



CIRI EDILIZIA E COSTRUZIONI
CENTRO INTERDIPARTIMENTALE DI RICERCA INDUSTRIALE
ALMA MATER STUDIORUM - UNIVERSITÀ DI BOLOGNA

CONVENZIONE DI RICERCA CON
PROVINCIA DI RAVENNA

Istituto Professionale di Stato per i Servizi Commerciali
Turistici e Sociali
"E. Stoppa"
Via Francesco Baracca, 62 - LUGO

"VALUTAZIONE DI VULNERABILITA' SISMICA"



RELAZIONE TECNICO ILLUSTRATIVA

CORPO B

PROT. n. 254 del 16/07/2013

Collaboratori
Ing. Ciriaco Chinni
Ing. Andrea Incerti
Ing. Valentina Rinaldini
Ing. Lorenzo Bacci

Direttore
Prof. Ing. Marco Savoia

Responsabile Scientifico
Prof. Ing. Claudio Mazzotti

CIRI - EDILIZIA E COSTRUZIONI
ALMA MATER STUDIORUM - UNIVERSITÀ DI BOLOGNA
Via del Lazzaretto, 15/5 - 40131 BOLOGNA - ITALIA
CF. 80007010376 - TEL. 051/209322

ALMA MATER STUDIORUM • UNIVERSITÀ DI BOLOGNA
CIRI EDILIZIA E COSTRUZIONI
CENTRO INTERDIPARTIMENTALE DI RICERCA INDUSTRIALE
VIA DEL LAZZARETTO 15/5 - 40131 - BOLOGNA - ITALIA - TEL. +39 0512090355 - FAX. +39 0512090322

INDICE

1. PREMESSA.....	3
2. INDIVIDUAZIONE DELL'AREA.....	4
3. DESCRIZIONE DELLA STRUTTURA	5
4. RILIEVO IN SITO	6
5. ELEMENTI DI VULNERABILITÀ SISMICA.....	7
6. VALUTAZIONE DELLA DOMANDA	7
7. STIMA DELLA CAPACITÀ.....	9
7.1. Valutazione dei tagli resistenti di piano e della pseudo-accelerazione	9
7.2. Calcolo del coefficiente riduttivo della resistenza del fabbricato (C_{rid}).....	12
7.3. Calcolo dell'accelerazione al suolo di collasso dell'edificio (PGA_c)	18
8. VULNERABILITÀ E CONFRONTO DOMANDA – OFFERTA.....	18
9. CLASSIFICAZIONE RE.SIS.TO [®]	19
10. POSSIBILI INTERVENTI	20
11. RIFERIMENTI NORMATIVI E BIBLIOGRAFICI.....	20
12. ALLEGATO 1: SCHEDE DI SINTESI	21
13. ALLEGATO 2: DOCUMENTAZIONE FOTOGRAFICA.....	22

1. Premessa

La presente relazione riguarda la valutazione speditiva del livello di vulnerabilità sismica dell'Istituto Professionale di Stato i Servizi Commerciali Turistici e Sociali "E. Stoppa" sito in via Francesco Baracca, 62 Lugo.

Le valutazioni descritte nel seguito sono prevalentemente di carattere globale, ossia relative alla fabbrica nel suo insieme ma coinvolgono anche alcuni aspetti di carattere locale, ossia relative ai meccanismi collasso locale di alcuni macroelementi ritenuti particolarmente vulnerabili. L'analisi è finalizzata al processo di acquisizione della conoscenza strutturale e della vulnerabilità sismica dell'edificio nella situazione attuale.

La conoscenza dello stato di fatto dell'edificio assume fondamentale importanza nella valutazione delle verifiche di sicurezza dell'edificio e nella progettazione di eventuali interventi successivi di adeguamento e miglioramento antisismico.

La presente relazione prende in considerazione una metodologia di valutazione semplificata in grado di definire delle priorità di intervento, per quanto riguarda la sicurezza sismica degli edifici, redigendo un elenco di edifici disposti in ordine di priorità.

Si sottolinea che tale relazione è stata redatta previa:

- ricerca della documentazione cartacea e in formato digitale relativa all'immobile con riferimento agli interventi pregressi e allo stato di fatto attuale;
- sopralluoghi ispettivi atti a verificare la corrispondenza degli elaborati allo stato di fatto oltre che indagini di tipo visivo sui principali elementi strutturali ispezionabili.

Per le valutazioni di carattere globale sono stati utilizzati i seguenti strumenti:

- compilazione della scheda CNR-GNDT di II livello [3];
- utilizzo della metodologia speditiva per la Valutazione di Vulnerabilità sismica, messa a punto dal Centro Interdipartimentale di Ricerca Industriale Edilizia e Costruzioni - Università di Bologna;
- utilizzo della classificazione *RE.SIS.TO*[®].

Per le valutazioni di carattere locale sono state effettuate alcune semplici considerazioni basate sulle accelerazioni alla base e sulla conformazione degli elementi strutturali.

2. Individuazione dell'area

L'area in cui sorge l'Istituto Stoppa è collocata nel centro della città di Lugo. La zona in esame è totalmente pianeggiante di estensione circa pari a circa 3700 mq, è delimitata su due lati rispettivamente da via Baracca e via Manzoni, sempre sul lato di via Manzoni si apre l'ingresso al cortile interno, mentre lato via Baracca è in adiacenza a edifici del medesimo aggregato.

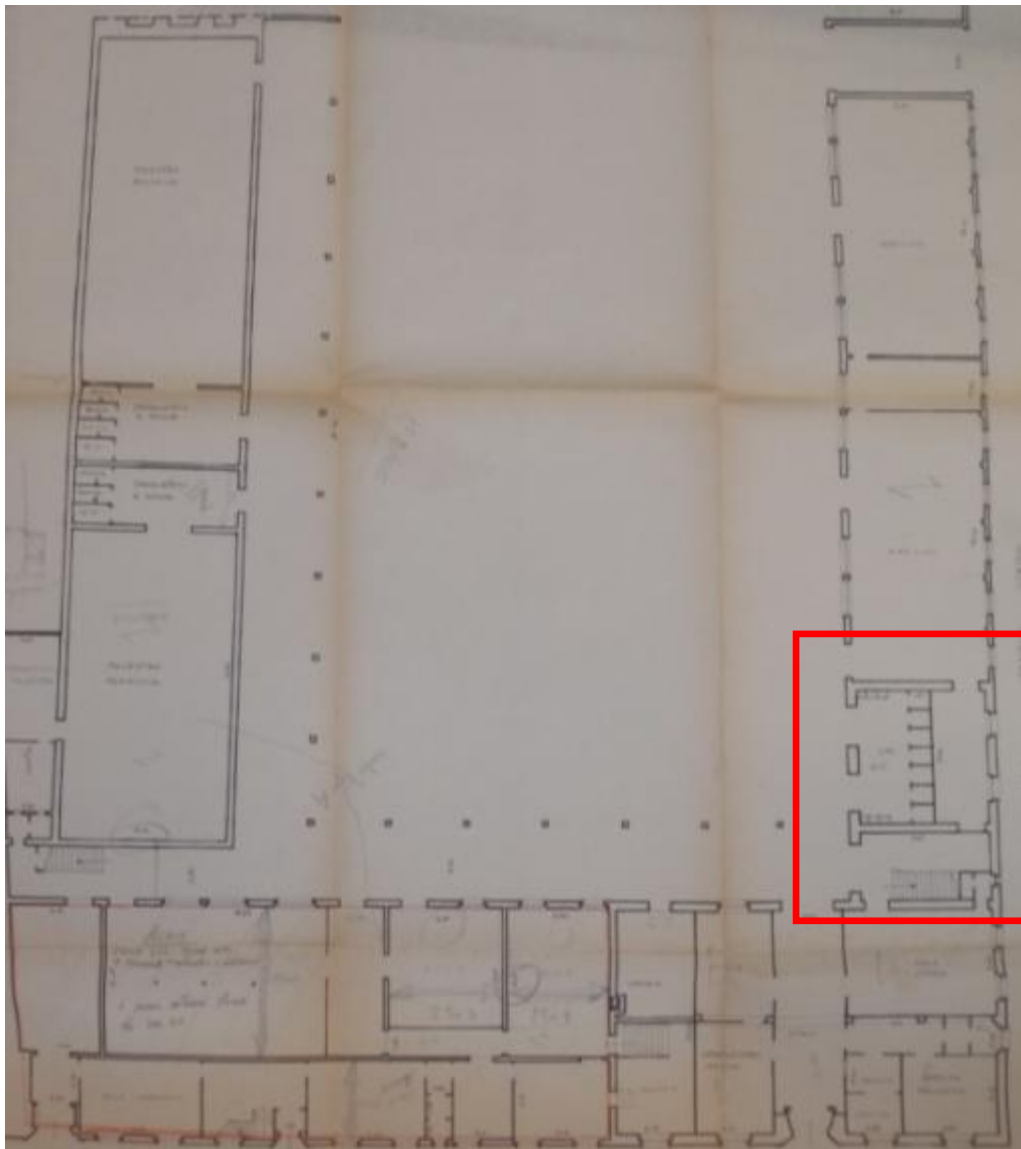


3. Descrizione della struttura

L'edificio oggetto della presente relazione si inserisce in un complesso la cui età di costruzione o di successivi interventi di ristrutturazione o ampliamento è piuttosto articolata; la struttura è realizzata in muratura portante.

La struttura presenta una pianta approssimativamente a "C", che si sviluppa, senza giunti strutturali fra i corpi principali che la compongono, attorno al cortile interno, in elevazione invece si identificano diverse irregolarità, per questo si è proceduto ad una separazione della struttura in più corpi, ciascuno di altezza omogenea. Ovviamente l'irregolarità in altezza verrà opportunamente tenuta in conto come vulnerabilità aggiuntiva dell'edificio.

L'oggetto della presente relazione è il "Corpo B", che si sviluppa all'incrocio tra l'ala dell'edificio in adiacenza a via Matteotti con l'ala dell'edificio disposta su via Baracca. L'edificio è articolato in tre piani ed un sottotetto, con solai in latero cemento, non sono stati riscontrati cordoli di pino o altri sistemi di ritegno e collegamento dei maschi murari. La copertura è realizzata con travetti prefabbricati e tavelle in laterizio.



5. Elementi di vulnerabilità sismica

Nell'edificio sono presenti alcune criticità che sono state prese in considerazione nella presente scheda di vulnerabilità dell'edificio, che saranno da valutare nei futuri interventi di miglioramento sismico. In particolare:

- **Assenza di giunti strutturali fra i corpi di fabbrica** (irregolarità in pianta), **irregolarità in altezza, tali le irregolarità si riferiscono all'edificio nella sua globalità non al Corpo A oggetto della presente analisi;**
- **Non sono presenti catene o cordoli di piano**, tali elementi sono presidi fondamentali per evitare il ribaltamento fuori dal piano dei maschi murari, considerando che questi devono sostenere anche la spinta orizzontale esercitata dalle coperture voltate del corridoio a piano terra;
- **Fasce di piano deboli.**

6. Valutazione della domanda

Le azioni sismiche sulla costruzione vengono valutate in relazione ad un periodo di riferimento V_R che si ricava, per ciascun tipo di costruzione, moltiplicandone la vita nominale V_N per il coefficiente d'uso C_U :

$$V_R = V_N \cdot C_U$$

Il valore del coefficiente d'uso C_U è definito, al variare della classe d'uso, come mostrato in tabella:

Valori del coefficiente d'uso C_U

CLASSE D'USO	I	II	III	IV
COEFFICIENTE C_U	0,7	1,0	1,5	2,0

Se $V_R \leq 35$ anni si pone comunque $V_R = 35$ anni.

In presenza di azioni sismiche, con riferimento alle conseguenze di una interruzione di operatività o di un eventuale collasso, le costruzioni sono suddivise in classi d'uso così definite:

Classe I: Costruzioni con presenza solo occasionale di persone, edifici agricoli.

Classe II: Costruzioni il cui uso preveda normali affollamenti, senza contenuti pericolosi per l'ambiente e senza funzioni pubbliche e sociali essenziali. Industrie con attività non pericolose per l'ambiente. Ponti, opere infrastrutturali, reti viarie non ricadenti in Classe d'uso *III* o in Classe d'uso *IV*, reti ferroviarie la cui interruzione non provochi situazioni di emergenza. Dighe il cui collasso non provochi conseguenze rilevanti.

Classe III: Costruzioni il cui uso preveda affollamenti significativi. Industrie con attività pericolose per l'ambiente. Reti viarie extraurbane non ricadenti in Classe d'uso *IV*. Ponti e reti ferroviarie la cui interruzione provochi situazioni di emergenza. Dighe rilevanti per le conseguenze di un loro eventuale collasso.

Classe IV: Costruzioni con funzioni pubbliche o strategiche importanti, anche con riferimento alla gestione della protezione civile in caso di calamità. Industrie con attività particolarmente pericolose per l'ambiente. Reti viarie di tipo A o B, di cui al D.M. 5 novembre 2001, n. 6792, "Norme funzionali e geometriche per la costruzione delle strade", e di tipo C quando appartenenti ad itinerari di collegamento tra capoluoghi di provincia non altresì serviti da strade di tipo A o B. Ponti e reti ferroviarie di importanza critica per il mantenimento delle vie di comunicazione,

particolarmente dopo un evento sismico. Dighe connesse al funzionamento di acquedotti e a impianti di produzione di energia elettrica.

La vita nominale di un'opera strutturale V_N è intesa come il numero di anni nel quale la struttura, purché soggetta alla manutenzione ordinaria, deve potere essere usata per lo scopo al quale è destinata. La vita nominale dei diversi tipi di opere è quella riportata in tabella e deve essere precisata nei documenti di progetto.

Vita nominale V_N per diversi tipi di opere

TIPI DI COSTRUZIONE		Vita Nominale V_N (in anni)
1	Opere provvisorie – Opere provvisionali - Strutture in fase costruttiva ¹	≤ 10
2	Opere ordinarie, ponti, opere infrastrutturali e dighe di dimensioni contenute o di importanza normale	≥ 50
3	Grandi opere, ponti, opere infrastrutturali e dighe di grandi dimensioni o di importanza strategica	≥ 100

	V_N	Classe	C_U	V_R
Edificio oggetto di analisi	50	III	1.5	75

Le probabilità di superamento nel periodo di riferimento, P_{VR} , cui riferirsi per individuare l'azione sismica agente in ciascuno degli stati limite considerati, sono riportate nella successiva tabella:

Stati Limite		P_{VR} : Probabilità di superamento nel periodo di riferimento V_R
Stati limite di esercizio	SLO	81%
	SLD	63%
Stati limite ultimi	SLV	10%
	SLC	5%

Qualora la protezione nei confronti degli stati limite di esercizio sia di prioritaria importanza, i valori di P_{VR} forniti in tabella devono essere ridotti in funzione del grado di protezione che si vuole raggiungere.

Sono stati considerati lo stato limite di salvaguardia della vita, SLV, e lo stato limite di danno, SLD. Si calcola per entrambi il periodo di ritorno T_R :

$$T_R = -\frac{V_R}{\ln(1-P_{VR})} = -\frac{C_U \cdot V_N}{\ln(1-P_{VR})}$$

T_R (SLV)= 712 anni

T_R (SLD)= 75 anni

La posizione dell'Istituto "E. Stoppa" è identificata dalle coordinate: longitudine 11°9'15.068; latitudine 44°41'8.693.

- Valori dei parametri a_g, F_0, T_C^* per lo Stato Limite di Danno (SLD):

$a_g = 0.085g$

$F_0 = 2.440$

$T_C^* = 0.281 \text{ sec}$

- Valori dei parametri a_g, F_0, T_C^* per lo Stato Limite di Danno (SLV):

$$a_g = 0.213g$$

$$F_0 = 2.403$$

$$T_C^* = 0.310 \text{ sec}$$

Le accelerazioni orizzontali massime, a_g , rispetto ai periodi di ritorno dell'azione sismica di 75 e 712 anni sono rispettivamente di:

$$a_g \text{ (SLD)} = 0.085g$$

$$a_g \text{ (SLV)} = 0.213g$$

Non avendo a disposizione i risultati di una prova geotecnica per la determinazione della categoria di sottosuolo, si ipotizza per il sito la categoria sottosuolo tipo C (depositi di terreni a grana grossa, mediamente addensati o terreni a grana fina mediamente consistenti).

Alla categoria tipo C corrisponde un coefficiente di amplificazione stratigrafica $S_s(\text{SLD})=1.5$ e $S_s(\text{SLV})=1,394$, rispettivamente per lo Stato Limite di Danno e di Salvaguardia della Vita, considerando poi unitario il coefficiente di amplificazione topografico S_T si hanno relativamente agli Stati Limite citati le accelerazioni massime di picco al suolo:

$$PGA_D \text{ (SLD)} = a_g \cdot S_T \cdot S_s = 0.085g \cdot 1.0 \cdot 1.5 = 0.128g \text{ relativamente a } T_R=75 \text{ anni}$$

$$PGA_D \text{ (SLV)} = a_g \cdot S_T \cdot S_s = 0.213g \cdot 1.0 \cdot 1,394 = 0.297g \text{ relativamente a } T_R=712 \text{ anni}$$

7. Stima della capacità

Per la stima della capacità resistente dell'edificio alle azioni orizzontali è stata utilizzata la metodologia speditiva messa a punto dal Centro Interdipartimentale di Ricerca Industriale Edilizia e Costruzioni. La metodologia conduce alla definizione di un'accelerazione al suolo di collasso dell'edificio (PGA_c) attraverso la valutazione del taglio resistente dello stesso, piano per piano. Quest'ultima quantità viene valutata facendo uso di considerazioni meccaniche semplificate ed adeguata opportunamente per tenere in conto della effettiva complessità della costruzione in oggetto. Il passaggio dallo schema teorico di calcolo alle condizioni reali dell'edificio, che possono evidenziare possibili criticità strutturali individuate nel corso di sopralluoghi ma non analizzate in dettaglio, avviene facendo uso di un coefficiente C_{rid} ottenuto a partire dai parametri contenuti nelle schede di vulnerabilità sismica di II livello del GNDT [3]. Ciò consente una valutazione degli aspetti caratterizzati da maggior empirismo secondo metodologie riconosciute a livello nazionale e già applicate in diverse occasioni.

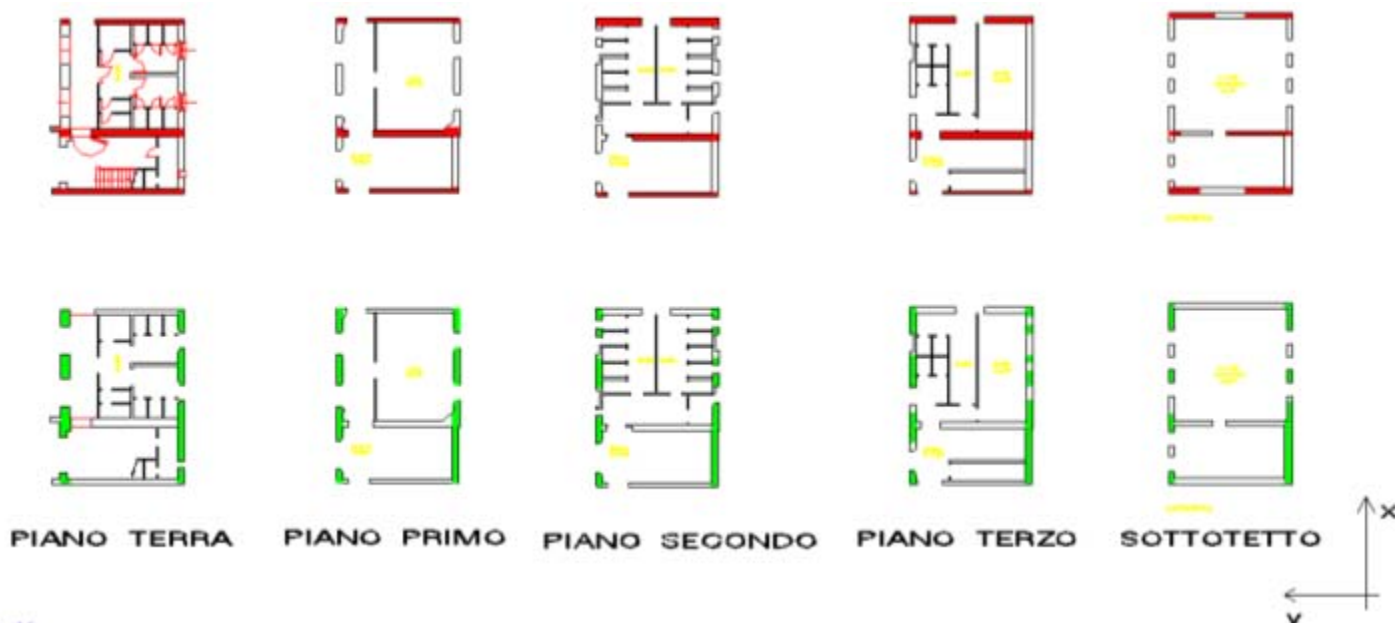
7.1. Valutazione dei tagli resistenti di piano e della pseudo-accelerazione

Il taglio resistente del generico piano i -esimo (il piano terra è identificato dall'indice "i" unitario) deve essere valutato attenendosi alla seguente procedura. Scelte due direzioni x e y di riferimento per l'edificio, si quantificano le aree delle sezioni orizzontali dei vari elementi resistenti (maschi murari) come segue:

$$A_{x,i} = \sum_{n=1}^{NM_{x,i}} A_{x,n,i} \quad A_{y,i} = \sum_{n=1}^{NM_{y,i}} A_{y,n,i}$$

dove: $A_{x,n,i}$ e $A_{y,n,i}$ sono le aree del n -esimo maschio murario resistente appartenente al piano i -esimo nelle direzioni x ed y , rispettivamente; $NM_{x,i}$ e $NM_{y,i}$ indicano il numero di elementi resistenti (maschi murari) del piano i -esimo nelle direzioni x ed y , rispettivamente.

Si riportano di seguito le rappresentazioni grafiche delle aree dei maschi murari resistenti nelle direzioni x e y e una tabella con i valori determinati con l'ausilio del CAD.



	Piano Terra	Piano Primo	Piano Secondo	Piano Terzo	Sottotetto
A_x [m ²]	7.3	7.5	6.6	6.9	5.6
A_y [m ²]	9.5	7.0	7.2	7.6	5.9
A_{tot} [m ²]	16.8	14.5	13.8	14.5	11.5

A partire dalle indicazioni progettuali (assenti in questo caso) e verificando in situ mediante ispezioni visive è stata scelta, ai fini del calcolo, la tipologia "Muratura in mattoni pieni e malta di calce". I parametri meccanici, come indicato nella Circolare delle NTC [4], sono riportati nella tabella in basso:

Tipologia di muratura	f_m [N/cm ²]	τ_0 [N/cm ²]	E [N/mm ²]	G [N/mm ²]	w [kN/m ³]
	min-max	min-max	min-max	min-max	
Muratura in mattoni pieni e malta di calce	240 400	6.0 9.2	1200 1800	400 600	18

Per determinare i valori di calcolo si considera un fattore di confidenza $FC = 1.35$ e un coefficiente di sicurezza $\gamma_m = 2.00$.

Si effettua, quindi, un'analisi dei carichi per valutare il carico q_i per unità di superficie corrispondente al generico piano i -esimo tenendo conto dei soli carichi permanenti del solaio e dei pesi propri dei maschi murari spalmati su tutta la superficie secondo l'espressione [6]:

$$q_i = \frac{(A_{x,i} + A_{y,i}) \cdot h_i}{A_{tot,i}} \cdot p_{m,i} + p_{s,i}$$

dove h_i e $A_{tot,i}$ sono, rispettivamente, l'altezza e l'area totale coperta di piano, $p_{m,i}$ è il peso specifico della muratura (preso dalla tabella Circolare), $p_{s,i}$ è il carico permanente per unità di superficie del solaio. Il peso totale del piano i -esimo W_i è dato dalla seguente relazione:

$$W_i = q_i \cdot A_{tot,i}$$

mentre la tensione normale media di compressione, $\sigma_{0,i}$, agente sui maschi murari, risulterà essere pari al rapporto tra il peso dei piani sovrastanti e l'area totale degli elementi resistenti del piano in esame:

$$\sigma_{0,i} = \frac{\sum_{k=i}^N W_k}{A_{x,i} + A_{y,i}}$$

dove N è il numero di piani dell'edificio.

Si riportano in tabella i valori ottenuti per i diversi piani del fabbricato:

	Piano Primo	Piano sec.	Piano terzo	Sottotetto	
q [kN/m ²]	14.84	14.51	14.97	11.01	
	Piano terra	Piano primo	Piano sec.	Piano terzo	Sottotetto
σ_0 [N/mm ²]	0.45	0.39	0.30	0.18	0.097

Il taglio resistente del piano i -esimo, $V_{r,i}$, si valuta quindi attraverso la seguente formula:

$$V_{r,i} = A_{min,i} \cdot \tau_r \cdot \sqrt{1 + \frac{\sigma_{0,i}}{1.5 \cdot \tau_r}}$$

dove $A_{min,i}$ è il valore minore tra $A_{x,n,i}$ e $A_{y,n,i}$, τ_r è la resistenza tangenziale media della muratura.

E' possibile confrontare il taglio resistente a tutti i piani, $V_{r,i}$, con il taglio sollecitante, $V_{s,i}$, ottenuto applicando alla struttura una distribuzione di forze statiche equivalenti ottenuta considerando un'accelerazione spettrale unitaria. In termini analitici, la forza da applicare alla generica massa di piano i -esima dell'edificio è data dalla seguente relazione:

$$F_i = 1g \cdot \frac{W}{g} \cdot \frac{z_i \cdot W_i}{\sum_{j=1}^N z_j \cdot W_j}$$

dove z_i , W_i , z_j , W_j sono, rispettivamente, la quota rispetto al piano di fondazione ed il peso del piano i -esimo e j -esimo, g è l'accelerazione di gravità e W è il peso totale dell'edificio:

$$W = \sum_{i=1}^N W_i$$

Il taglio sollecitante del generico piano i -esimo è pari alla sommatoria delle forze applicate ai piani sovrastanti:

$$V_{s,i} = \sum_{k=1}^N F_k$$

I rapporti tra i tagli resistenti e sollecitanti permettono di individuare il piano più debole (quello con il valore minimo di tale rapporto) e di definire la resistenza dell'edificio in termini di accelerazione spettrale (S_a). Si riportano nella seguente tabella i valori dei tagli resistenti, dei tagli sollecitanti e dei rapporti tra essi, per ogni piano dell'edificio:

	Piano Terra	Piano Primo	Piano Sec.	Piano Terzo	Sottotetto
V_r [kN]	712	625	536	455	292
V_s [kN]	7565	6749	5578	3943	1854
V_r / V_s	0.094	0.093	0.096	0.115	0.116

Nel caso in esame il piano debole risulta essere il Piano Primo, caratterizzato da un taglio resistente di 625 kN. Di conseguenza la pseudo-accelerazione risulta pari a $S_a = 0.093g$.

Tale valore di accelerazione è tuttavia fortemente convenzionale, poiché non considera la reale complessità della costruzione in esame.

7.2. *Calcolo del coefficiente riduttivo della resistenza del fabbricato (C_{rid})*

L'adeguamento della capacità convenzionale ad un valore realistico viene effettuata facendo uso di dieci degli undici parametri contenuti nella scheda di vulnerabilità sismica di II livello [3]; viene escluso solamente il parametro che calcola la capacità resistente del fabbricato (parametro n°3), in quanto già valutata. I parametri sono utilizzati per ottenere un coefficiente riduttivo della resistenza del fabbricato. Si analizzano i singoli parametri indicando per ognuno di essi la classe di appartenenza in accordo con il manuale per la compilazione della scheda di vulnerabilità sismica GNDT di II livello della Regione Toscana [6]:

Parametro 1. Tipo ed organizzazione del sistema resistente

Esprime il grado di funzionamento scatolare dell'organismo murario attraverso il rilievo della presenza e dell'efficacia dei collegamenti delle murature con ammorsature agli spigoli ai diversi piani.

Con questa voce si valuta il grado di organizzazione degli elementi verticali, prescindendo dal materiale e dalle caratteristiche delle singole murature: l'elemento significativo è la presenza e l'efficacia dei collegamenti fra pareti ortogonali, tali da assicurare l'efficienza del comportamento scatolare della struttura.

Particolare attenzione va riposta nell'analisi dei cantonali e dei martelli murari dell'edificio e nel grado di collegamento fra le murature portanti ed i solai.

La classe individuata è definita come segue:

Classe	
D	Edifici con pareti ortogonali non efficacemente ammorsate fra loro, assenza di cordoli o catene a tutti i piani

Parametro 2. Qualità del sistema resistente

Si tiene conto con questa voce dei diversi tipi di muratura più frequentemente utilizzati, differenziandone, in modo qualitativo, le caratteristiche di resistenza. al fine di valutarne l'efficienza.

In questo parametro è determinante l'omogeneità e la fattura del tessuto murario.

La qualità del sistema resistente dipende dai seguenti fattori:

1. il tipo di materiale;
2. il tipo di apparecchiatura muraria;
3. il tipo di connessioni.

Per individuare la classe di appartenenza della muratura oggetto di indagine si propone il seguente procedimento basato su tre livelli successivi di conoscenza:

- *primo livello*: tipo di paramento.

L	Muratura in laterizio, pieno e semipieno (% foratura $\leq 45\%$)
----------	--

- *secondo livello*: apparecchiatura muraria.

L'apparecchiatura del paramento murario in esame può essere classificata come organizzata (Ao) o disorganizzata (Ad), secondo quanto specificato ad inizio paragrafo. I criteri che permettono di stabilire se una muratura risulta organizzata o meno riguardano due aspetti principali: l'orizzontalità dei filari, che deve interessare il più possibile l'intera lunghezza e altezza del paramento murario e lo sfalsamento dei giunti verticali, secondo il quale il generico giunto verticale deve trovarsi in corrispondenza della zona centrale dell'elemento sottostante.

- *terzo livello*: qualità della malta

Laddove è possibile si valuti lo stato di conservazione delle malte che vengono così suddivise in buone (Mb) (se di tipo cementizio o idraulico purché resistenti a scalfittura di oggetti metallici) e cattive (Mc) (se del tutto inconsistenti o farinose).

Il procedimento sopra esposto viene riassunto in un apposito abaco, nel quale viene indicata la classe di appartenenza della muratura in esame:

Tipologia A			
Ao		Ad	
X			
Mb	Mc	Mb	Mc
X			

Si riportano di seguito in sintesi la descrizione della classe:

Classe	
A	Murature in mattoni pieni. Buona apparecchiatura muraria e malta in buone condizioni

Parametro 4. Posizione dell'edificio e fondazioni

Esprime una valutazione sintetica sia della posizione dell'edificio, in relazione al terreno della zona circostante, che delle fondazioni, in relazione al tipo di terreno e alle differenze del piano di posa.

Ci si limita a considerare alcuni aspetti:

- pendenza percentuale del terreno
- consistenza del terreno: da relazione geologica del fabbricato o dei fabbricati limitrofi o da ricognizione, roccia solo se affiorante
- presenza di fondazioni
- eventuale presenza di fondazioni a quote diverse

Classe	
B	Edifici posti su terreno sciolto non spingente senza fondazioni o con fondazioni scarse con pendenze minori o al massimo eguali al 10% e piano di posa delle fondazioni ad un'unica quota ($\Delta h=0$).

Parametro 5. Orizzontamenti

Esprime il ruolo degli orizzontamenti nell'ottica di un buon funzionamento scatolare dell'edificio, attraverso buoni collegamenti alle pareti verticali ed un'elevata rigidezza dell'orizzontamento nel proprio piano. Vengono privilegiati i collegamenti alle pareti verticali rispetto alla rigidezza (comportamento a diaframma), che spesso è sinonimo di pesantezza, specialmente in taluni errati interventi di miglioramento sismico.

Si tiene conto dei seguenti requisiti:

- a) funzionamento a lastra ed elevata rigidezza per deformazioni nel suo piano (perciò buona connessione degli elementi costruttivi);
- b) efficace collegamento agli elementi verticali resistenti;
- c) differenza elevata di resistenza e rigidezza tra gli orizzontamenti e la muratura dell'edificio.

La classe è definita come segue:

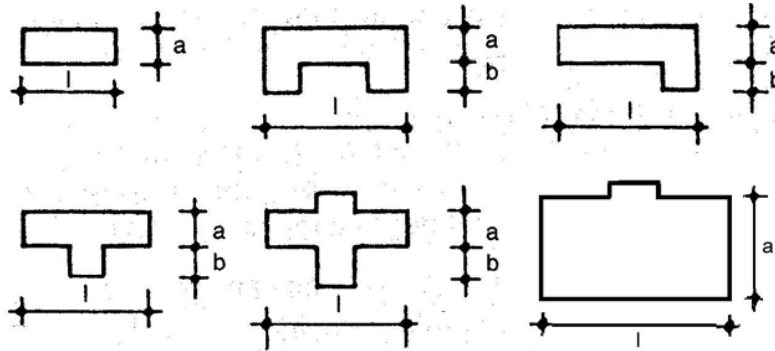
Classe **D**: - Edifici con orizzontamenti di qualsiasi natura mal collegati alle pareti

	Rigidezza del piano	Efficacia collegamenti	Classe A	Classe B	Classe C	Classe D
Edificio oggetto di analisi	Poco deformabile	no				X

Parametro 6. Configurazione planimetrica

Il comportamento sismico di un edificio dipende, a parità di altri fattori, anche dalla pianta dell'edificio stesso.

Nel caso di edifici rettangolari è significativo il rapporto $\beta_1 = a/l \times 100$ fra le dimensioni del lato minore e del lato maggiore. Nel caso di piante che si scostano dalla forma rettangolare, oltre alla forma allungata del corpo principale (misurata dal parametro β_1 sopra definito) è necessario tener conto dell'entità di tale scostamento: ciò può essere fatto mediante il parametro β_2 , definito come $\beta_2 = b/l \times 100$, ossia come il rapporto tra la dimensione di tale scostamento e la dimensione maggiore in pianta.



- Classe A: $\beta_1 \geq 80 \quad \beta_2 \leq 10$
 Classe B: $60 \leq \beta_1 < 80 \quad 10 < \beta_2 \leq 20$
 Classe C: $40 \leq \beta_1 < 60 \quad 20 < \beta_2 \leq 30$
 Classe D: $\beta_1 < 40 \quad \beta_2 > 30$

L'assegnazione avviene sulla base della più sfavorevole delle condizioni poste dai due parametri β_1 e β_2 , nel presente caso si considera in classe B.

Parametro 7. Configurazione in elevazione

Nel caso di edifici in muratura, soprattutto per quelli più vecchi, la principale causa di irregolarità è costituita dalla presenza di porticati, loggiati e altane. Altro elemento da valutare è la presenza di torri o torrette di altezza e massa significativa rispetto a quelle della restante parte dell'edificio.

Per la valutazione delle variazioni di massa si tiene conto del rapporto $\pm \Delta M/M$ in cui:

ΔM è la variazione di massa fra due piani successivi dal basso verso l'alto: con il segno + se si tratta di aumento, con il segno - se si tratta di diminuzione.

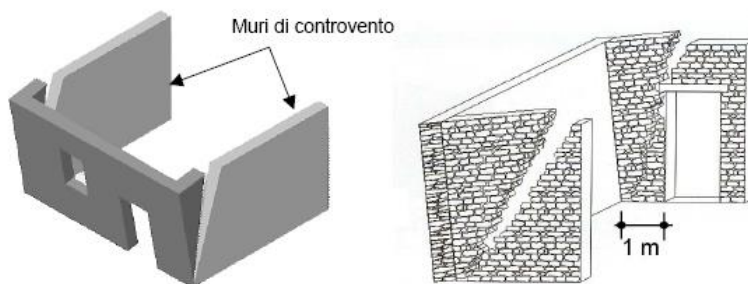
M è la massa del piano inferiore.

Il caso da valutare è quello più sfavorevole. Variazioni percentuali inferiori al 10% possono essere valutate come nulle.

Classe	Caratteristiche
A	Edifici con distribuzione di masse o di elementi resistenti praticamente uniforme su tutta l'altezza

Parametro 8. Distanza massima tra le murature

Con tale voce si tiene conto della presenza di pareti (esclusi tramezzi) intersecate da muri trasversali, capaci di costituire un vincolo efficace per i tratti considerati, posti a distanza eccessiva fra loro. Nel caso di aperture su muri di controvento poste a distanza inferiore ad 1 m dallo spigolo, non si considerano tali muri capaci di costituire un vincolo efficace.



Le classi sono definite in funzione del rapporto più sfavorevole fra l'interasse tra i muri trasversali e lo spessore della parete considerata. Nel presente caso visto che i maschi murari disposti sui perimetri esterni non hanno alcun vincolo al ribaltamento, si considera classe D.

Classe	Caratteristiche
D	Edificio con rapporto interasse/spessore superiore a 25

Parametro 9. Copertura

Gli elementi che caratterizzano l'influenza delle coperture sul comportamento sismico di un edificio sono essenzialmente quattro: 1. l'eventuale azione spingente sulle murature perimetrali; 2. l'efficacia del collegamento della struttura della copertura alle murature d'ambito; 3. il peso, in termini di massa sismica; 4. la differenza di rigidità e resistenza rispetto a quelle della muratura dell'edificio. Nel caso del Corpo A la classificazione C è dovuta al solaio di sottotetto costituito da travetti e tavelloni senza soletta superiore

Classe	Caratteristiche
C	Edifici con copertura non spingente costituita da elementi dotati di fragilità (es. coperture in travetti in laterizio armato o in c.a.p. e tavelloni di notevole lunghezza) e mal collegati alla struttura portante, privi di soletta superiore

Parametro 10. Elementi non strutturali

Si tiene conto con questa voce di infissi, appendici e aggetti che possono causare con la caduta danno a persone o a cose. Si tratta di un elemento secondario ai fini della valutazione della vulnerabilità e per il quale non ha senso operare distinzioni fra le prime due classi.

Classe	Caratteristiche
A	Edifici privi di appendici o aggetti o controsoffitti.

Parametro 11. Stato di fatto

Si tiene conto con questa voce dello stato di conservazione degli edifici.

Classe	Caratteristiche
B	Edifici che presentano lesioni capillari non diffuse.

Si riportano nella seguente tabella le classi di vulnerabilità relative all'edificio oggetto di analisi:

N°	Parametri	Classe
1	1. Tipo ed organizzazione del sistema resistente	D
2	2. Qualità del sistema resistente	A
3	4. Posizione dell'edificio e fondazioni	B
4	5. Orizzontamenti	C
5	6. Configurazione planimetrica	B
6	7. Configurazione in elevazione	A
7	8. Distanza massima tra le murature	D
8	9. Copertura	C
9	10. Elementi non strutturali	B
10	11. Stato di fatto	B

Definite le classi di vulnerabilità relative all'edificio in oggetto, in accordo con il manuale per la compilazione della scheda di vulnerabilità sismica GNDT di II livello della Regione Toscana [6], al generico parametro i -esimo corrisponderà univocamente un solo punteggio, p_i , ed un peso w_i . Pertanto, per ogni parametro si valuta il prodotto, $K_i = p_i \cdot w_i$.

Gli stessi prodotti devono essere valutati nell'ipotesi che l'edificio in esame abbia tutti i parametri in classe D (la peggiore):

$$K_i(D) = p_i(D) \cdot w_i$$

Tutti questi ultimi devono poi essere sommati per ottenere la sommatoria, K_{pegg} :

$$K_{pegg} = \sum_{i=1}^{10} K_i(D)$$

Il coefficiente riduttivo C_{rid} , si determina attraverso la seguente relazione:

$$C_{rid} = \prod_{i=1}^{10} \left(1 - \alpha \cdot \frac{K_i}{K_{pegg}} \right)$$

al variare di tale parametro viene stabilito il limite inferiore (tutti i parametri in classe D) dell'intervallo di variazione del coefficiente riduttivo, C_{rid} . Il limite superiore (tutti i parametri in classe A), invece, è fisso ed è pari all'unità. Facendo uso di metodologie di riferimento riconosciute [1,2], α è stato definito in modo tale da fornire un limite inferiore per il coefficiente riduttivo, C_{rid} , pari a 0.60.

C_{rid}	
Limite inferiore	0.60
Edificio in esame	0.82
Limite superiore	1.00

Il limite inferiore è stato fissato ad un valore di 0.60 per un valore del coefficiente di calibrazione α pari a 0.50.

L'accelerazione spettrale, precedentemente determinata, viene ridotta mediante il coefficiente C_{rid} :

$$S_{a,c} = C_{rid} \cdot S_a$$

Pertanto la pseudo-accelerazione di collasso dell'edificio è $S_{a,c} = 0.076g$

7.3. Calcolo dell'accelerazione al suolo di collasso dell'edificio (PGA_c)

Il passaggio dalla pseudo-accelerazione ($S_{a,c}=0.08g$) all'accelerazione al suolo che porta a collasso la struttura, PGA_c , è stabilito dalla seguente relazione [1,2]:

$$PGA_c = \frac{S_{a,c}}{\alpha_{PM} \cdot \alpha_{AD} \cdot \alpha_{DT} \cdot \left(\frac{1}{\alpha_{DUC}} \right)}$$

dove α_{PM} è il coefficiente di partecipazione modale, α_{AD} è il coefficiente di amplificazione spettrale, α_{DT} è un coefficiente che tiene conto dei fenomeni dissipativi, α_{DUC} è il fattore di struttura. I valori assunti per tali parametri sono riportati nella seguente tabella:

Parametri	Valori
α_{PM}	0.8
α_{AD}	2.5
α_{DT}	0.8
α_{DUC}	2

L'accelerazione al suolo di collasso dell'edificio in esame è $PGA_c = 0.095g$.

8. Vulnerabilità e confronto Domanda – Offerta

I valori di riferimento ottenuti dalla compilazione della scheda e dalla valutazione statistica della PGA sono i seguenti:

$$PGA_c = 0.095g$$

$$PGA_D(SLV) = ag \cdot S_T \cdot S_S = 0.213g \cdot 1.0 \cdot 1,394 = 0.297g \quad \text{relativamente a } T_R=712 \text{ anni}$$

$$PGA_c / PGA_D(SLV) = 0.32$$

La capacità resistente corrisponde pertanto al **32%** dell'accelerazione attesa, relativamente allo stato limite di salvaguardia della vita.

9. Classificazione RE.SIS.TO®

Al fine di migliorare la percezione dei risultati dell'analisi si introduce una classificazione semplificata denominata RE.SIS.TO® (acronimo di Resistenza Sismica Totale). La rappresentazione viene effettuata mediante una scala cromatica (utilizzando i colori dal rosso al verde) ed assegnando delle Classi Qualitative da I a V assegnate in funzione:

- 1) del rapporto PGA_C / PGA_D (vedi tabella seguente)
- 2) delle eventuali vulnerabilità locali riscontrate durante i sopralluoghi e ritenute significative

PGA_C / PGA_D	Classe di resistenza
0% - 25%	V
25% - 50%	IV
50% - 75%	III
75% - 100%	II
> 100%	I

Per l'edificio in esame risulta:

$$- \frac{PGA_c}{PGA_d} = 32\% \rightarrow \text{Classe di resistenza IV}$$



10. Possibili interventi

Sulla base delle vulnerabilità osservate si ritiene indispensabile procedere ad un pacchetto minimo di interventi progettuali costituito da un insieme sistematico di opere di collegamento da realizzare tra i maschi murari e gli impalcati ai vari livelli.

In tal modo si elimineranno i potenziali ribaltamenti fuori del piano dei maschi murari perimetrali, aggravati dalla contemporanea presenza delle volte al piano terra.

Allo stesso tempo si provvederà anche a rinforzare gli impalcati stessi in relazione alla loro capacità di trasferire carichi nel piano orizzontale.

Così facendo la struttura esistente potrà ritenersi più accettabile in relazione al rischio sismico previsto per la zona in questione.

Si ritiene tale pacchetto di interventi necessario a garantire la sicurezza nei confronti dei meccanismi più pericolosi, anche non sufficiente per poter ritenere la struttura adeguata sismicamente.

Per ottenere che l'edificio sia in grado di sopportare le azioni sismiche di Norma sarà necessario intervenire anche sui maschi murari e sulle fasce di piano, nell'ottica di una valutazione del comportamento globale dell'edificio.

11. Riferimenti normativi e bibliografici

[1] Dolce M., Masi A., Moroni C., Liberatore D., Laterza M., Ponzo F., Cacosso A., D'Alessandro G., Faggella M., Gigliotti R., Perillo G., Samela L., Santarsiero G., Spera G., Suano P., Vona M., 2004. Valutazione della vulnerabilità sismica di edifici scolastici della Provincia di Potenza. *XI Congresso Nazionale "L'ingegneria Sismica in Italia"*. 25-29 Gennaio, Genova.

[2] Dolce M., Moroni C., 2005. La valutazione della Vulnerabilità e del Rischio Sismico degli Edifici Pubblici mediante le procedure VC e VM. *Progetto SAVE, Atti di Dipartimento, vol n. 4*.


[3] Gruppo Nazionale per la Difesa dai Terremoti, 1994. *Schede di 1° e 2° livello di vulnerabilità e di rilevamento del danno (edifici in c.a. e muratura)*.

[4] Ministero Infrastrutture e Trasporti, Circolare n. 617 del 2 febbraio 2009. *Istruzioni per l'applicazione delle "Nuove norme tecniche per le costruzioni" di cui al D.M. 14 gennaio 2008, G.U. 26-2-2009, N. 47 - suppl.ord. N. 27*.

[5] Ministero Infrastrutture e Trasporti, D.M. 14 gennaio 2008. *Norme Tecniche per le Costruzioni*, G.U. 4-2-2008, N. 29.

[6] Regione Toscana, 2003. Manuale per la compilazione della scheda GNDT/CNR di II livello versione modificata della Regione Toscana, Direzione Generale delle Politiche Territoriali ad Ambientali, Settore: Servizio Sismico Regionale.

12. Allegato 1: scheda di sintesi

						
Nome della scuola e corpo		Istituto Professionale di Stato per i Servizi Commerciali Turistici e Sociali "E. Stoppa" – CORPO B				
Indirizzo		Via Francesco Baracca, 62 – LUGO (RA)				
Anno di costruzione						
Tipologia strutturale		Struttura in muratura				
Breve descrizione della struttura		L'oggetto della presente relazione è il "Corpo B", che si sviluppa all'incrocio tra l'ala adiacente a via Matteotti con l'ala dell'edificio disposta su via Baracca. L'edificio è articolato in tre piani più sottotetto con solai in latero cemento, non sono stati riscontrati cordoli di piano o altri sistemi di ritegno e collegamento dei maschi murari. La copertura è realizzata con travetti prefabbricati e tavelle in laterizio.				
N° di piani		4 (piano terra, piano primo, piano secondo, piano terzo, sottotetto)				
Area di piano media [m ²]		102				
Peso di piano medio [kN]		1718				
PARAMETRI DI VULNERABILITA'						
N°	Parametro	Classe	Punteggio	Peso		
1	Tipo ed organizzazione del sistema resistente	D	45	1.50		
2	Qualità del sistema resistente	A	0	0.25		
4	Posizione dell'edificio e fondazioni	B	5	0.75		
5	Orizzontamenti	C	15	1.00		
6	Configurazione planimetrica	B	5	0.50		
7	Configurazione in elevazione	A	0	1.00		
8	Distanza massima tra le murature	D	45	0.25		
9	Copertura	C	25	1.00		
10	Elementi non strutturali	B	0	0.25		
11	Stato di fatto	B	2	1.00		
Coefficiente riduttivo C_{rid}		Val. effettivo	Lim. Inferiore	Lim. Sup.		
		0.82	0.60	1.00		
Coefficiente di calibrazione α		0.50				
PARAMETRI DI CAPACITA'						
		Piano Terra	1° Piano	2° Piano	3° Piano	Sottotetto
Area elementi resistenti direzione X [m ²]		7.30	7.50	6.6	6.9	5.6
Area elementi resistenti direzione Y [m ²]		9.5	6.8	7.2	7.6	5.9
Taglio resistente di piano [kN]		712	625	536	455	292
Piano più sfavorito			X			
Pseudo-accelerazione di collasso [g]		0.076				
Parametri per il calcolo della PGA di collasso		$\alpha_{PM}=0.8$	$\alpha_{AD}=2.5$	$\alpha_{DT}=0.8$	$\alpha_{DUC}=2.0$	
PGA di collasso [g]		0.095				
PARAMETRI DI DOMANDA						
Accelerazione al suolo di domanda	PGA (SLD) [g]	0.128	T_R [anni]	75 anni		
	PGA (SLV) [g]	0.297	T_R [anni]	712 anni		
Rapporto OFFERTA – DOMANDA						
32 %						

13. Allegato 2: Documentazione fotografica







Bologna, li 10/06/2013

Collaboratori

Ing. Ciriaco Chinni

Ing. Andrea Incerti

Ing. Valentina Rinaldini

Ing. Lorenzo Bacci

Responsabile scientifico

Prof. Ing. Claudio Mazzotti
DICAM
Facoltà di Ingegneria
Università di Bologna

Direttore del CIRI Edilizia e Costruzioni

ALMA MATER STUDIORUM - UNIVERSITÀ DI BOLOGNA

Via del Lazzaretto, 15/5 - 40131 - BOLOGNA - ITALIA

C.F. 80007010376 - P.I. 01131710376

Prof. Ing. Marco Savoia