1 <input checked="" type="checkbox"/>	Solai con soletta in c.a. di spessore pari a 4 cm e privi di aperture significative	
	1.1.2 <input type="checkbox"/>	Solai misti legno e acciaio e soletta in calcestruzzo armato di almeno 5 cm collegata con connettori a taglio e privi di aperture significative	
	1.1.3 <input type="checkbox"/>	Solai che rispettano la verifica analitica di cui al (p. C7.2.6 Circ. Min 617/09)	
1.2	Solai deformabili (se presenti)		
	1.2.1 <input type="checkbox"/>	Non considerati nel modello di calcolo	
	1.2.2 <input type="checkbox"/>	Modellati con propria rigidezza (indicare l'elaborato ed il paragrafo dove è illustrata la modalità di modellazione) _____	
1.3	Indicare l'estensione media percentuale (rispetto alla superficie media di piano)		
	TUTTI i solai di piano	Rigido _____ %	Deformabile _____ %
	Solaio da Piano ___ a ___	Rigido _____ %	Deformabile _____ %
	Solaio a Piano _____	Rigido _____ %	Deformabile _____ %
	Solaio a Piano _____	Rigido _____ %	Deformabile _____ %
	Solaio a Piano _____	Rigido _____ %	Deformabile _____ %
	Solaio a Piano _____	Rigido _____ %	Deformabile _____ %
	Copertura/e:	Rigido 100 %	Deformabile _____ %
	Altro _____	Rigido _____ %	Deformabile _____ %



	Altro _____	_____	_____	
2	<input type="checkbox"/> Strutture di fondazione non modellate (incastro alla base)			
	Osservazioni			
	_____			
	_____			
	_____			
	_____			

2.E-QUADRO DI SINTESI SULL'ANALISI STRUTTURALE ESEGUITA				Rif. Elaborato e paragrafo
1	<input type="checkbox"/> Analisi Statica Lineare (p. 7.3.3.2 NTC08)			
1.1	<input type="checkbox"/> Periodo fondamentale di vibrazione $T_1=C_1H^{3/4} =$ _____ sec			
1.2	<input type="checkbox"/> Rispettate le condizioni di applicabilità dell'analisi: $T_1 \leq 2,5T_c$ oppure $T_1 \leq 2,5T_c$			
1.3	Effetti torsionali considerati nel seguente modo	<input type="checkbox"/> Eccentricità accidentale 5% (p. 7.2.6 NTC08)	<input type="checkbox"/> Approccio semplificato (p. 7.3.7 NTC08)	
2	<input type="checkbox"/> Dinamica Lineare con spettro di risposta (p. 7.3.3.1 NTC08)			REL_3_par_3
2.1	<input checked="" type="checkbox"/> Sono stati considerati un numero di modi la cui massima partecipante è pari a			
	89,4 % > 85%			
2.2	<input checked="" type="checkbox"/> Si è tenuto conto degli effetti torsionali applicando un'eccentricità accidentale 5% (p. 7.2.6 NTC08)			
2.3	<input checked="" type="checkbox"/> Caratteristiche modali della struttura:			
		Periodo [sec]	Massa partecipante [%]	Direzione prevalente [X,Y]
	1° Modo	0.121	83.8	Y
	2° Modo	0.033	54.5	X
	3° Modo	0.009	43.9	X

3	Analisi statica non lineare (p. 7.3.4.1 e 7.8.1.5.4 NTC08)		
3.1	Distribuzione di forze adottata: <b>Gruppo 1</b> – Distribuzione principale (p. 7.3.4.1 NTC08)		
	3.1.1	Proporzionale alle forze statiche se il modo fondamentale di vibrare ha massa partecipante >75% e a condizione di utilizzare la distribuzione uniforme del Gruppo 2	
	3.1.2	Proporzionale alla forma modale se il modo fondamentale di vibrare ha massa partecipante >75 %	
	3.1.3	Proporzionale ai tagli di piano calcolati con analisi dinamica lineare se $T_1 > T_c$	
	Distribuzione di forze adottata: <b>Gruppo 2</b> – Distribuzione Secondaria (p. 7.3.4.1 NTC08)		
	3.2		
3.2.1	Distribuzione uniforme		
3.2.2	Distribuzione adattiva		
3.3	Effetti torsionali: eccentricità accidentale 5% (p. 7.2.6 NTC08)		
3.4	Si allegano al progetto le curve di capacità		
4	Analisi non lineare dinamica TIME HISTORY (p. 7.3.4.2 NTC08)		

2.F- QUADRO DI SINTESI SULLE VERIFICHE DI SICUREZZA PER I VARI LIVELLI PRESTAZIONALI				Rif. Elaborato e paragrafo
1	Verifiche di sicurezza svolte per la struttura in elevazione:			REL_2_par_10
1.1	<b>RESISTENZA STATO LIMITE ULTIMO</b> (C8.7.2.5 Circ. Min. 617/09 e p. 4.1.2.1 NTC08) per			
1.1.1	Sforzo normale e flessione (p. 4.1.2.1.2 NTC08)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
1.1.2	Taglio (p. 4.1.2.1.3 NTC08) (p. 4.1.2.1.3 NTC08)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
1.1.3	Punzonamento (p. 4.1.2.1.3.4 NTC08)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
1.1.4	Azione Torcente (p. 4.1.2.1.4 NTC08)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
1.1.5	Altro (resistenza elementi tozzi (p.4.1.2.1.5), fatica (p.4.1.2.1.6), stabilità elementi snelli (p.4.1.2.1.7.2))	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
Motivo omissioni				
_____				
_____				
Osservazioni				

1.2	<b>RESISTENZA SLV/SLC per elementi dissipativi in CDA e CDB (Cap. 7 NTC08) per</b>			
1.2.1	Travi con applicazione della gerarchia delle resistenze (p.7.4.4.1 NTC08)	<input type="checkbox"/> SI	<input checked="" type="checkbox"/> OMESSE	
1.2.2	Pilastrini con applicazione della gerarchia delle resistenze (p.7.4.4.2 NTC08)	<input type="checkbox"/> SI	<input checked="" type="checkbox"/> OMESSE	
1.2.3	Nodi trave- pilastro (solo per CDA - p.7.4.4.3.1 NTC08)	<input type="checkbox"/> SI	<input checked="" type="checkbox"/> OMESSE	
1.2.4	Pareti dissipative (p.7.4.4.5 NTC08)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
1.2.5	Travi di accoppiamento dei sistemi a parete (p.7.4.4.5 NTC08)	<input type="checkbox"/> SI	<input checked="" type="checkbox"/> OMESSE	
1.2.6	Pareti estese debolmente armate (p.7.4.3.1 NTC08)	<input type="checkbox"/> SI	<input checked="" type="checkbox"/> OMESSE	
	Motivo omissioni  Gli elementi per i quali sono state omesse le verifiche non sono presenti nella struttura in questione  <hr/> <hr/>			
	Altro  <hr/> <hr/>			
1.3	<input checked="" type="checkbox"/> <b>DUTTILITA' E CAPACITA' DI DEFORMAZIONE (p.7.3.6.2 NTC08)</b>			
1.4	<b>STATI LIMITE DI ESERCIZIO (p. 4.1.2.2 NTC08)</b>			
1.4.1	Verifiche di deformabilità (p. 4.1.2.2.2 NTC08)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
1.4.2	Verifiche di fessurazione (p. 4.1.2.2.4 NTC08)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
1.4.3	Verifica delle tensioni di esercizio (p. 4.1.2.2.5. NTC 08)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
1.4.4	Altro (fatica, vibrazioni..)	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE	
	Motivo omissione  <hr/> <hr/>			

1.5	<b>DEFORMABILITA' SLD</b> (p. 7.3.7.2 NTC08)			
	1.5.1	$d_r < 0,005 h$ Tamponamenti collegati rigidamente alla struttura che interferiscono con la deformabilità della stessa	<input type="checkbox"/> SI	<input checked="" type="checkbox"/> OMESSE
	1.5.2	$d_r \leq d_{rp} \leq 0,01 h$ Tamponamenti progettati in modo da non subire danni a seguito di spostamenti di interpiano $d_{rp}$ per effetto della loro deformabilità intrinseca ovvero dei collegamenti della struttura	<input type="checkbox"/> SI	<input checked="" type="checkbox"/> OMESSE
1.5.3	Motivo omissioni _Non esistono pareti di tamponamento _____			
1.6	<b>OPERATIVITA' SLO</b> (p. 7.3.7.2 NTC08) (per Classe d'uso III e IV)			
	1.6.1	$d_r < 0,0033 h$ Tamponamenti collegati rigidamente alla struttura che interferiscono con la deformabilità della stessa	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	1.6.2	$d_r \leq d_{rp} \leq 0,0066 h$ Tamponamenti progettati in modo da non subire danni a seguito di spostamenti di interpiano $d_{rp}$ per effetto della loro deformabilità intrinseca ovvero dei collegamenti della struttura	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
1.6.3	Motivo omissioni _____ _____			
Altro _____				
2	Verifiche svolte in fondazione			REL_3_par_6.2
2.1	Fondazioni superficiali			
	2.1.1	Carico limite terreno/fondazione (GEO)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	2.1.2	Collasso per scorrimento sul piano di posa (GEO)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	2.1.3	Raggiungimento della resistenza negli elementi strutturali (STR)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	2.1.4	SLE: Compatibilità di cedimenti e distorsioni (p. 6.4.2.2 e 7.11.5.3.1 NTC08) per stati limite di servizio (SLE e SLD)	<input checked="" type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
Motivo omissioni _____				

2.2	Fondazioni su pali			
	2.2.1	Carico limite azioni assiali (GEO)	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	2.2.2	Carico limite azioni trasversali (GEO)	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	2.2.3	Carico limite per sfilamento per azioni di trazione (GEO)	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	2.2.4	Raggiungimento resistenza dei pali (STR)	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	2.2.5	Raggiungimento resistenza struttura di collegamento pali (STR)	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
	2.2.6	SLE: compatibilità di cedimenti e distorsioni (p. 6.4.2.2 e 7.11.5.3.2 NTC08) per stati limite di servizio (SLE e SLD)	<input type="checkbox"/> SI	<input type="checkbox"/> OMESSE
Motivo omissioni				
<hr/>				
2.3	<input type="checkbox"/> Coefficienti parziali di sicurezza secondo l'Approccio 1 (p. 7.11.53 e Cap. 6 NTC 08)			
2.4	<input checked="" type="checkbox"/> Coefficienti parziali di sicurezza secondo l'Approccio 2 (p. 7.11.53 e Cap. 6 NTC 08)			
2.5	Verifica del collegamento orizzontale a livello di fondazione (p.7.2.5.1 NTC08):			
2.5.1	<input type="checkbox"/> L'analisi della sovrastruttura ha portato in conto gli effetti indotti da spostamenti relativi al terreno come riportato al p. 3.2.5.2 NTC08 (obbligatoriamente in assenza di un reticolo di travi o di piastra di base)			
2.5.2	<input checked="" type="checkbox"/> Le strutture di fondazione (reticolo di travi e/o piastre) sono state dimensionate in modo adeguato ad assorbire le forze assiali, che, in assenza di valutazioni più accurate possono essere assunte pari a $\pm 0,3 N_{sd}a_{max}/g$ per profilo stratigrafico di tipo B $\pm 0,4 N_{sd}a_{max}/g$ per profilo stratigrafico di tipo C $\pm 0,6 N_{sd}a_{max}/g$ per profilo stratigrafico di tipo D			

3	Rispetto dei dettagli costruttivi degli elementi progettati (p. 7.4.6 NTC 08)			
3.1	Sono rispettate le limitazioni geometriche nei seguenti elementi strutturali:			
3.1.1	Travi (p.7.4.6.1.1 NTC08) [b <sub>i</sub> =Larghezza elemento; h <sub>i</sub> =altezza elemento]			
	<input type="checkbox"/> Larghezza della trave <b>b<sub>tr</sub></b> ≥ max (20 cm; 0.25 h <sub>tr</sub> )			
	<input type="checkbox"/> Per travi a spessore <b>b<sub>trave</sub></b> ≤ min (b <sub>Pil</sub> +H <sub>Tr</sub> ; 2b <sub>Pil</sub> )			
	<input type="checkbox"/> Pilastrini in falso: nessuna eccentricità tra l'asse delle travi che sostengono pilastrini in falso e l'asse dei pilastrini che le sostengono			
3.1.2	<input type="checkbox"/> Pilastrini: Lato pilastrino ≥ 25 cm (p. 7.4.6.1.2 NTC08)			

	3.1.3	<input type="checkbox"/> Nodi trave – pilastro (p. 7.4.6.1.3 NTC08)	
	3.1.4	<input checked="" type="checkbox"/> Pareti (p.7.4.6.1.4 NTC08) :  Spessore $\geq$ min (15 cm; 1/20 h <sub>interpiano</sub> ; 20 cm*) (* in presenza travi di accoppiamento con armature inclinate)	
3.2		Sono rispettate le limitazioni di armatura di	
	3.2.1	<input type="checkbox"/> Travi (p. 4.1.6.1.1 e 7.4.6.2.1 NTC08)	
	3.2.2	<input type="checkbox"/> Pilastri (p. 4.1.6.1.2 e 7.4.6.2.2 NTC08) –  <input type="checkbox"/> 1% $\leq$ $\rho$ $\leq$ 4%; <input type="checkbox"/> interasse barre longitudinali non superiore a 25 cm	
	3.2.3	<input type="checkbox"/> Nodi trave-pilastro (p. 7.4.6.2.3 NTC08)	
	3.2.4	<input checked="" type="checkbox"/> Pareti (p. 7.4.6.2.5 NTC08)  <input checked="" type="checkbox"/> 1% $\leq$ $\rho$ $\leq$ 4%; <input type="checkbox"/> interasse barre longitudinali non superiore a 30 cm	
	3.2.5	<input type="checkbox"/> Travi di accoppiamento tra pareti (p. 7.4.6.2.4 NTC08)	
	3.2.6	<input checked="" type="checkbox"/> Fondazioni (p.7.2.5 NTC08)  Armatura longitudinale travi di fondazione $\geq$ 0,2% Area sezione trasversale  Armatura longitudinale pali di fondazione $\geq$ 0,3% Area sezione trasversale	
3.3		All'interno delle zone critiche:	
	3.3.1	<input type="checkbox"/> Sono rispettate le lunghezze minime (travi p.7.4.6.1.1 NTC08, pilastri p.7.4.6.1.2 NTC08 e pareti p.7.4.6.1.4 NTC08)	
	3.3.2	<input checked="" type="checkbox"/> Sono rispettate le percentuali di armatura per travi (p.7.4.6.2.1 NTC08), pilastri (p.7.4.6.2.2 NTC08) e pareti (p. 7.4.6.2.4 NTC 08)	
4		Verifica allo SLV degli elementi non strutturali e degli impianti (p.7.3.6.3 NTC08)	
	4.1	<input type="checkbox"/> Verifica espulsione fuori dal piano di elementi costruttivi senza funzione strutturale (es. tamponamenti come indicato al p.7.2.3 NTC08)	
	4.2	<input type="checkbox"/> Verifica di resistenza delle strutture di sostegno degli impianti principali e di collegamento alla struttura portante (p.7.2.3NTC08)	
	Osservazioni		
	<hr/>		
	<hr/>		
	<hr/>		

<b>2.G- SINTESI DEI RISULTATI</b>		Rif. Elaborato e paragrafo
1	<b>Si allegano le configurazioni deformate</b>	REL_2_par_10
2	<b>Si allegano i diagrammi delle sollecitazioni e degli spostamenti (3D e 2D)</b>	REL_2_par_10
3	<b>Si allegano i diagrammi delle principali verifiche di sicurezza (3D e 2D)</b>	REL_2_par_10