

Corsi di Aggiornamento R.S.P.P. - A.S.P.P.

RISCHIO ARCHITETTONICO IN ZONA SISMICA Ing. Andrea DIGRISOLO Potenza, 3 maggio 2017

ART. 2 DEFINIZIONI (D.LGS. 81/2008)

R.S.P.P.

f) "responsabile del servizio di prevenzione e protezione": persona in possesso delle capacità e dei requisiti professionali di cui all'articolo 32 designata dal datore di lavoro, a cui risponde, per coordinare il servizio di prevenzione e protezione dai rischi;

A.S.P.P.

- g) "addetto al servizio di prevenzione e protezione": persona in possesso delle capacità e dei requisiti professionali di cui all'articolo 32, facente parte del servizio di cui alla lettera l);
- ...
- l) "servizio di prevenzione e protezione dai rischi": insieme delle persone, sistemi e mezzi esterni o interni all'azienda finalizzati all'attività di prevenzione e protezione dai rischi professionali per i lavoratori;

La Figura dell' A.S.P.P. e R.S.P.P. ai sensi del D. Lgs. 81/2008

L'Addetto al Servizio di Prevenzione e Protezione (ASPP) è colui che aiuta il Responsabile del Servizio di Prevenzione e Protezione (RSPP) a svolgere le attività che riguardano la sicurezza:

- provvedere all'individuazione dei fattori di rischio, alla valutazione dei rischi e all'individuazione delle misure per la sicurezza e la salubrità degli ambienti di lavoro, nel rispetto della normativa vigente sulla base della specifica conoscenza dell'organizzazione aziendale;
- elaborare, per quanto di competenza, le misure preventive e protettive e i sistemi di controllo di tali misure;
- elaborare le procedure di sicurezza per le varie attività aziendali;
- proporre i programmi di informazione e formazione dei lavoratori;
- partecipare alle consultazioni in materia di tutela della salute e sicurezza sul lavoro, nonché alla riunione periodica;
- fornire ai lavoratori le informazioni di cui all'articolo 36 del D.Lgs. 81/08.

GLI INFORTUNI NELLE SCUOLE

L'infortunio è la conseguenza di un incidente fisico, ovvero un evento dannoso e (im)prevedibile

Rischio per la sicurezza



Strutture (scale, pareti, aperture ecc.)

Macchine, apparecchiature, attrezz.

Mezzi di trasporto

Sostanze pericolose

Impianti elettrici

Incendi, esplosioni

DLgs 81/08 - ALLEGATO IV REQUISITI DEI LUOGHI DI LAVORO

- 1.1. Stabilità e solidità
- 1.2. Altezza, cubatura e superficie
- 1.3. Pavimenti, muri, soffitti, finestre e lucernari dei locali scale e marciapiedi mobili, banchina e rampe di carico
- 1.4. Vie di circolazione, zone di pericolo, pavimenti e passaggi
- 1.5. Vie e uscite di emergenza.
- 1.6. Porte e portoni
- 1.7. Scale
- 1.8. Posti di lavoro e di passaggio e luoghi di lavoro esterni
- 1.9. Microclima
- 1.10 Illuminazione naturale ed artificiale dei luoghi di lavoro
- 1.11 Locali di riposo e refezione
- 1.12 Spogliatoi e armadi per il vestiario
- 1.13 Servizi igienico assistenziali
- 1.14 Dormitori

IL RISCHIO ARCHITETTONICO

Rischio dovuto a scelte architettoniche non idonee alla funzionalità dei luoghi di lavoro: errato uso dello spazio di lavoro, errata concezione funzionale di scale, pareti, porte, solai, botole, rampe, finestre, ingombri, disposizione delle suppellettili, ecc...

Rischio dovuto a deficit di protezione e manutenzione nei confronti di agenti esterni: eventi metereologi, degrado manutentivo, incendi, sisma, ecc...

DLgs 81/08 - ALLEGATO IV REQUISITI DEI LUOGHI DI LAVORO

1.1 Stabilità e solidità

- 1.1.1. Gli edifici che ospitano i luoghi di lavoro o qualunque altra opera e struttura presente nel luogo di lavoro devono essere stabili e possedere una solidità che corrisponda al loro tipo d'impiego ed alle caratteristiche ambientali.
- 1.1.2. Gli stessi requisiti vanno garantiti nelle manutenzioni (e aggiornamenti normativi)

La valutazione del rischio sismico nell'ambito del D.Lgs. 81/2008

PRIMA DOMANDA A CUI RISPONDERE:

Può un sisma, o un altro evento naturale, essere ricondotto ad un rischio da valutare per la sicurezza dei lavoratori ai sensi del D.Lgs. 81/08?

Articolo 17 - Obblighi del datore di lavoro non delegabili Comma 1, lettera a): «La valutazione di <u>tutti i rischi</u> con la conseguente elaborazione del documento previsto dall'articolo 28 (il DVR)».

SECONDA DOMANDA A CUI RISPONDERE:

Un terremoto o meglio, la probabilità di accadimento di un terremoto, va inserito nel Documento di Valutazione dei Rischi?

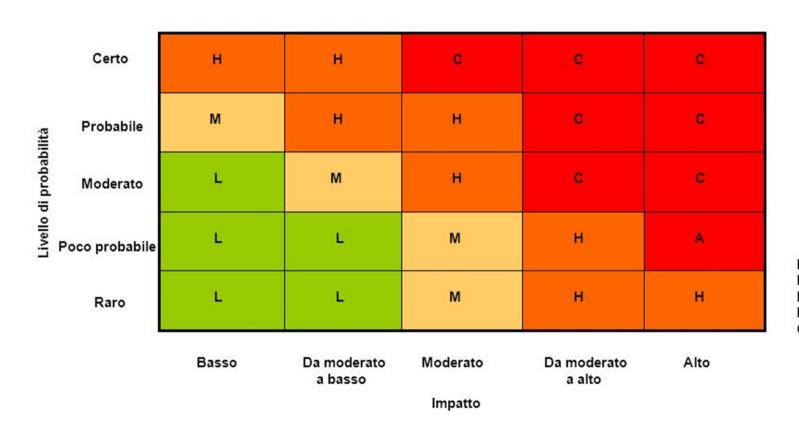
Articolo 28 - Oggetto della valutazione dei rischi

Comma 2 lettera a): «...valutazione di <u>tutti i rischi</u> per la sicurezza e la salute durante l'attività lavorativa, nella quale siano specificati i criteri adottati per la valutazione stessa...»

Comma 2 lettera b): «l'indicazione delle misure di prevenzione e di protezione (COLLETTIVE) attuate e dei dispositivi di protezione individuali adottati, a seguito della valutazione di cui all'articolo 17, comma 1, lettera a)»

Matrice di Valutazione del Rischio

Matrice Impatto - Probabilità



Legenda:

L: Low risk

M: Moderate risk

H: High risk

C: Critical risk

SCUOLA DI SAN GIULIANO SISMA MOLISE 2002



30 morti a San Giuliano:

28 morti nel collasso della scuola

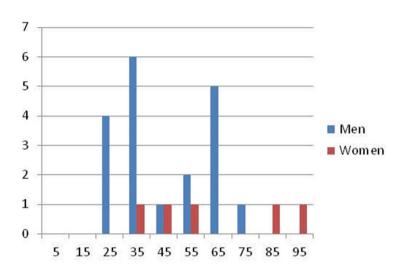
2 morti in edifici residenziali

TERREMOTO EMILIA 2012





Distribuzione dell'età delle vittime dei due terremoti



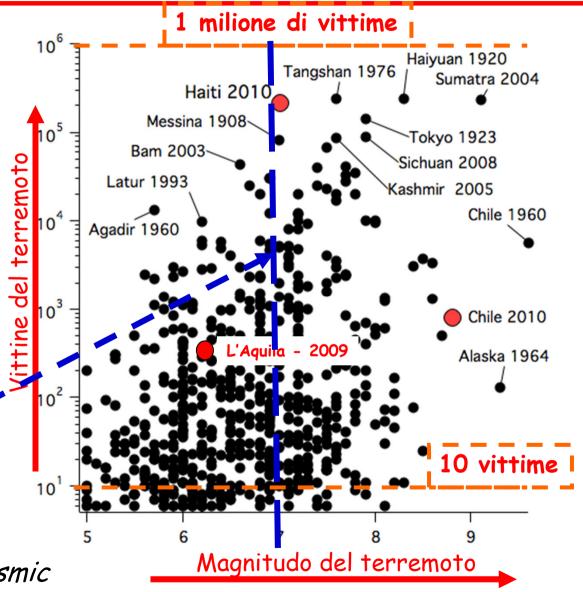


INTENSITÀ E VITTIME DEI TERREMOTI



	M	N. vittime
L'Aquila 2009	6.3	308
Haiti 2010	7.0	220.000
NZ 2010	7.1	0
Cile	8.8	521
Giappone 2011	9.0	26.000

Roger Bilham, 2009. The seismic future of cities. BEE. 7:839-887



DALL'APPROCCIO FATALISTA...A QUELLO GESTIONALE



"Ai terremoti non v'è rimedio alcuno. Se il cielo ci minaccia con le folgori, pure si trova scampo nelle caverne, ma contro i terremoti non vale la fuga, non giovano nascondigli ..."

(Francesco Petrarca, Secretum, dialogo 91, dopo il terremoto del 1349 dell'Appennino Centrale)

GESTIONE DEI RISCHI NATURALI



FASE N.1: VALUTAZIONE DEL RISCHIO

Conoscere i PUNTI DEBOLI del territorio

FASE N.2: MITIGAZIONE DEL RISCHIO

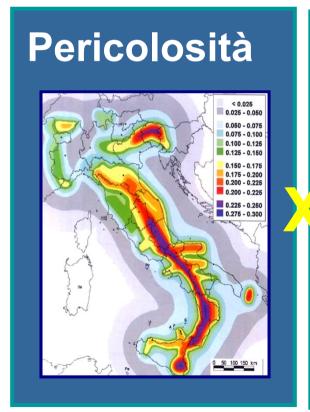
Prendere dei provvedimenti: AZIONI



IL RISCHIO SISMICO

Il **rischio sismico** è la valutazione probabilistica dei **danni** sociali (persone), materiali, economici e funzionali che ci si attende in un dato **luogo** ed in un prefissato intervallo di **tempo**, a seguito del verificarsi di uno o più **terremoti**.

RISCHIO =







IL RISCHIO SISMICO

La pericolosità sismica è costituita dalla probabilità che si verifichino terremoti di una data entità, in un data zona ed in un prefissato intervallo di tempo.

Dipende dalla intensità, frequenza e mutevolezza dei sismi che possono interessare quella zona.

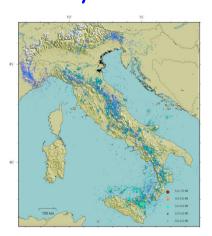
La vulnerabilità sismica rappresenta la predisposizione di una costruzione, di una infrastruttura o di una parte del territorio a subire danni per effetto di un sisma di prefissata entità.

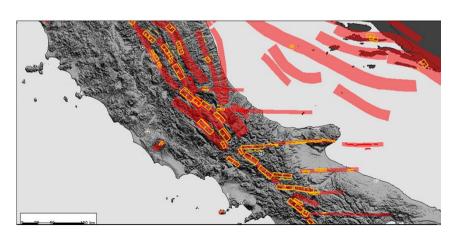
Misura l'incapacità, congenita o dovuta ad obsolescenza, di resistere ad azioni simiche.

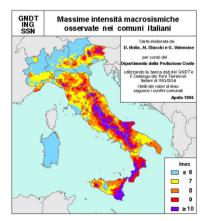
L'esposizione é costituita dal complesso dei beni e delle attività che possono subire perdite per effetto del sisma.

COSA SAPPIAMO FARE PER LA STIMA DELLA PERICOLOSITA' CLASSIFICAZIONE SISMICA DEL TERRITORIO...

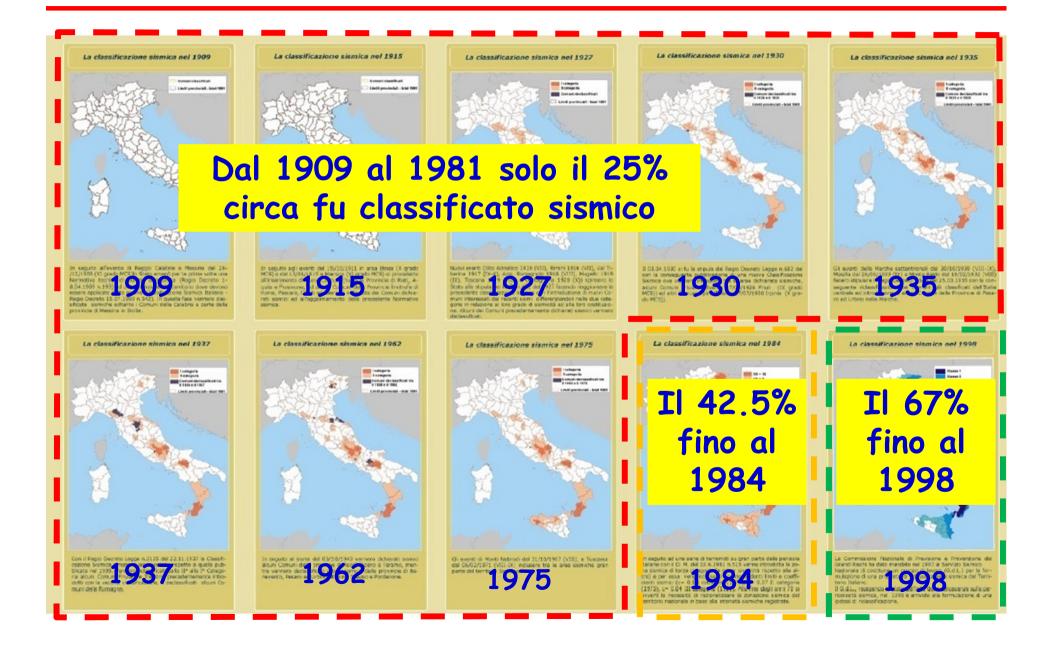
- 1. Conosciamo l'entità della deformazione e le sue caratteristiche generali dall'analisi geologica e da osservazioni dirette
- 2. Sappiamo che esistono zone nelle quali questa deformazione è più intensa e dove quindi si può accumulare energia sufficiente a generare un terremoto
- 3. Abbiamo tracce (documentarie o geologiche) di terremoti che nel passato sono stati generati da alcune di queste strutture
- 4. Sappiamo dalla storia che in certe aree i terremoti sono più frequenti che in altre





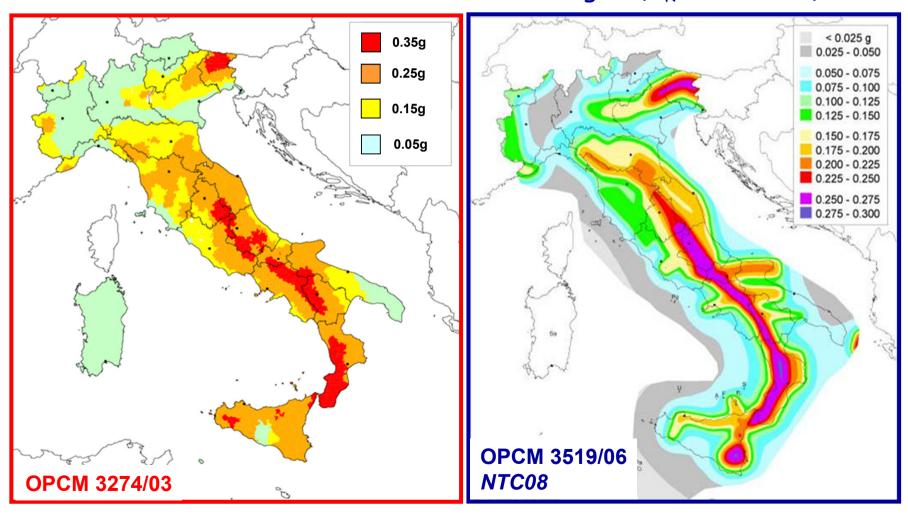


LA CLASSIFICAZIONE SISMICA Dal 1909 al 1998

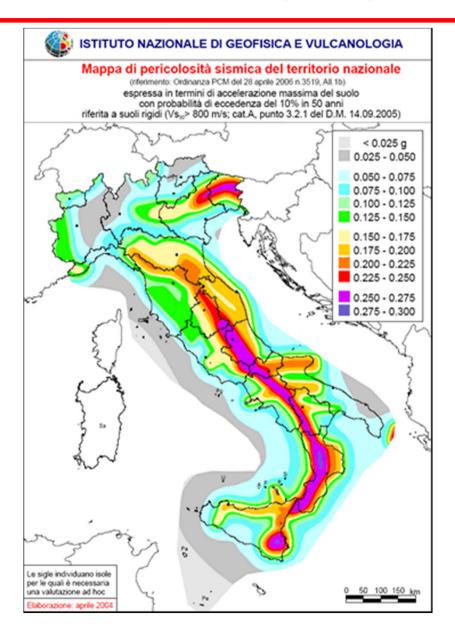


LA MAPPA DI PERICOLOSITA' SISMICA Dalla OPCM3274 alla OPCM3519/06 (NTCO8)

Valori dell'accelerazione massima al suolo (PGA) con probabilità di eccedenza del 10% in 50 anni riferita a suoli rigidi (T_R = 475 anni)



COSA SAPPIAMO FARE PER SULLA STIMA DELLA PERICOLOSITA' CLASSIFICAZIONE SISMICA DEL TERRITORIO...

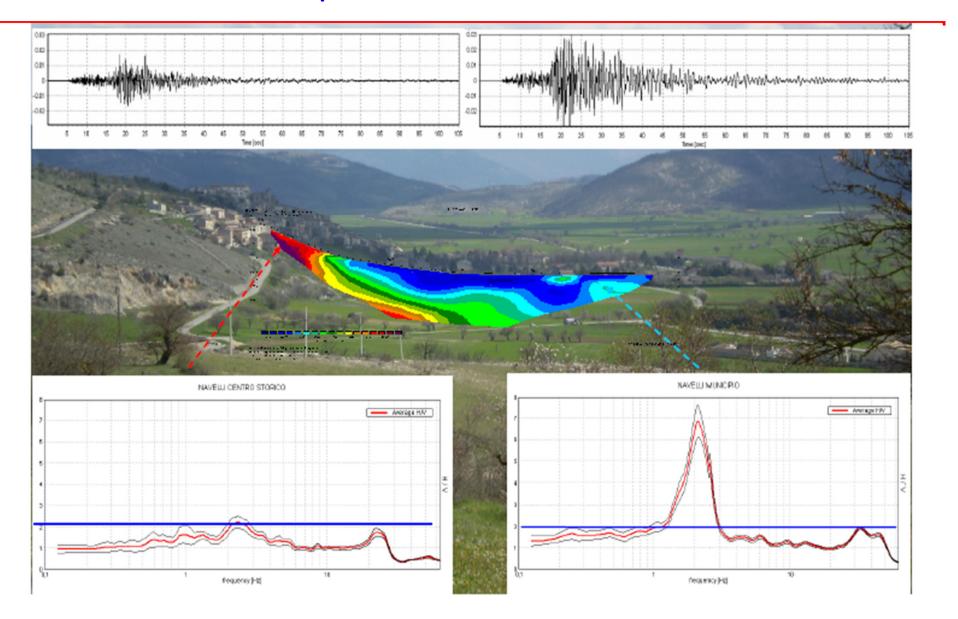


Queste carte identificano il massimo "ragionevole" dello scenario di scuotimento che ci si può aspettare in 50 anni per tutto il territorio nazionale

"Ragionevole" vuol dire che scenari anche più gravi sono effettivamente possibili ma sono giudicati (per scelta politica) troppo poco verosimili per dare supporto a scelte operative valide e sostenibili

COSA SAPPIAMO FARE SULLA STIMA DELLA PERICOLOSITA'

Risposta Sismica Locale e Microzonazione Sismica



Cortesia del Prof. M. Mucciarelli (UNIBAS)

COSA SAPPIAMO FARE PER SULLA STIMA DELLA PERICOLOSITA' CLASSIFICAZIONE SISMICA DEL TERRITORIO...

Tabella 3.2.I – Probabilità di superamento P_{V_n} al variare dello stato limite considerato

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

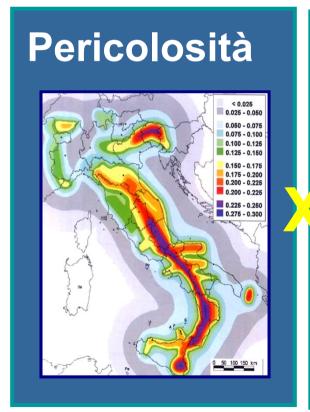
Gli stati limite ultimi sono:

- Stato Limite di salvaguardia della Vita (SLV): a seguito del terremoto la costruzione subisce
 rotture e crolli dei componenti non strutturali ed impiantistici e significativi danni dei
 componenti strutturali cui si associa una perdita significativa di rigidezza nei confronti delle
 azioni orizzontali; la costruzione conserva invece una parte della resistenza e rigidezza per
 azioni verticali e un margine di sicurezza nei confronti del collasso per azioni sismiche
 orizzontali;
- Stato Limite di Danno (SLD): a seguito del terremoto la costruzione nel suo complesso, includendo gli elementi strutturali, quelli non strutturali, le apparecchiature rilevanti alla sua funzione, subisce danni tali da non mettere a rischio gli utenti e da non compromettere significativamente la capacità di resistenza e di rigidezza nei confronti delle azioni verticali ed orizzontali, mantenendosi immediatamente utilizzabile pur nell'interruzione d'uso di parte delle apparecchiature.

IL RISCHIO SISMICO

Il **rischio sismico** è la valutazione probabilistica dei **danni** sociali (persone), materiali, economici e funzionali che ci si attende in un dato **luogo** ed in un prefissato intervallo di **tempo**, a seguito del verificarsi di uno o più **terremoti**.

RISCHIO =

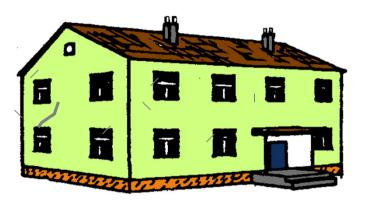






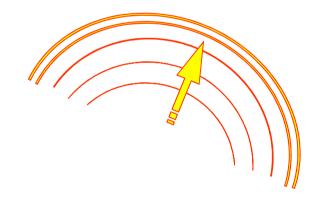
VULNERABILITA' SISMICA

Edificio MENO Vulnerabile



Edificio PIU' Vulnerabile





UGUALE AZIONE SISMICA

Edificio MENO Danneggiato



Edificio MENO Vulnerabile

Edificio PIU' Danneggiato



Edificio PIU'
Vulnerabile

VULNERABILITA' e DANNO



VULNERABILITA' SISMICA

CARATTERISTICHE COSTRUTTIVE CHE INFLUENZANO LA VULNERABILITA' DELLE STRUTTURE

- ➤ Età di costruzione → classificazione sismica, Norme tecniche
- Materiale: muratura, cemento armato, acciaio, ecc.
- > Schema resistente: struttura a telai, pareti, ecc.
- Regolarità strutturale in pianta ed in elevazione
- > Altezza della struttura
- > Stato di conservazione
- > Dettagli costruttivi
- **...**

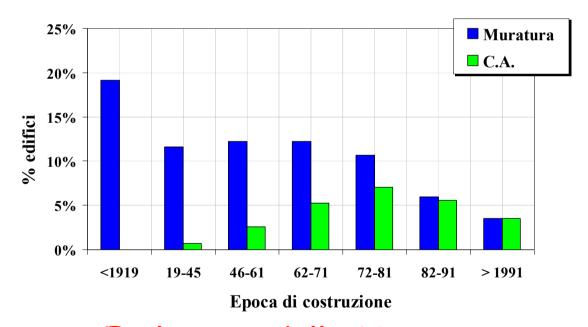
VULNERABILITÀ SISMICA Età di Costruzione

L'EDILIZIA ITALIANA - DATI ISTAT 2011



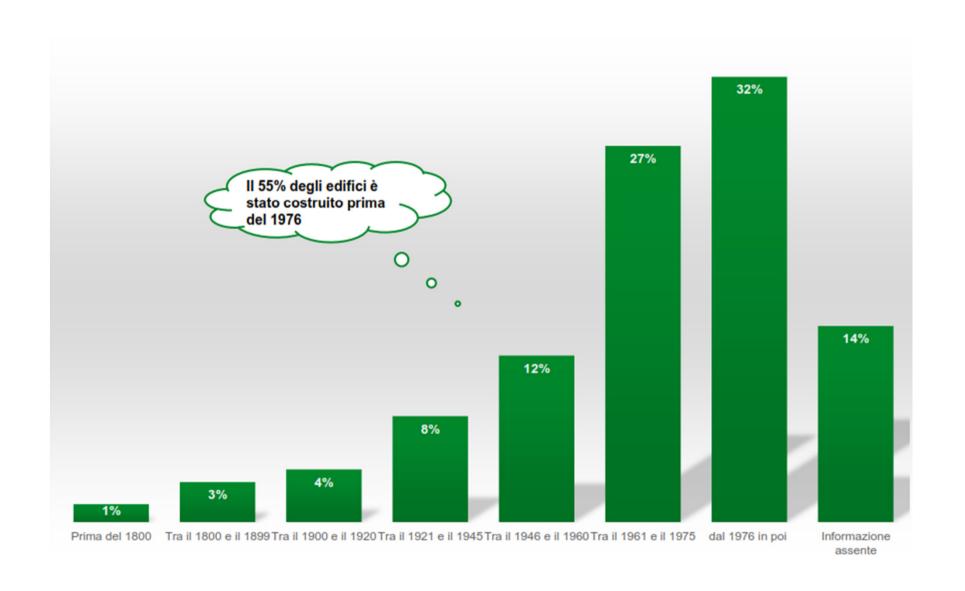
Edifici ... piuttosto STANCHI!

L'età di Costruzione - La Normativa Tecnica di Progetto



Evoluzione della Normativa Tecnica →...

ANAGRAFE NAZIONALE EDILIZIA SCOLASTICA Edifici Censiti al 2015



VULNERABILITA' SISMICA

CARATTERISTICHE COSTRUTTIVE CHE INFLUENZANO LA VULNERABILITA' DELLE STRUTTURE

- ➤ Età di costruzione → classificazione sismica, Norme tecniche
- Materiale: muratura, cemento armato, acciaio, ecc.
- > Schema resistente: struttura a telai, pareti, ecc.
- Regolarità strutturale in pianta ed in elevazione
- > Altezza della struttura
- > Stato di conservazione
- > Dettagli costruttivi
- **...**

TIPOLOGIA STRUTTURALE

EDIFICIO IN CEMENTO ARMATO



EDIFICIO IN ACCIAIO



EDIFICIO IN MURATURA



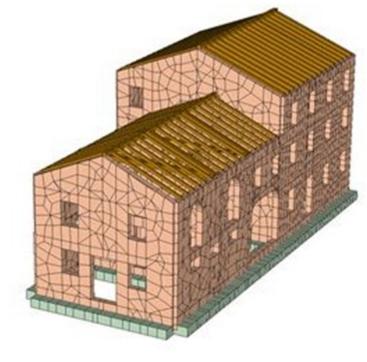
EDIFICIO IN LEGNO



VULNERABILITÀ SISMICA Tipologia Strutturale

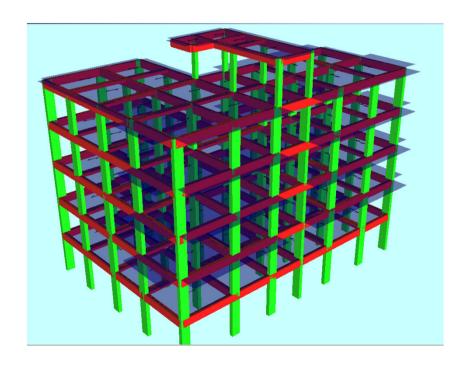
LE TIPOLOGIE STRUTTURALI PIÙ DIFFUSE IN ITALIA SONO LA MURATURA E IL CEMENTO ARMATO

Edifici in MURATURA



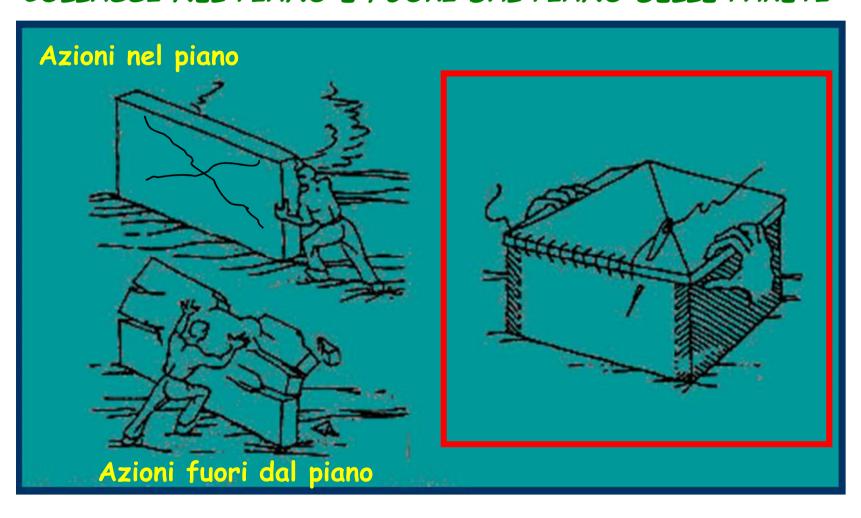
Schema Strutturale a
RESISTENZA DISTRIBUITA

Edifici in CEMENTO ARMATO

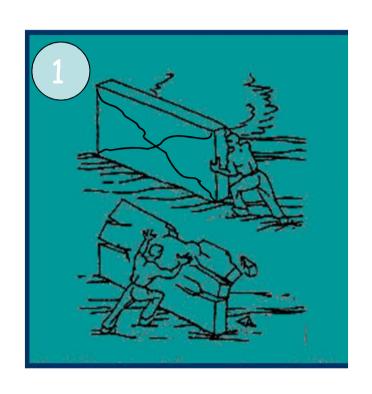


Schema Strutturale a RESISTENZA CONCENTRATA

IL COMPORTAMENTO "SCATOLARE" COLLASSI NEL PIANO E FUORI DAL PIANO DELLE PARETI



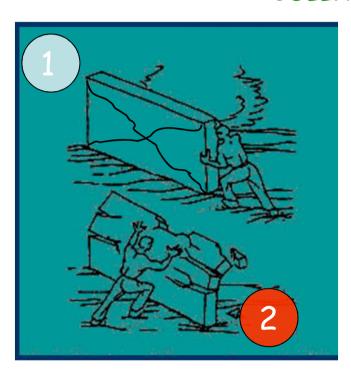
COLLASSI NEL PIANO DELLE MURATURE



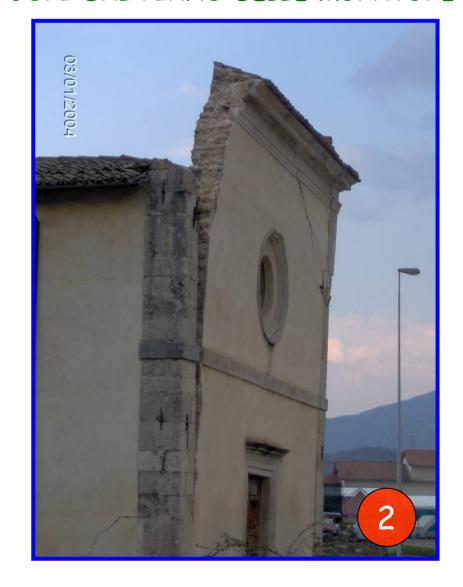


Danni alle Strutture in Muratura (L'Aquila, 2009)

COLLASSI FUORI DAL PIANO DELLE MURATURE

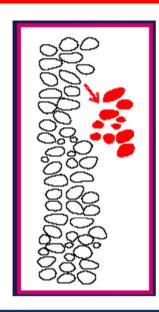


Danni alle Strutture in Muratura (L'Aquila, 2009)



DISGREGAZIONE DELLA TESSITURA MURARIA

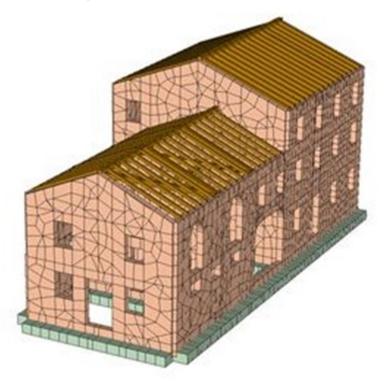




VULNERABILITÀ SISMICA

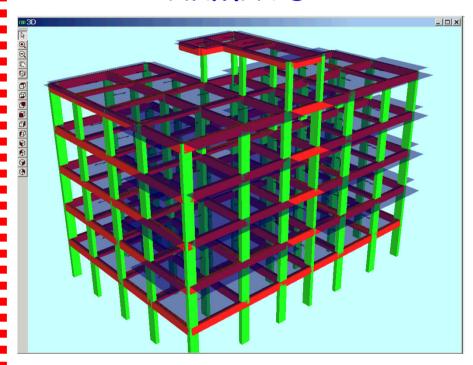
Tipologia Strutturale

Edifici in MURATURA



Schema Strutturale a RESISTENZA DISTRIBUITA

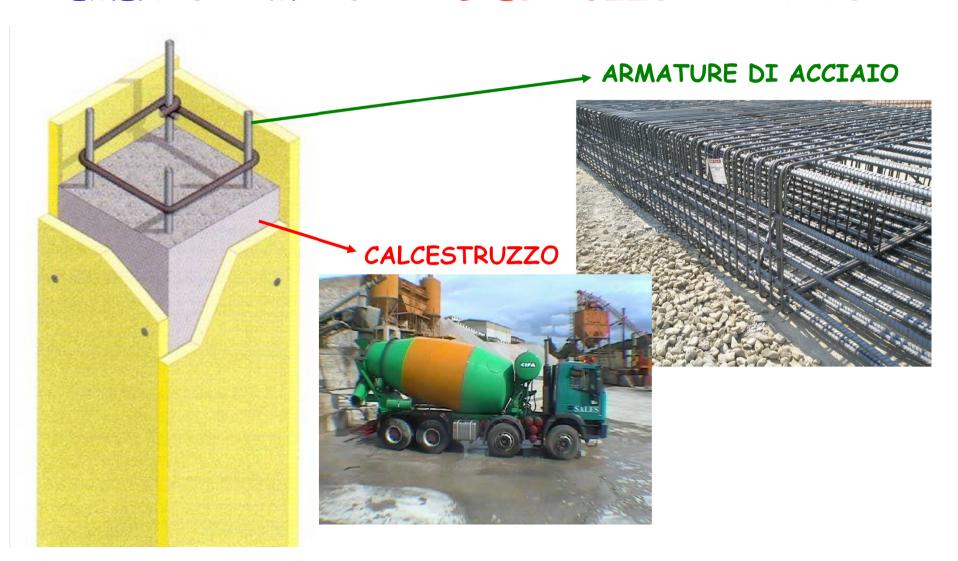
Edifici in CEMENTO ARMATO



Schema Strutturale a
RESISTENZA CONCENTRATA

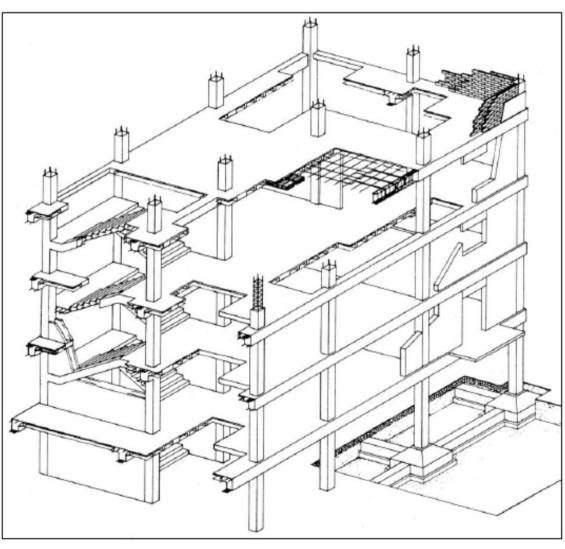
VULNERABILITÀ SISMICA

CEMENTO ARMATO = CALCESTRUZZO + ACCIAIO



STRUTTURE IN CEMENTO ARMATO

UNA STRUTTURA IN CEMENTO ARMATO E' COMPOSTA DA:



STRUTTURE DI FONDAZIONE

STRUTTURE IN ELEVAZIONE:

- Impalcati orizzontali (o inclinati)
 - ⇒ solai
 - ⇒ travi di piano
- Elementi strutturali verticali
 - ⇒ pilastri
 - ⇒ setti
- Strutture delle scale

Terremoto de L'Aquila 06.04.2009 (M6.3)



Terremoto de L'Aquila 06.04.2009 (M6.3)





IL PIANO "SOFFICE"



Terremoto centro Italia 2016 (Amatrice)

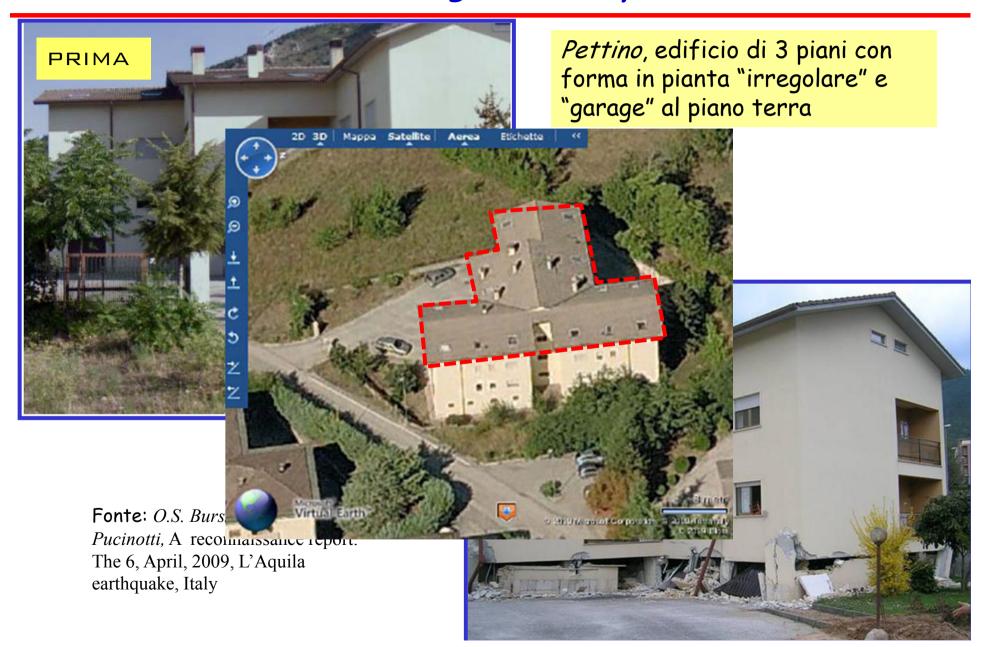




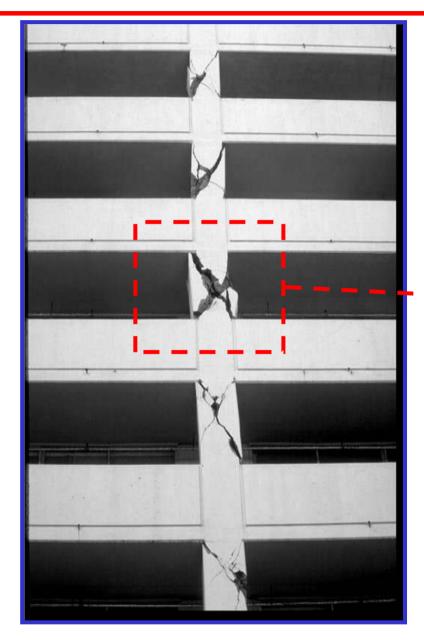
VULNERABILITÀ SISMICA L'irregolarità in elevazione



VULNERABILITÀ SISMICA L'irregolarità in pianta e in elevazione

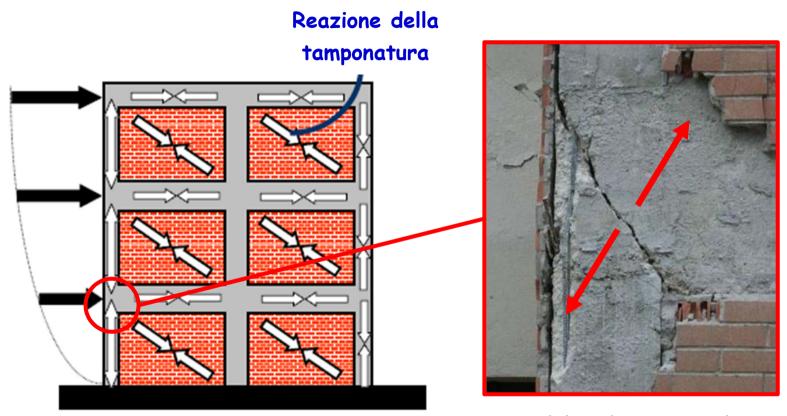


VULNERABILITÀ SISMICA Il pilastro "tozzo"





VULNERABILITÀ SISMICA Il ruolo delle tamponature



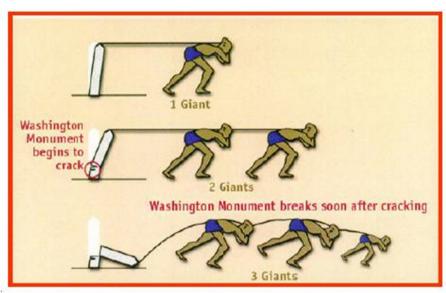
Crisi del nodo trave-colonna

SCHEMA DI TELAIO CON TAMPONATURE DISPOSTE AD OGNI LIVELLO

IL "PARTICOLARE COSTRUTTIVO" DIVENTA FONDAMENTALE

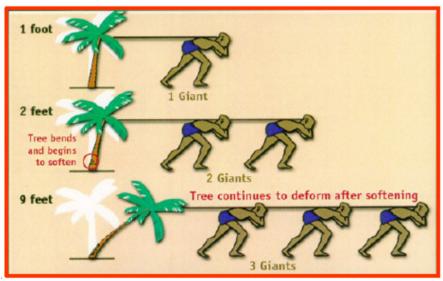


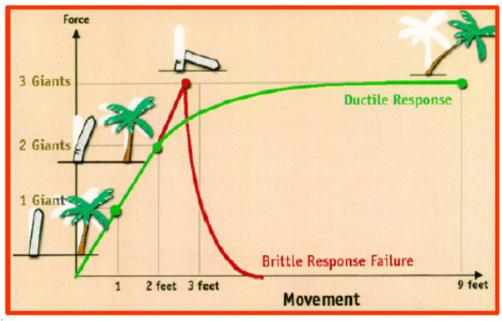




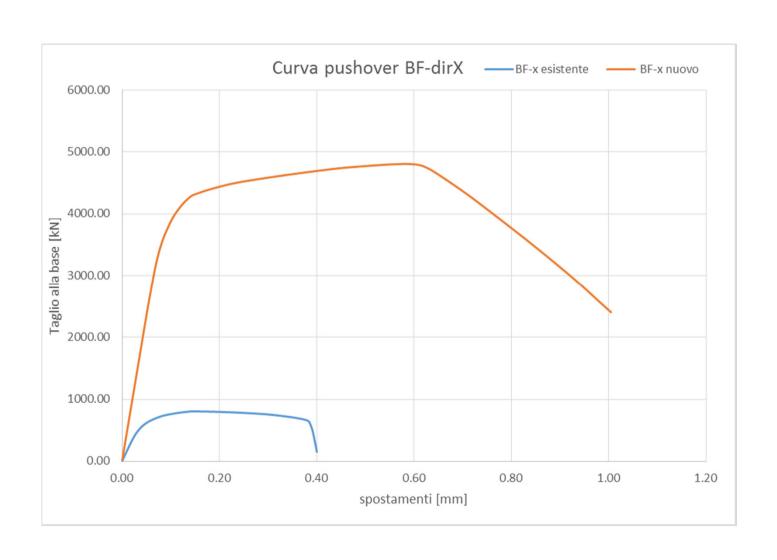
LA DUTTILITÀ

"... mi piego ma non mi spezzo"





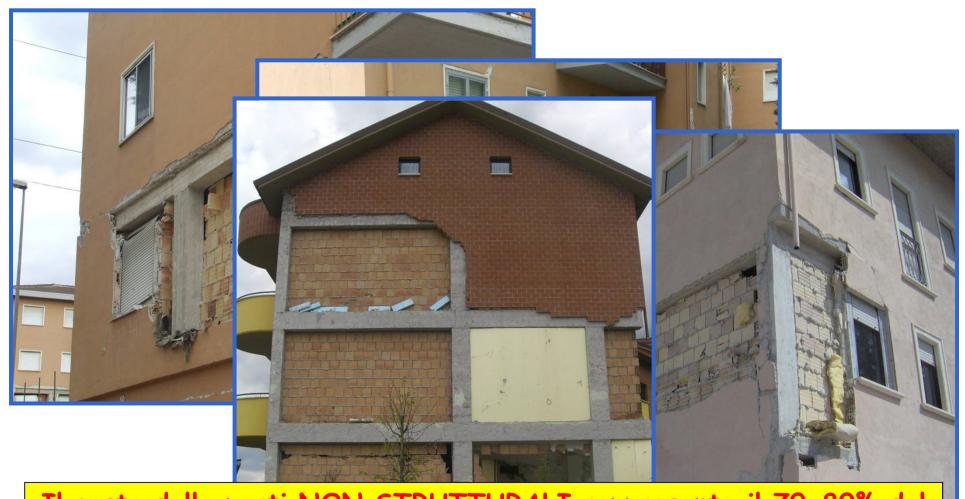
VULNERABILITÀ SISMICA Confronto tra un edificio esistente e uno nuovo



VULNERABILITÀ SISMICA Strutture prefabbricate



Il danneggiamento degli ELEMENTI NON STRUTTURALI



Il costo delle parti NON STRUTTURALI rappresenta il 70-80% del costo dell'intera costruzione

VULNERABILITÀ SISMICA Gli elementi NON strutturali



Paramento realizzato all'esterno della maglia strutturale su "alette" aggettanti dalle travi di piano **vincoli inefficaci**

Il danneggiamento degli ELEMENTI NON STRUTTURALI

Facoltà di Ingegneria - L'Aquila





PRIMA del sisma

DOPO del sisma

VULNERABILITÀ SISMICA Gli elementi NON strutturali



Il danneggiamento degli ELEMENTI NON STRUTTURALI



Il danneggiamento degli ELEMENTI NON STRUTTURALI

Ospedale di Mirandola - Terremoto dell'Emilia 2012







VULNERABILITÀ SISMICA Elementi NON strutturali

Danneggiamento dei controsoffitti





VULNERABILITÀ SISMICA Gli effetti sui contenuti

Ribaltamento degli arredi - Terremoto de L'Aquila 2009



VULNERABILITÀ SISMICA Gli effetti sui contenuti

Ribaltamento degli arredi - Terremoto dell'Emilia 2012







Agibilità post-sisma

				MODELLO GET										
ID MODELLO GE1:														
AL COMUNE DI II_I_I	AL COMUNE DI													
	RESOCONTO AGIBILITÀ EDIFICI PUBBLICI, PRIVATI E CHIESE													
•		in duplice copia: una per il Comune e una per il Centro di												
RIFERIMENTO SCHEDA	DENOMINAZIONE DELL'EDIFICIO (1)	Indiaizzo	PROPRIETA (2)	GIUDIZIO AGIBILITA (3)										
			_ I PRINATA	A B C D E P										
RIFERIMENTO SCHEDA	DENOMINAZIONE DELL'EDIFICIO (1)	Indiatzzo	PROPRIETA (2)	GIUDIZIO AGIBILITA (3)										
			I PUBBLICA I	9 9 9 9 9										
		I N. Cw. I I	I PRIVATA	A B C D E F*										
RIFERIMENTO SCHEDA	DENOMINAZIONE DELL'EDIFICIO (1)	INDIRIZZO	PROPRIETA (2)	Giudizio Agibilita (3)										
1.1.1.1			_I Puesuca	000000										
			_I PRIVATA	A B C D E F*										
RIFERIMENTO SCHEDA	DENOMINAZIONE DELL'EDIFICIO (1)	Indirizzo	PROPRIETA (2)	GIUDIZIO AGIBILITA (3)										
1.1.1.1			_I Pussuca 🗖	0 0 0 0 0										
		I N. Cv. I I	_I PRIVATA	A B C D E F*										
RIFERIMENTO SCHEDA	DENOMINAZIONE DELL'EDIFICIO (1)	INDIRIZZO	PROPRIETA (2)	GIUDIZIO AGIBILITA (3)										
		I I I I I I I N.Cv. I I I	I PRIVATA I	A B C D E F										
RIFERIMENTO SCHEDA	DENOMINAZIONE DELL'EDIFICIO (1)	INDIRIZZO	PROPRIETA (2)	GIUDIZIO AGIBILITA (3)										
	DEMONSTRATION (1)	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	I Pussuca 🗆	9 9 9 9 9 3										
			I PRIVATA O	A B C D E F										
RIFERIMENTO SCHEDA	DENOMINAZIONE DELL'EDIFICIO (1)	INDIRIZZO	PROPRIETA (2)	GIUDIZIO AGIBILITA (3)										
1111			I Puesuca 🗖	000000										
U-U-U-		I N. Cx. I I	_I PRIVATA	A B C D E F-										
RIFERIMENTO SCHEDA	DENOMINAZIONE DELL'EDIFICIO (1)	INDIRIZZO	PROPRIETA (2)	GIUDIZIO AGIBILITA (3)										
			_I PUBBLICA 🗖	00000										
			_I PRIVATA	A B C D E F*										
(1) Editicio pubblico: Indicare denominazio (3) A: agiblie; B: agiblie con provvedimenti	ne; editicio privato: Indicare "privato" - (2) Editicio pubblico: ; C: parzialmente agibile; D: da rivedere; E: Inagibile; F: Inagib	Comune, Regione, Provincia, Curla, etc.; editicio privato: nome e cognos bile per rischio esterno (*) Nei caso di inagibilità dichiarata per perio	e proprietario lo esterno indotto, utilizzare la multi-scelta.	Data _ I _ I _ I										
Squadra N. Componenti squ	radra di ispezione (nome / cognome)	Firme componenti squadra di ispezione												
			(Fir	ma e timbro responsabile del Comune)										
		DIPARTIMENTO DELLA PROTEZIONE CIVILE												

Agibilità post-sisma

8-B Esito di agibilità									
Α	Edificio AGIBILE (*)	O							
В	Edificio TEMPORANEAMENTE INAGIBILE (in tutto o in parte) ma AGIBILE con provvedimenti di P.I. (1)	•							
С	Edificio PARZIALMENTE INAGIBILE (2)	0							
D	Edificio TEMPORANEAMENTE INAGIBILE da rivedere con approfondimento (3)	0							
E	Edificio INAGIBILE (4)	O							
F	Edificio INAGIBILE per rischio esterno (5)								

^(*) La compilazione della presente scheda non costituisce una verifica sismica né sostituisce il rispetto degli obblighi relativi alla sicurezza sui luoghi di lavoro ai sensi delle normative vigenti.



Evacuazione della scuola a seguito del terremoto





Lesione sull'ingresso principale

Spostamento dei pannelli di controsoffitto





Lesioni nella zona di contatto tra tramezzo e solaio





Danno alle controsoffittature



Rottura dei vetri della palestra







Distacco di intonaco

Distacco della cortina su una via di accesso

prima

dopo

Agibilità Centro Italia 2016



Lesione sull'architrave di una porta di un aula

Lesione su parete portante adiacente l'ingresso principale



VULNERABILITÀ SISMICA Valutazione e Riduzione

A parità di sollecitazione sismica (domanda) quanto più l'edificio è capace di assorbire queste sollecitazioni senza subire danni (capacità) tanto meno è vulnerabile.

- 1. VALUTAZIONE DELLA VULNERABILITÀ: definire la (in)capacità di sopportare azioni sismiche
- 2. RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ: intervenire per diminuire la domanda (ad es. alleggerendo l'edificio) o aumentare la capacità

STRATEGIA DI MITIGAZIONE DEL RISCHIO

ORDINANZA DEL PRESIDENTE DEL CONSIGLIO DEI MINISTRI n. 3274 del 20 marzo 2003

Primi elementi in materia di criteri generali per la classificazione sismica del territorio nazionale e di normative tecniche per le costruzioni in zona sismica. (GU n. 105 del 8 maggio 2003, Suppl. Ordinario n. 72)

ARTICOLO 2

•••

3. E' fatto OBBLIGO DI PROCEDERE A VERIFICA, da effettuarsi a cura dei rispettivi proprietari, ai sensi delle norme di cui ai suddetti allegati, sia degli EDIFICI DI INTERESSE STRATEGICO e delle opere infrastrutturali la cui funzionalità durante gli eventi sismici assume rilievo fondamentale per le finalità di protezione civile, sia degli edifici e delle opere infrastrutturali che possono assumere <u>RILEVANZA</u> IN RELAZIONE ALLE CONSEGUENZE DI UN EVENTUALE COLLASSO.

Le VERIFICHE di cui al presente comma dovranno essere effettuate ENTRO CINQUE ANNI dalla data della presente ordinanza ...

LE VERIFICHE DI VULNERABILITÀ SISMICA DI EDIFICI ESISTENTI (Cap. VIII - NTC-2008) - C'è UN OBBLIGO?

Per gli edifici privati ad uso residenziale, ad oggi, nessun obbligo normativo impone al proprietario, o al legale rappresentante, di procedere alla verifica di vulnerabilità sismica ad esclusione della ricorrenza di anche una delle seguenti situazioni (§ 8.3 Norme Tecniche per le Costruzioni 2008):

- riduzione evidente della capacità resistente e/o deformativa della struttura o di alcune sue parti di essa dovuta ad azioni ambientali (sisma, vento, neve e temperatura), significativo degrado e decadimento delle caratteristiche meccaniche dei materiali, azioni eccezionali (urti, incendi, esplosioni), situazioni di funzionamento ed uso anomalo, deformazioni significative imposte da cedimenti del terreno di fondazione;
- provati gravi errori di progetto o di costruzione;
- cambio della destinazione d'uso della costruzione o di parti di essa, con variazione significativa dei carichi variabili e/o della classe d'uso della costruzione;
- interventi non dichiaratamente strutturali, qualora essi interagiscano, anche solo in parte, con elementi aventi funzione strutturale e, in modo consistente, ne riducano la capacità o ne modifichino la rigidezza.

LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Dalle Verifiche agli Interventi

Quanto costa una VERIFICA sismica

- Mediamente 2,5 Euro/mc (al 2003)
- Per un edificio di 10.000 mc sono necessari circa 25.000 Euro

Quanto costa un INTERVENTO di rafforzamento

- Mediamente tra 150 e 400 Euro/mc (dipende dal tipo di intervento e dall'esito della verifica)
- Per un edificio di 10.000 mc possono essere necessari fino a 4.000.000 Euro

Vale la pena di fare le VERIFICHE?

- SI (e ben fatte): se ne ricava tipo, entità ed urgenza dell'intervento
- SI: basta un risparmio sull'intervento di poche unità per cento per ripagare il costo della verifica

			chedd di SIIV
Allegato I			
PRESIDENZA DEL CONSIGUIO DEI MINISTRI DIPARTMENTO DELLA PROTEZIONE DIVILE	6) Destinazione d'uso A Ospraria Codor d'uso	13) Diaframmi orizzontali (cemento armato, acciaio, muratura) (cemento armato, acciaio, muratura)	3 Evertual anomale 1) Presents of cents 9 On-NO On 2) Presents of tenderice of nature significativements desires 9 On-NO On 2)
LEFFICIO SERVIZIO SISMOO NAZIONALE	B Attuik Coder d'uno	1) Volte sentia calente 🔾 1) Copertura spingente pesante .	
SCHEDA DI SINTESI DELLA VERIFICA SISMICA DI "LIVELLO 1" O DI "LIVELLO 2" PER GLI EDIFICI STRATEGICI AI FINI DELLA PROTEZIONE CIVILE O RILEVANTI IN CASO DI COLLASSIO A SEGUITO DI EVENTO SISMICO	7) Descrizione degli eventuali interventi strutturali eseguiti	2) Valte con colone 2) Objective for spiritor becaste 3) Objective for spiritor becaste 3) Objective for spiritor becaste 3) Objective non spiritoria pesserte 4) Objective non spiritoria pesserte 5) Objective non spiritoria pesserte 5) Objective non spiritoria pesserte 6) Objective non spiritoria pesserte 7) Objective non spiritoria pesserte 8) Objective non spiritoria pesserte 9) Objective non spi	# Velocita meda onda di taglio Yue
(Ordinaria n. 2014 2000 - Articolo 2, commi 3 e 4) 1) Identificazione dell'adificio Spalio riservato DPC	B Anglamento	(c) Clashamoni senorigidi (trani in legno con dispiso tevidato, trani e (c) Copertura non spingente leggera	1) Protondia della falla de piano di campagna Z []
Codes DPCM N progressive intervents	C Variatione di destinazione che ha comportato un incremento dei carichi originari al singolo piano superiore al 20%.	Si Dehammi dipli solori di ca. I had lam collegale a soletini di ca. Innitire gracita con soleta in ca	3: Presenza di tereni a prana grossa soto la quota di falda entro I
Regione Codice Intel Schedu a [Outs V V	Tribment strutural vott is tractumae l'edition mediante un insieme sistemation di opere che portino ad un organismo editiro divenso del	15) Distribuzione tamponature 16) Fondazioni	-2 m2
Posincia Codor Istari L. Codor Interference L. L. L. Codor Interference L.	Interventi struttural rivolti ad eseguire opere e modifiche, rimonare e sositture parti struttural dell'editico, altrothé deti interventi implicativo sostanziali abranzioni del comportamento globale dell'editico stesso.	(comento armato ed accialo) © Distributive irregulare dele temporature in pianta © © Pint locket	MB: In case afternative compliane is parter Spession
Provincia Codice Intel Codice I	Patement di niglioramento sismico. Calcinenti di sola sparacione dei denni struturali. Calcinenti di sola sparacione dei denni struturali.	2 Distribution imposing this becomes in above sufficient action (2) Print cologed	21/5 Sabble fol m
Fractionet ocality	8) Eventi significativi subiti dalla struttura 9) Perimetrazione ai sensi del D.L. 180 1998	3 Charbucture partials defer temporature in affects auf planti.	3.5 Sattle made
Indicate	Tipo evento Date Tipologia Intervento 50 O≥ NO Ox. NB. in caso allemetro compliare la matrice activistante	C Tamponature senta misure a contexto di collessi tragli ed C Plates C Tamponature senta misure a contexto di collessi tragli ed C Plates	1) Fatture S di amplificazione per profilo stratignafico
	1) Codes events	© About potante	2) Periodo 1 ₄ della spettro di risposta
Non Chico CAR N	2 Coder events 1 1 Fans 3	© Fonducioni a quote divense 9: 🔾 = NO 🔾	tier 3.1 Oxf027 4100 at Valore of Norma O
Denominations addition	25 Codice number	17) Fattore di Importanza	1) Value describ in Información O O O Value describ in Bolis specifiche O O
Applete	(cemento armato) (Ac.))	A Edition strategion (p. s.1.4) B Edition direction (p. s.1.2)	11 Coefficiente di anglificazione topografica Sr. L_LL_L
Officialize	1) Struttur a tribal in c.a. in due descrioni	Editor direate (y= 1.2) 18) Classificazione sismica	20) Regularità dell'adficio
Deti dimensionali e età costruzione instrutturazione N'Pari total Albuza mala di Spendio medi a O Andere della de	25 Struture a pared in c.a. in the discription Common and control of the control	1) Zona signific 10 2 O 2 O 2 O 4 O	20) Regolarità dell'addicio A La configuration in piante a competta e approximativame del distributione di masse e rigiaction ? (5) On NO On
	di Strutura a pareli in c.a. in una sola direptire C Strutura a remoda o a pendido inverito O Si Strutura mista lelain-pareli O Strutura mista lelain-pareli O Strutura mista lelain-pareli O O	Valore dell'accelerazione orizzantale massime di ancoraggio sperto risposta elastio (III A)	site deributione of masse e rigidactie? 51 3s - NO 3. 8 Qual-til reponto tax i lad di un retampilo in cui l'edificio risulta inscritto ?
F O Securi intervente essentito sufa attuttura donn la construi	© Strutura sudeo	2.1) Allegio 1 all'Ordinarza n. 327 4/2003 2.2) Delbara di Clurta Regionale	C Qualit il massimo valore di rientri o sporgenze espresso in % della dimensioni valire dell'adficio nella corrispondente
0 Anno di propettazione oltimo intervente assipate sulla struttura 01 OAdeg 02 Magdax 03 OAtro 33 Materiale strutturale principale della struttura verticale	7: Altro	2.3) Stude più approtedite:	- Inches
	(muratura)	23.1 Mappe of riferimento nacionale (noccused 23.2 Studio regionale	
Approximate the second	Tockspie Malta Floore o Communium Inspirore d Internacional buona Stature successale malta armato	23.3 Stude di Internitura	Quidé la minima estensione verticale di un elemento resistente dell'editico (quali trial o parelli espessa in % dell'altricze dell'editico ?
	1) Munitura in pietrame disordinata (cistrali, pietre empliche e imagalani)	23.4 Studie efectuals destanente 19) Categoria di suolo di fondazione	g Quall sone le massime variacioni de un piano all'abro di massa e ripidacza expresse in % della massa e della ripidacza:
* O * O C O C O F O C O LLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLLL	2) Musture a condistaccial, con peramento di limbato spessore+ O O O O O		Oual sono i nassimi restingimenti della sectiva artizrottata dell'edificio, in % alla dimensione contingondente al primo giano el a qualta contrigiondente al prami inmediatemente sottostaten. Nel calcido più essumi eschaci
4) Dati di esposizione	2) Mantata in printre a specco con buona tresibura el Mantatara a concil di pietra brevas (Julo, culturentis, esc.)	Mandatopia per l'atributione della categorie di sudo di fundazione 2 Suda base di indepiri esistenti	
Numero di persone mediamente presenti durantei la fruizione odinaria dell'addicio	© Munitura a Skooth ligibili squadrad	2) Sulla base di prove in situ effetuele appositamente 1) Sondaggi geognosidi a distruzione a a carolaggi continuo	Sono present element non strutural particularmente vulnendal o in grado di influire regolivamente sude risposta della Ili strutura las tampostamenti rigali distributi in moto resgolise in parita o in elevazione, camini o perspetti di grandi dimensioni in massitani, confrontifi passanti 0 :
Dati geomorfologici Morfologic del vito Fenomeni francei	6: Munitura in materia plani e malta di calcia: 7: Munitura in materia semipliari con malta cementifiai (es.: dioppio UNI) 3: 3: 3: 3: 3: 3: 3: 3: 3: 3: 3: 3: 3: 3	2) Pross Standard Prevention Test (SPT) o Core Prevention Test (CPT) 3) Prospections stantics in two Cores Holes o Cross Holes	Gudois finale sulfa regisarta dell'edificio,otenuto in relazione alle risposte tombe dal punto A al punto H Si ⊃₂ − 50 ⊃x
A O B O CO D Favorer banes A O B O C D D E O F O CO F O D Service banes	8 Muniture in blooch laterial treat (percentuale of branture < 45%)		21) Livello di verifica
CHRONIC TOO TO THE REPORT THE SECOND THESE	To Washer a block of adventure of personnel of Strature tracks.	2 Descriptions industrial effectuals of a Photo statistica superficials a character C S Anallal granulometrics C C C C C C C C C C C C C C C C C C C	A Livelo 1 .
	10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'odisestrato percentuale d'areitura tra elike 10 Munitura in blooch d'areitura tra elike 10 Munitura tra elike 10 Munitura tra elike 10 Munitura tra el	6) Prom Vissial 7) Prom 6 laglic direto	B Uselo 2 O
Dispetimento della Protesione Cerie - Ufficio Serviço Stanico Nacionale	Doublewise delay Protection Color: Office Sensor Sporce Nacionals	C	Charlement data Robertona Claira - Efficio Sancino Nantonala
Speciment data monitoria Carer. Unico persolo alembri Asconder		Construence and including Const. Control personal and indicated as a control and including a control a	Opustmento della Malescine Cista - Utilico Stencio Stansio Nacionale 4
22) Livello di conoscenza	1) United welfate in situ	Flighture Neutronia et a logio Neu	30) Note
A LCT Consolenza Limbels (FC 1.36) B LCS Consolenza Adequata (FC 1.30)	2) Extrace of essentine verticals in this 3) Burne qualità del collegemento tra pareli vertical ? 5) Surve qualità del collegemento tra pareli vertical ?	tempsis Permiss ductore dd confuño utilizatio	
C LCR Concerna Accurate (FC 100)	Congli sinutural 40 Bunna qualità del collegemento tra orizzonament e parel 7 (2:0) - NO.O.	F Denet plate O O LLV O	
D Geometria (Cerpenteria) (ownerto amusto, ecciori) 2) Pillero ex novo completo	(includure) S) Presents di cordoli di plano o di atri dispositivi di collegemento ? Si Oz – NO Ox	N Atrodes, tigesficant	
Property simulate in accords alle nome dell'apoca e limitate verifiche in situ	Existence of enthireal struturalmente efficienti al di sopra delle aperture? Si O ₂ - NO O ₃ Presence di elementi struturalmente efficienti atti ad eliminare le apinte	1 Ahrovien. Pisporlicami	
2) Doep's costruttivi incompleti con Smitste verifiche in situ	77) Presença di element struturalmente ettiqueti atti ad elemente le aporte 92 O₂ - NO Oλ 93 Presença di elementi, anche non sirutural, ad elevata vulverabilità ? 93 O₂ - NO Oλ	Tipo di noture	
E Detagl strutural (contents ament, accide) 2) Esteer wellche in-ety .	1) Limber Indexis Index	1 1 1 1 1 1 1	
4) Deepti controthi complet con finitate werliche in situ Di Essactive verifiche in situ	Propriet del nedertel States Indigni in ols States Indigni in ols States Indigni in ols States Indigni in ols	The second secon	
Valori usuali per la pratica contruttiva dell'apoca e limbate prove in-shu	20 Essentive indupin in situ O	Principle (Applied to the control of	
Delle specifiche original di propetto e dal centificat di prova originali con finitate prave in situ	22) Resistenza del materiali (valori medi utilizzati nell'analisi)	A PSAs UKLU UKLU UKLU UKLU	
F Propriet de material (cemento amusto, accisio) 2) Extres prove in situ.	1 2 3 4 5 5 7 8	8 POAs U.	
4) Die centhold of price original is dide specifiche original di progetto con estese prope in situ. (i) Exacutive price in situ.	Ch Ch Action in Action Buffer (1) Musture 1 Musture 2 After perfect (1) Musture 1 Musture 2 After perfect (1) Musture 3 After perfect (1) Must	27) Valori di riferimento	
t) Elements primario trave	A Congressione U.U LLU LLU LLU LLU	Livelli di acorierazione al suolo di riberimento Valure dell'acorierazione A POA _{IN}	
Oserillà di fileri dei della gii 2: Elemento primario pilash	Tecono Needy LLLU LLLU LLLU LLLU LLLU LLLU LLLU	B PSAm ULLU	
G controller (2) Exercito primato paren (N) 4) Exercito primato noto (N)	c Residence todo ULU ULU ULU ULU ULU ULU ULU ULU ULU UL	28) Indicatori di rischio	
S) Elemento primario altro (Gauticae)	0 Mode desirities LLLU LLLU LLLU LLLU LLLU LLLU LLLU LL	Indicatore di rischio Valore dell'indicatore	
t) Elements primario trave 1 - Proprim de	E Mode debutts LLL LLL LLL LLL LLL LLL LLL LLL LLL	A di collasso 1 (n _{ec})	
1 50000	20 Metodo di prolisi	C di neglitita (n _e) [_1[_1_1] + PSAs, PSAss)	
Ouerfile prose mothered St. Demonstrational pursus 1 - Provinción 2 - Privinción 2 - P	A Androstos Iman	29) Previsione di massima di possibili interventi di miglioramento	
2 Amerits armatic 2 Amerits primario altro (specificare) 1 Amerits primario altro (specificare) 2 Amerits primario altro (specificare) 2 Amerits arctico 1 Amerits arctico	Reduit dimension module Fature di strutture q =U	A Officine the conditionance maggiorments is capacita 2 3 trial 6 3 months 6 3 sobi 3 3 plants 6 3 sobi 9 3 afro	
© Eventual prove non districtive existe bilancers; et	C Analisi statica non limene	1 Distanced in fondacione 4 Diagnesis resistence must 7 Distinsacione apinte	
1) Denote prinary tree	D Analisi dinamica non Irwane	3 O not colegared to be 1 of a cole	
Ountità di rilevi dei 2) Elemento primario pilastro	25) Modelizzione della struttura	Stime dell'estensione degli Codo inneces I S percentuale volumento dell'esticio innecessaria S percentuale volumento dell'esticio innecessaria S percentuale volumento dell'esticio interessaria	
Secricial 3) Elemento primario nodo	Due modelli piuni separati, uno per dissoursa directione principale, considerando l'eccentricità accidentale		
4) Demento primetro altro (sperificare)	B Models Informationale con combinations del estat massimi C Period fondamental Dissolve X [i] Dissolve Y [i]	0 Stime dell'increments di capacità 1 3 500 Code transmit 1 PSA1 LL approximative 1 LL b code transmit 2 3 505 Code transmit 2 PSA1 LL approximative 1 LL b	

SCHEDA DI SINTESI PER LA VERIFICA TECNICA SISMICA DI "LIVELLO 1" O DI "LIVELLO 2" PER GLI EDIFICI E LE OPERE STRATEGICHE AI FINI DELLA PROTEZIONE CIVILE O RILEVANTI IN CASO DI COLLASSO A SEGUITO DI EVENTO SISMICO

(Ordinanza n. 3274/2003 - Articolo 2, commi 3 e 4, DGR Lazio 766/03 all. 2)

1) Identificazione dell'edifi	cio	riservato Regione										
Regione	Codice Istat 1 2	N° progressivo intervento										
Provincia	Codice Istat 0 5 7	Complesso edilizio composto da _ edifici Codice identificativo _1										
Comune	Codice Istat $ 0 5 9 $	Dati Catastali Foglio _ Allegato										
Frazione/Località		Particelle										
Indirizzo		Posizione edificio 1 O Isolato 2 O Interno 3 O D'estremità 4 O D'angolo										
		Coordinate geografiche (ED50 – UTM fuso 32-33)										
		E				Fuso						
Num. Civico _ _ _	C.A.P.	N		_ ,		<u> _ _ </u>						
Denominazione edificio		_ _										
Proprietario _												
Utilizzatore _												

2) D	ati	dim	ensi	ona	li e e	tà co	ostri	uzio	ne/r	istru	tturaz	ione																					
N° Piani totali Altezza media di Superi							perfic		dia di	D		no di ogetta:	e																				
Α	1.0	012	ı	В	8	31.1	31	С		10	9 4	E	1	no di i				1															
F Nessun intervento eseguito sulla struttura dopo la costruzione																																	
G Anno di progettazione ultimo intervento eseguito sulla struttura G1 O Adeg. G2 O Miglior. G3										G3		0	Altro																				
3) M	3) Materiale strutturale principale della struttura verticale																																
٥,					ozz		g.				a e	cat								Al	tro (spec	ifica	are)									
Cemen	Cemento armato Acciaio			Acciaio	Acciaio - calcestruzzo		Acciaio - calcestruz: Muratura		Muratur		Legno	Misto (Muratura c.a.)		Prefabbricat i in c.a. o	-	н			_ _		_ _	.[_					_	.					
A 3	×	В	0	С	0	D	0	Е	0	F	0	G C		L	_ _	_ _	_ _	_l_		_			_										
4) D	ati d	di es	spos	izio	ne					5) Da	ti Ge	otecni	ici												_					_			
Numero di persone mediamente presenti durante la fruizione ordinaria dell'edificio							- Company of the contract of t																										
6) Dati geomorfologici e geologici																																	
						Geo	morf	ologi	a del	sito			1000			Τ					Fend	mei	ni fi	rano.	si o	dis	ses	ti					
С		O a/Diru	ро	1	Pendi	O o Fort	е		Pend	O lio legg	gero	© Pianura				Assenti						O Presenti											
	Roce			Т	erra		Pres	enza	limite) e litote	cnico	Prese	nza	O imite to	ettor	nico		Vic	inan	za) cors	aco	gua		Falda entro 3m dal p.c.								

7)	Destinazio	ne d'uso											
А	Originaria	Codice d'uso <u> </u>					×						
В	Attuale	Codice d'uso <u>≤ ㅇ </u>					¥ .						
8)	Descrizion	e degli eventuali interventi	struttı	ırali eseguiti									
Α	A Sopraelevazione												
В	B Ampliamento												
С	C Variazione di destinazione che ha comportato un incremento dei carichi originari al singolo piano superiore al 20%												
D	D Interventi strutturali volti a trasformare l'edificio mediante un insieme sistematico di opere che portino ad un organismo edilizio diverso dal precedente.												
E	E Interventi strutturali rivolti ad eseguire opere e modifiche, rinnovare e sostituire parti strutturali dell'edificio, allorché detti interventi implichino sostanziali alterazioni del comportamento globale dell'edificio stesso.												
F	Interventi di	miglioramento sismico.											
G	Interventi di	sola riparazione dei danni strutturali.	U										
9)	Eventi sigr	nificativi subiti dalla struttui	ra		10) Perimetrazio	ne ai sensi del	D.L. 180/1	998					
	Tipo evento	Data		Tipologia Intervento	NB: In caso affermativ		O ce sottostani	te					
1)	Codice evento	_ _ _ / _ _ / _		<u> </u>	Autorità di Bacino	Area R4	Area	R3					
2)	Codice evento		1) Frana										
3)	Codice evento		2) Alluvione										

 Tipologia ed organizzazione del sistema resiste (cemento armato) 	nte		pologia ed ciaio)	organizza	zione del s	istema res	istente
Struttura a telai in c.a. in due direzioni	0	1) Strutt	ura intelaiata				0
2) Struttura a telai in c.a. in una sola direzione	×	2) Strutt	ura con contro	oventi reticolar	i concentrici		0
3) Struttura a pareti in c.a. in due direzioni	0	3) Strutt	ura con contro	oventi eccentri	ci		0
4) Struttura a pareti in c.a. in una sola direzione	0	4) Struttura a mensola o a pendolo invertito					
5) Struttura mista telaio-pareti	0	5) Strutt	ura intelaiata	controventata			0
6) Struttura a nucleo	0	6) Altro					0
7) Altro							
13) Tipologia ed organizzazione del sistema resiste	nte (m	uratura)				
A Section Associated above	Tipolo		Eventuali c	aratteristiche r	migliorative		
	gia base	Malta	Ricorsi o	Connessione	Iniezioni di	Intonaco	
		1	buona 2	listature 3	trasversale 4	malta 5	armato 6
1) Muratura in pietrame disordinata (ciottoli, pietre erratiche e irrego	lari)						
2) Muratura a conci sbozzati, paramento di limitato spessore, nucleo	interno	0					
3) Muratura in pietre a spacco con buona tessitura							
4) Muratura a conci di pietra tenera (tufo, calcarenite, ecc.)		a					
5) Muratura a blocchi fapidei squadrati		12					
6) Muratura in mattoni pieni e malta di calce		a					
7) Muratura in mattoni semipieni con malta cementizia (es.: doppio	UNI)	a					
8) Muratura in blocchi laterizi forati (% foratura < 45%)							
9) Muratura in blocchi laterizi forati, giunti verticali a secco (% foratur	ra 45%)						
10) Muratura in blocchi di calcestruzzo (% di foratura tra 45% e 65%)						
11) Muratura in blocchi di calcestruzzo semipieni							
12) Altro							

14) Diaframmi orizzontali (cemento armato, acciaio, muratura)			15) Copertura (cemento armato, acciaio, muratu	ra)			
1) Volte senza catene			1) Copertura spingente pesante		×		
2) Volte con catene			2) Copertura non spingente pesante		0		
Diaframmi flessibili (travi in legno con semplice tavola voltine)	ato, travi e	0	3) Copertura spingente leggera		0		
Diaframmi semirigidi (travi in legno con doppio tavola tavelloni,)	ato, travi e		4) Copertura non spingente leggera				
5) Diaframmi rigidi (solai di c.a., travi ben collegate a sol lamiera grecata con soletta in c.a.,)	lette di c.a.	×	5) Altro				
6) Altro _ _ _ _ _ _ _	_1	Ü					
16) Distribuzione tamponature (cemento armato ed acciaio)			17) Fondazioni				
Distribuzione irregolare delle tamponature in pianta			1) Plinti isolati				
Distribuzione irregolare delle tamponature in altezza			2) Plinti collegati				
Distribuzione delle tamponature tale da individuare pilastri d	corti		3) Travi rovesce		×		
Tamponature senza misure a contrasto di collassi espulsione in direzione perpendicolare al pannello	fragili ed	×	4) Platea				
5) Altro [5) Fondazioni profonde				
18) Fattore di importanza			6) Fondazioni a quote diverse	sı O	NO O		
A Edificio strategico (γ _I = 1.4)	0						
B Edificio rilevante (y ₁ = 1.2)	×						

19) Classificazione sismica	
1) Zona sismica (DGR Lazio 766/03):	10 2 9 30 40
 Valore dell'accelerazione orizzontale massima di ancoraggio spettro risposta elastico (suolo A), rapportata a g, dedotta da: 	0. <u>८ </u> 5 0 g
2.1) Allegato 1 all'Ordinanza n. 3274/2003	0
2.2) Delibera di Giunta Regionale	0
2.3) Studio più approfondito:	
2.3.1) Mappa di riferimento nazionale (INGV)	Ø
2.3.2) Studio regionale	0
2.3.3) Studio di letteratura	0
2.3.4) Studio effettuato direttamente	0

		Sulla base di carte geologiche disponibili	
1	Metodologia per l'attribuzione della categoria di suolo di fondazione	2) Sulla base di indagini esistenti	
		3) Sulla base di prove in situ effettuate appositamente	×
		Sondaggi geognostici a distruzione o a carotaggio continuo	
		2) Prova Standard Penetration Test (SPT) o Cone Penetration Test (CPT)	
		3) Prospezione sismica in foro (Down-Hole o Cross-Hole)	
2	Descrizione indagini effettuate	4) Prova sismica superficiale a rifrazione	×
	o già disponibili	5) Analisi granulometrica	
		6) Prove triassiali	
		7) Prove di taglio diretto	
		8) Altro D P M	2

3	Eventuali annualia	1) Pr	esenza di cavità o Sinkhole				SIO NO
3	Eventuali anomalie	2) Pr	esenza di terreni di fondazio	ne di natura significativ	amente divers	a	SIO NO 🕏
4	Velocità media onde di taglio V _{s30}	5	Resistenza Penetrometrica media Nsrr colpi	Resistenza med	ia alla 7	Co	esione non drenata media c, kPa
		1) Pr	ofondità della falda da piano	Z _w _	_ _ .		
		2) Pr	ofondità della fondazione ris	Z _g _	g _ .		
	Suscettibilità alla liquefazione	Presenza di terreni a grana grossa sotto la quota di falda entro i primi 15 m di profondità:					SIO NOO
8	NB: In caso affermativo compilare la parte		densità	sciolte	medie		dense
	destra	3.1)	Sabbie fini m _	0	0		0
		3.2)	Sabbie medie m _	0	. 0		0
		3.3)	Sabbie grosse m	0	. 0		0
9	Categoria di suolo di fondazione <u>B</u> (par 3.2.1 Norme Tecniche Costruzioni)	10	1) Coefficiente S per le cate 2) Periodo T _B dello spettro 3) Periodo T _B dello spettro 4) Periodo T _c dello spettro 5) Periodo T _c dello spettro a) Valori di Norma 6 6	di risposta orizz.	1.2.151 21.1.151 21.0.151 21.5.101 31.1.151 0 c) Valori	da ana	lisi specifiche O
11	Coefficiente di amplificazione topografica		1100				

Α	La configurazione in pianta è compatta e approssimativamente simmetrica rispetto a due direzioni ortogonali, in relazione alla distribuzione di masse e rigidezze ?	si○ no)X
В	Qual è il rapporto tra i lati di un rettangolo in cui l'edificio risulta inscritto ?	1_121
С	Qual è il massimo valore di rientri o sporgenze espresso in % della dimensione totale dell'edificio nella corrispondente direzione?	11201%
D	I solai possono essere considerati infinitamente rigidi nel loro piano rispetto agli elementi verticali e sufficientemente resistenti?	sı X №00
E	Qual è la minima estensione verticale di un elemento resistente dell'edificio (quali telai o pareti) espressa in % dell'altezza dell'edificio ?	<u> 4 8</u> %
F	Quali sono le massime variazioni da un piano all'altro di massa e rigidezza espresse in % della massa e della rigidezza del piano contiguo con valori più elevati ?	12101%
G	Quali sono i massimi restringimenti della sezione orizzontale dell'edificio, in % alla dimensione corrispondente al primo piano ed a quella corrispondente al piano immediatamente sottostante. Nel calcolo può essere escluso l'ultimo piano di edifici di almeno quattro piani per il quale non sono previste limitazioni di restringimento.	1 <u>月</u> 5 % (p. 1°)
н	Sono presenti elementi non strutturali particolarmente vulnerabili o in grado di influire negativamente sulla risposta della struttura (es. tamponamenti rigidi distribuiti in modo irregolare in pianta o in elevazione, camini o parapetti di grandi dimensioni in muratura, controsoffitti pesanti)	siO ио'8
ľ	Giudizio finale sulla regolarità dell'edificio,ottenuto in relazione alle risposte fornite dal punto A al punto H	SIO NO

23)	Livello di conoscenza			22)	Livello di verifica				
A	LC1: Conoscenza Limitata	(FC 1.35)	×	Α	Livello 1	×			
В	LC2: Conoscenza Adeguata	(FC 1.20)	0	В	Livello 2	0			
С	LC3: Conoscenza Accurata	(FC 1.00)	0						
	Geometria (Carpenteria)	1) Disegni or	riginali con riliev	rilievo visivo a campione					
D	(cemento armato, acciaio)	2) Rilievo ex	novo completo	eto					
	Dettagli strutturali (cemento armato, acciaio)	Progetto simulato in accordo alle norme dell'epoca e limitate verifiche in-situ							
		Disegni costruttivi incompleti con limitate verifiche in situ							
Ε		3) Estese verifiche in-situ							
	,	Disegni costruttivi completi con limitate verifiche in situ							
		5) Esaustive verifiche in-situ							
		1) Valori usu	ali per la pratica	costruttiva de	ell'epoca e limitate prove in-situ		×		
		Dalle specifiche originali di progetto o dai certificati di prova originali con limitate prove in-situ							
F	Proprietà dei materiali	3) Estese prove in-situ							
	(cemento armato, acciaio)	Dai certificati di prova originali o dalle specifiche originali di progetto con estese prove in situ							
		5) Esaustive prove in-situ							

Γ					0 . 4				
			Elemento primario trave		1214%				
		Oventità di dilioni dei dettenii	2) Elemento primario pilastro		13111%				
	G	Quantità di rilievi dei dettagli costruttivi (cemento armato)	3) Elemento primario parete		_ %				
		(centerito annato)	4) Elemento primario nodo		_ %				
		*	5) Elemento primario altro (specificare) [_ _ _ _ _	<u> _ </u> %					
			Elemento primario trave		Provini cls 0 1 Provini acciaio 1 1				
			2) Elemento primario pilastro		Provini cls 0 5 Provini acciaio 0 1				
	(8)	Quantità prove svolte sui	3) Elemento primario parete		Provini cls _ Provini acciaio _				
	н	materiali (cemento armato)	4) Elemento primario nodo	Provini cls _ Provini acciaio _					
			5) Elemento primario altro (specificare)		Provini cls _				
1				2 -F	Provini acciaio [_				
1			6) Eventuali prove non distruttive svolte (elencare): a) 10 11 18 450010 10 41 1 1 1						
-			DISCLEROMETIBLICINE OPPONETIE						
			Elemento primario trave		_ _ %				
and the second	,	Quantità di rillevi dei	2) Elemento primario pilastro		_ _ %				
-	,	(acciaio)	collegamenti (acciaio) 3) Elemento primario nodo						
-			4) Elemento primario altro (specificare)	_1	_ _ %				
			Elemento primario trave	1 -Provin 2 -Provin	i acciaio _ ni bulloni/chiodi _				
		Quantità prove svolte sui	2) Elemento primario pilastro	1 -Provin 2 -Provin	i acciaio _ ni bulloni/chiodi _				
1	_	L materiali (acciaio)			i acciaio _ ni bulloni/chiodi _				
ĺ			5) Elemento primario altro (specificare)	1 -Provin 2 –Provin	i acciaio _ ni bulloni/chiodi _				
			Disegni originali con rilievo visivo a campione per ciascun piano						
	м	Geometria (Carpenteria) (muratura)	2) Rilievo strutturale						
		,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	3) Rilievo del quadro fessurativo						

		Limitate verifiche in-situ	(Э.		
		Estese ed esaustive verifiche in-situ	0			
		Buona qualità del collegamento tra pareti verticali ?	SI O	NO O		
,	Dettagli strutturali	4) Buona qualità del collegamento tra orizzontamenti e pareti ?	SI O	NO O		
`	(muratura)	5) Presenza di cordoli di piano o di altri dispositivi di collegamento ?	SLO	NO O		
		6) Esistenza di architravi strutturalmente efficienti al di sopra delle aperture?	SLO	NO O		
		Presenza di elementi strutturalmente efficienti atti ad eliminare le spinte eventualmente presenti ?	sic	NO O		
		8) Presenza di elementi, anche non strutturali, ad elevata vulnerabilità ?	SI C	NO O		
		Limitate indagini in-situ	()		
0	Proprietà dei materiali (muratura)	2) Estese indagini in-situ	0			
		Esaustive indagini in-situ	() .		
Р	Edificio semplice	1) Rispondenza alla definizione ex-OPCM n. 3274/2003 all. 2 par. 11.5.10	SIO	NO O		

		1	2	3	4	5	6	7	8
		Cls fondazione	Cls elevazione	Acciaio in barre	Acciaio profilati	Bulloni chiodi	Muratura 1	Muratura 2	Altro
А	Resistenza a Compressione (N/mm²)	1-1 31 01	11210				_ _ _		
В	Resistenza a Trazione (N/mm²)	i		13110				ĪII	
С	Resistenza a taglio (N/mm²)	041	1014141	1					
D	Modulo di elasticità Normale (GPa)	25151	12151.5	1210161	1		!!	I_ _ -,	
E	Modulo di elasticità Tangenziale (GPa)	11.6	1212161	149			<u></u>	L_	

25)	Metodo di analisi							
Α	Analisi statica lineare	0						
В	Analisi dinamica modale	×	E		Fattore di struttura $q = 2 \cdot 0 $			
С	Analisi statica non lineare	0						
D	Analisi dinamica non lineare	0						
	Modellazione della struttura		,					
Α	Due modelli piani separati, uno per ciascuna		ale, considera	ndo l'eccentrio	cità accidentale	2		0
В	Modello tridimensionale con combinazione de	ei valori massimi						X
С	Periodi fondamentali		Direzione X	101.16121	10. 1612 Direzione Y 10 1. 1513			
D	Masse partecipanti		Direzione X	1917 %		Direzione Y	19181%	
			70.00	1		2	3	
	Rigidezza flessionale ed a	taglio		Non fessurata	Fessurata	con una riduzione del	determinata da costitutivo utili:	l legame zzato
E	Elementi trave			X	0	00 %	0	
F	Elementi pilastro			×	0	00%	0	
G	Muratura			0	0	1_11%	0	
н	Altro elem. 1 (specificare)			0	0	_ _ %	0	
1	Altro elem. 2 (specificare)			0	0	1 1%	0	

						Tipo di rottura						
			cemento an	nato, acciaio	icciaio muratura							
		1	2	3	44	5	G	7	θ	9,		
		Primo collasso a taglio	Collasso di un node	Rotazione rispetto alla corda o verifiche a flessione o pressollessione	Capacità limite del terreno di fondazione	Capacità limite del terreno di fondazione	Deformazione ultima nel piano	Resistenza fuori dal piano	Resistenza nel piano	Deformazione di danno		
A	PGA _{SLCG}	<u> _ - - -</u>				[_]-		1_11_1_1_				
В	PGA _{SLDS}	101101015	00013	010303	7118160							
C	PGASLDL									01283		
28)	Valori di	riferimento				· .						
Liv	elli di acce	lerazione al su	olo di riferime	nto		Valore dell'	accelerazione	(in rapporto a	g)			
A		PGA _{2%}					101.131415	g				
В		PGA ₁₀₅					101121510) g				
С		PGA ₅₀₁	6				20171101) g				
29)	Indicato	ri di rischio			6							
	li	ndicatore di ris	chio			١	/alore dell'indi	catore				
Α		di collasso 1	(a)		[_ . _ = (PGA _{SUCO} /PGA _{SW})							
В		di collasso 2	2 (0.2)		101.1010151 = (PGA _{0.08} /PGA ₁₀₈)							
		di inagibilità			101.101.131 = (PGAGLO_/PGAGGW)							

Α	Criticità che condizionano maggiormente la capacità	1 XI fondazioni		4 ☐ setti		7 🗙 coperture	
		2 🗖 travi		5 murature		8 🗆 scale	
		3 ✓ pilastri		6 🛛 solai		9 altro	
В	Interventi migliorativi prevedibili	1 🗹 interventi in fondazione		4 aumento resistenza muri		7 🖸 eliminazione spinte	
		2 🛮 aumento resist/duttil sezioni		5 🔲 tiranti, cordoli, catene		8 X altro RIFACI MENTO TETTO	
		3 🗷 nodi/collegamenti telai		6 🔀 solai o coperture		9 🖸 altro	
С	Stima dell'estensione degli interventi in relazione alla volumetria totale della struttura	Codice intervento 1	∑ ≤ % percentuale volumetrica dell'edificio interessata				
		Codice intervento 2	3 5 % percentuale volumetrica dell'edificio interessata				
		Codice intervento 3 [X]	35 % percentuale volumetrica dell'edificio interessata				
D	Stima dell' incremento di capacità conseguibile con gli interventi	1 SLCO	Codice intervento 1 PGA1		PGA1	g approssimazione ± _ i_ g	
		2 SLDS	Codice inte	ervento 2 🔀	PGAZ DIOIS		
		3 ☐ SLDL	Codice inte	ervento 3 ×1	PGA3 DI 161 1	g approssimazione ± [Q][Q[5]g	
Beneficiario finanziamento				Firma			

LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Capacità vs Domanda

CAPACITA'

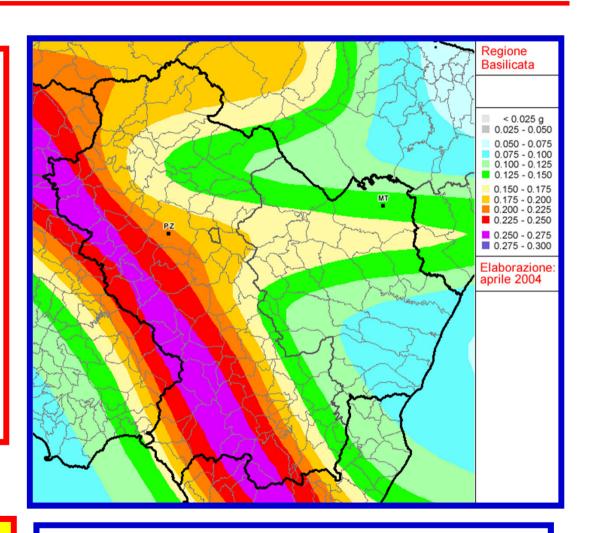
Valutazione della resistenza sismica (rispetto ad un certo stato limite)

DOMANDA

Intensità sismica nel sito in esame (per il terremoto relativo allo stato limite di verifica)



 $\alpha_{SLV} = C_{apacità}/D_{omanda}$



Mappa di Pericolosità sismica della Basilicata (T_R = 475 anni)

LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Attività post-sisma 2002

13 novembre 2002: Convenzione per lo studio della vulnerabilità sismica delle scuole della Provincia di Potenza (resp. Mauro DOLCE)

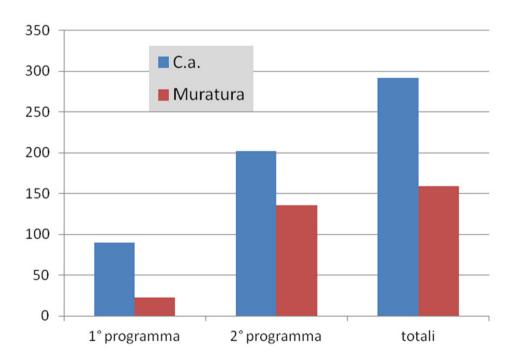
I FASE: <u>raccolta dei dati</u> disponibili per una prima valutazione di vulnerabilità degli <u>edifici scolastici progettati senza criteri</u> antisismici.

II FASE: estensione anche agli edifici scolastici progettati o adeguati con criteri antisismici. Approfondimento delle valutazioni di vulnerabilità attraverso prove sui materiali strutturali, identificazione dinamica delle degli edifici e la raccolta di tutti i dati utili a definire un database di fascicoli di fabbricato.

III FASE: <u>definizione di tipologie di intervento</u> adottabili ai fini del loro adeguamento o miglioramento sismico, in una logica di ottimizzazione della spesa e dei risultati conseguibili in termini di riduzione del rischio, in una condizione di budget limitato o di attuazione per fasi.

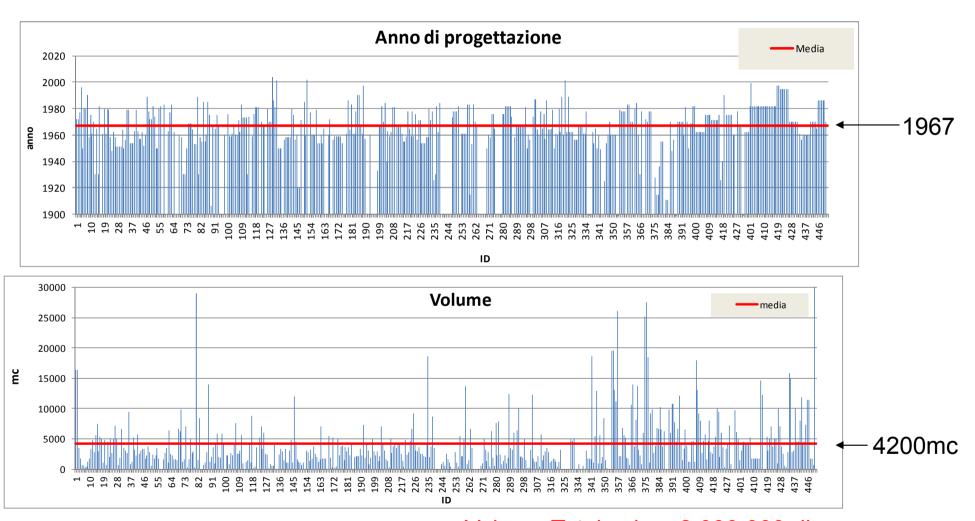
LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Valutazione della Vulnerabilità

- A seguito della OPCM 3362/2004 sono stati varati dalla Regione Basilicata 2 programmi di verifiche tecniche su edifici non progettati con regole sismiche:
- <u>1° Programma temporale</u> delle verifiche del patrimonio edilizio strategico e rilevante (anno 2004): 68 edifici ospedalieri e 113 edifici scolastici
- 2° Programma temporale delle verifiche del patrimonio edilizio strategico e rilevante (anno 2005): 338 edifici scolastici
- 451 edifici scolastici verificati
- Circa 2/3 degli edifici sono in c.a.



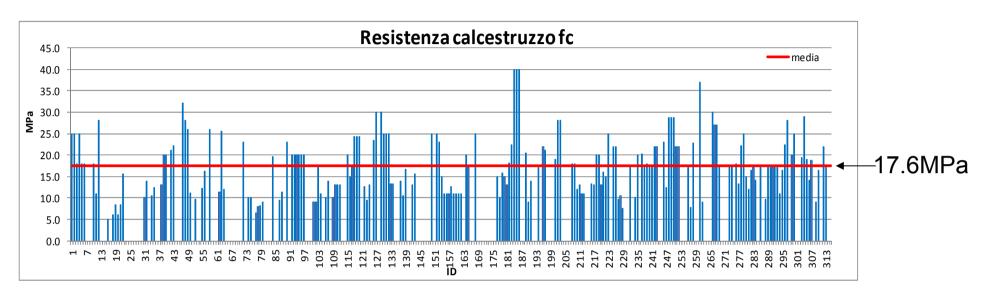
Tipologie prevalenti edifici scolastici

LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Valutazione della Vulnerabilità

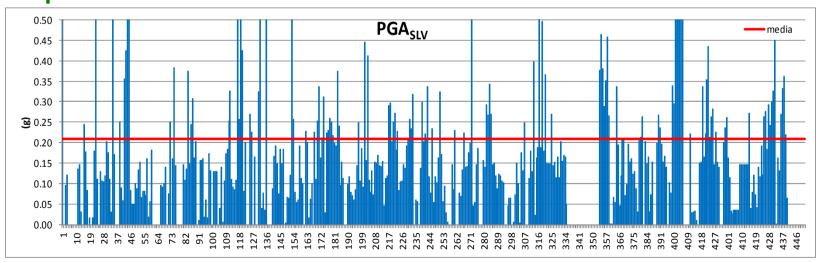


Volume Totale circa 2.000.000 di mc

LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Qualità dei materiali, Capacità



Capacità



LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Capacità vs Domanda

CAPACITA'

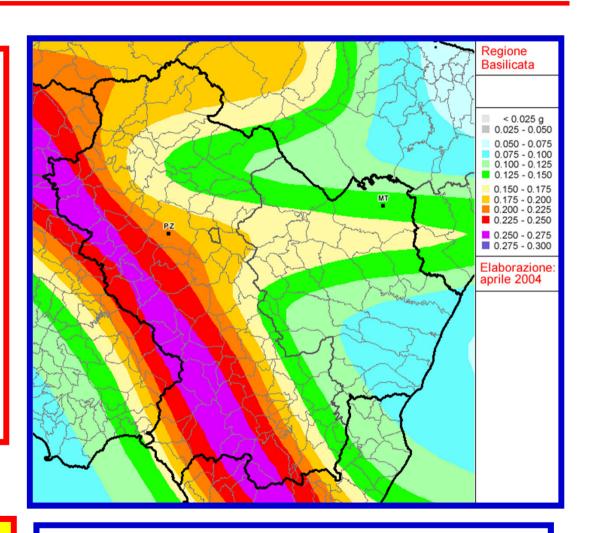
Valutazione della resistenza sismica (rispetto ad un certo stato limite)

DOMANDA

Intensità sismica nel sito in esame (per il terremoto relativo allo stato limite di verifica)

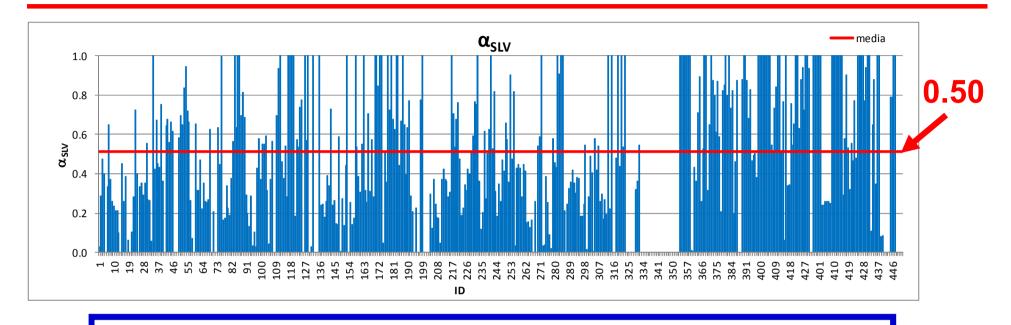


 $\alpha_{SLV} = C_{apacità}/D_{omanda}$



Mappa di Pericolosità sismica della Basilicata (T_R = 475 anni)

LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Valutazione della Vulnerabilità



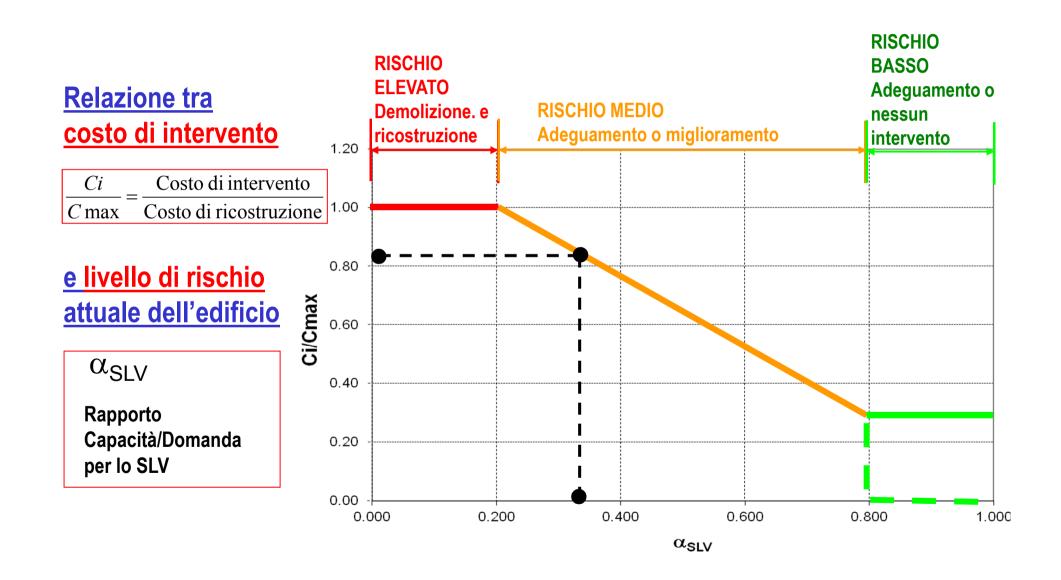
 $\alpha_{\text{SLV}} \rightarrow$

Rapporto Capacità/Domanda per lo SLV (Stato Limite di Salvaguardia della Vita)

Il calcolo α_{SLV} consente:

- di definire le priorità di intervento
- di stimare costi e tempi globali necessari per la messa in sicurezza
- di individuare la più idonea strategia di intervento

LA SICUREZZA DELLE SCUOLE Livello di Rischio -> Costo di intervento



VULNERABILITÀ SISMICA Quali Interventi per la Riduzione?

EDIFICI DI NUOVA COSTRUZIONE

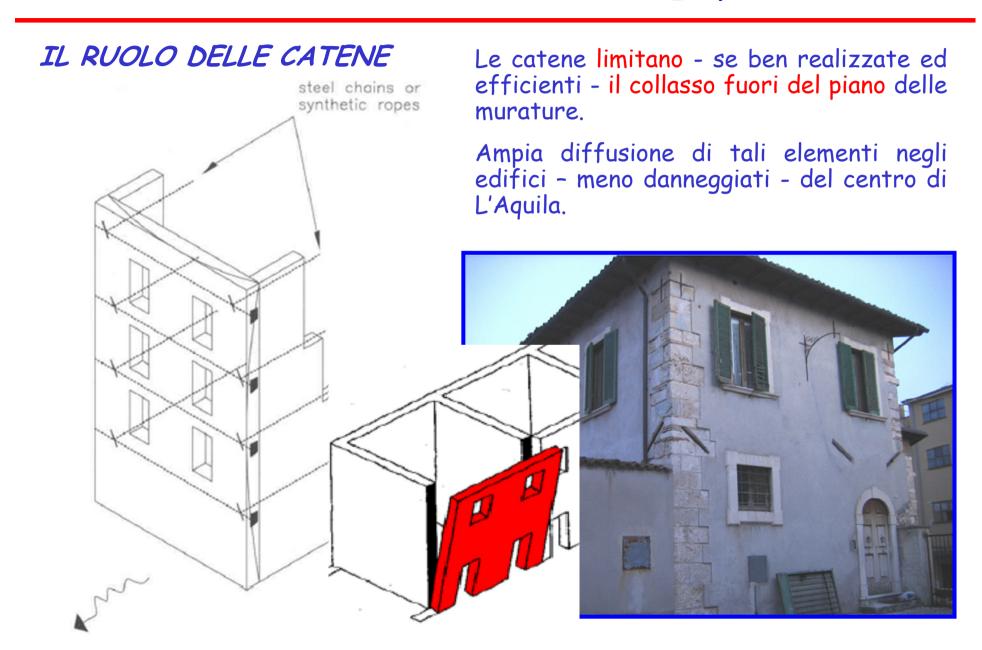
Renderli poco vulnerabili (l'invulnerabilità è un mito) è abbastanza semplice e non comporta costi elevati: basta rispettare poche regole contenute nelle norme tecniche per le costruzioni in zona sismica. Molto importante è rivolgersi a professionisti che siano esperti di ingegneria sismica.

EDIFICI ESISTENTI

La riduzione della vulnerabilità può essere rivolta a singoli elementi ovvero estesa all'intera struttura con interventi progettati per assicurare diversi livelli di sicurezza:

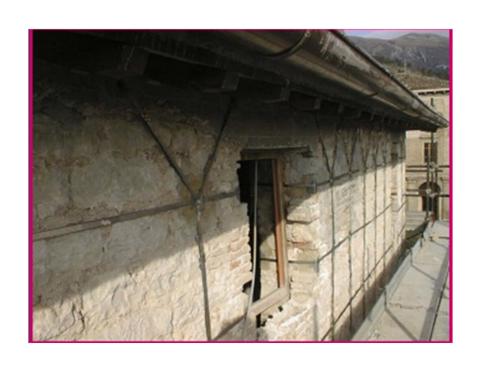
- interventi di adeguamento sismico finalizzato a dare all'edificio lo stesso livello di sicurezza previsto per gli edifici nuovi dalle norme tecniche vigenti;
- interventi di miglioramento sismico finalizzati ad aumentare la sicurezza strutturale esistente, pur senza necessariamente raggiungere i livelli richiesti dalle norme vigenti;
- riparazioni o interventi locali di rafforzamento che interessino elementi isolati, e che comunque comportino un miglioramento delle condizioni di sicurezza preesistenti.

RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ Edifici in Muratura



RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ Edifici in Muratura

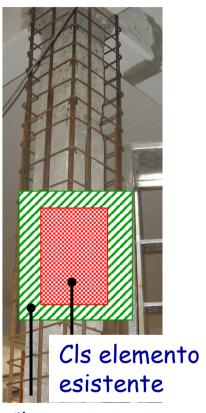
CAM - CUCITURA ATTIVA DELLA MURATURA Sfruttando la tecnica dell''imballaggio" consente di incrementare la resistenza e la duttilità delle pareti murarie





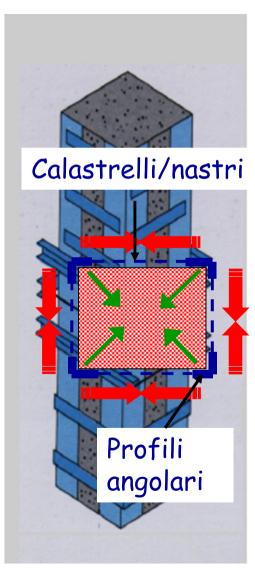
RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ Strutture in c.a.

Incamiciatura in c.a. Incamiciatura in acciaio Confinamento con FRP



Cls camicia





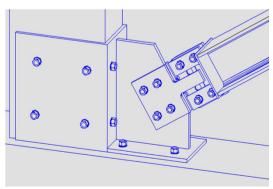


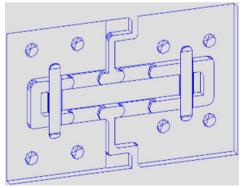
RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ Edifici in C.A.

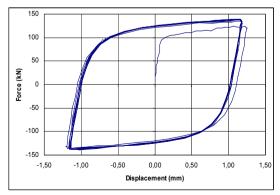




Controventi dissipativi isteretici sulla scuola "Domiziano Viola" a Potenza





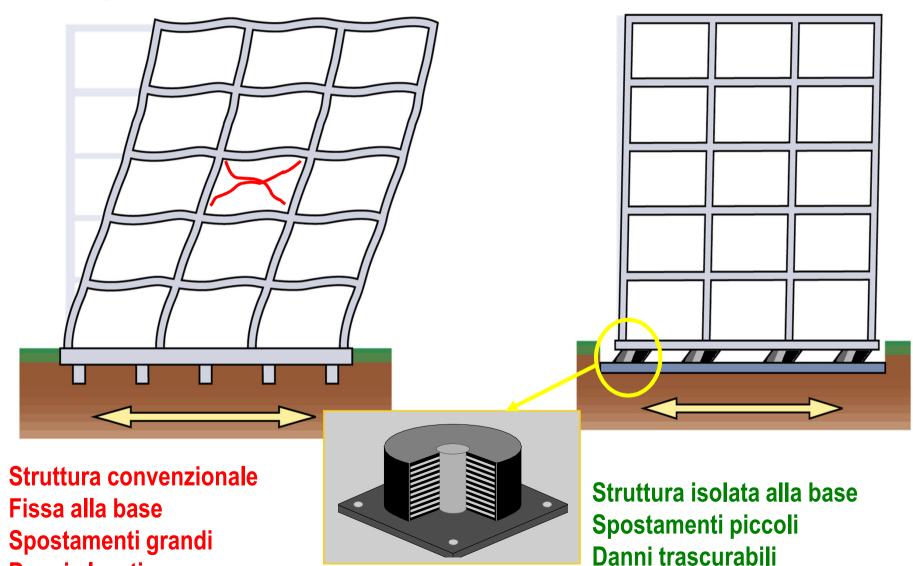


Dispositivo a coprigiunti dissipativi (Dolce, Marnetto, 2000)

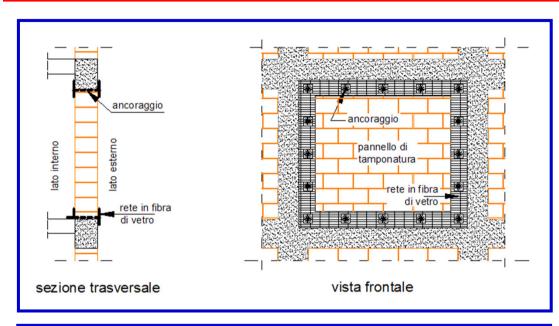
RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ Edifici in C.A.

ISOLAMENTO SISMICO

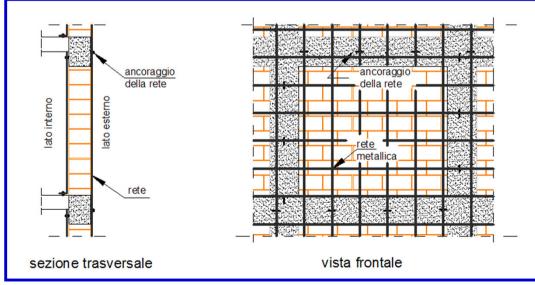
Danni elevati



RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ Elementi non strutturali



Intervento per migliorare la connessione tra il pannello di tamponatura e il reticolo strutturale



Intervento per aumentare la resistenza delle tamponature ed evitare l'espulsione verso l'esterno

RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ Elementi non strutturali



Agibilità Centro Italia 2016







Sistemi antiribaltamento di pannelli di tamponatura

RIDUZIONE DELLA VULNERABILITÀ Elementi non strutturali

LINEE GUIDA PER LA RIDUZIONE DELLA VULNERABILITA' DEGLI ELEMENTI NON STRUTTURALI, ARREDI E IMPIANTI



Pratiche Schede per:

- Fonti di illuminazioni;
- Superfici vetrate;
- Armadi, librerie, contenitori;
- Monitor e computer;

- . . .

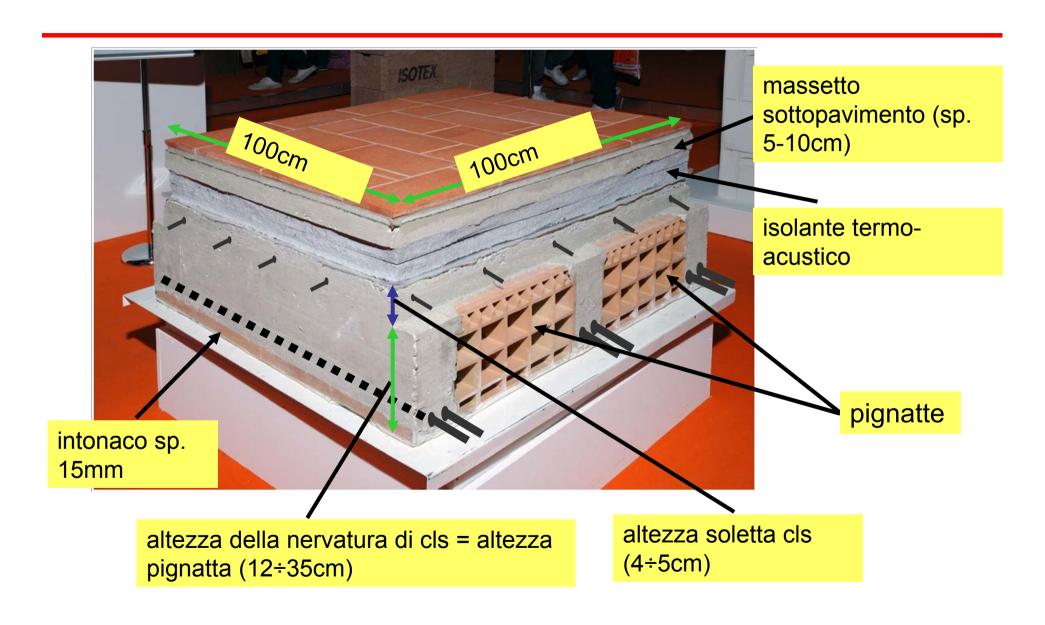
Disponibile all'indirizzo www.reluis.it

La vulnerabilità degli Elementi Non Strutturali

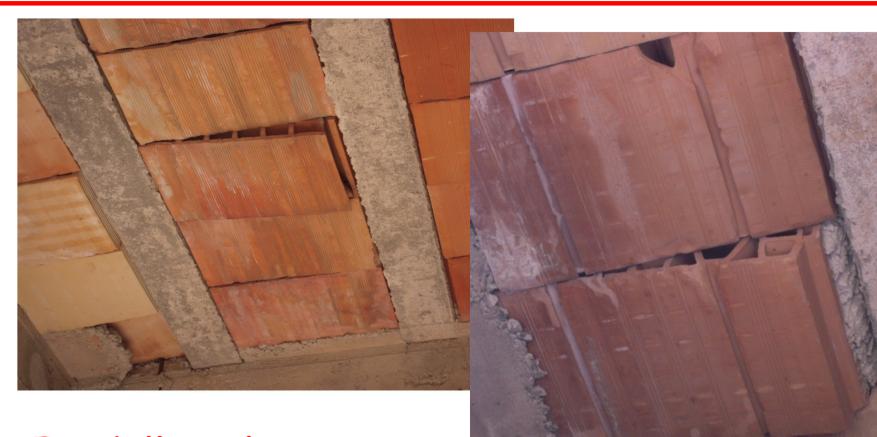
(foto dell'ing. P. Costante, Ufficio Scolastico Regionale Basilicata)



Come è fatto un solaio?



La vulnerabilità degli Elementi Non Strutturali (foto dell'ing. P. Costante, Ufficio Scolastico Regionale Basilicata)



Fondelli in laterizio particolarmente instabili

La vulnerabilità degli Elementi Non Strutturali

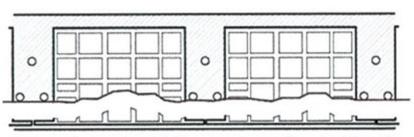
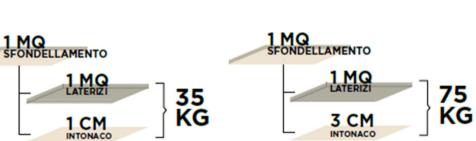
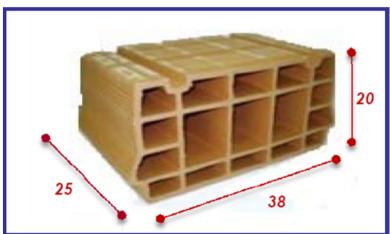


Figura 1 - Sezione tipo solaio laterocemento soggetto a sfondellamento







SFONDELLAMENTO 20 MQ CARICO 1500 KG

La vulnerabilità degli Elementi Non Strutturali

(foto dell'ing. P. Costante, Ufficio Scolastico Regionale Basilicata)



INDAGINI DIAGNOSTICHE DEI SOLAI



40 milioni di euro le risorse stanziate dalla legge #labuonascuola

7.000 circa gli edifici oggetto di indagine diagnostica

Si tratta di indagini strutturali e non strutturali sui solai degli edifici scolastici al fine di garantirne la sicurezza e di prevenire crollo di solai e controsoffitti.

IL RUOLO ATTIVO DEI CITTADINI: PREPARARSI AL PROSSIMO EVENTO NATURALE...



CAMPAGNA
NAZIONALE PER LA
PREVENZIONE DEL
RISCHIO SISMICO
www.iononrischio.it

- A. INFORMARSI
- B. RISPETTARE LE REGOLE
- C. SAPERSI COMPORTARE



Il ruolo dell'informazione e dell'educazione:

favorire la crescita della consapevolezza e della responsabilità individuale nelle attività di prevenzione del rischio

SAPERE	SAPER ESSERE	SAPER FARE
Consapevolezza	Comportamenti e valori	Agire in modo corretto

SAPERE - INFORMAZIONE

Attività comunicative, opuscoli, giornate studio, ...

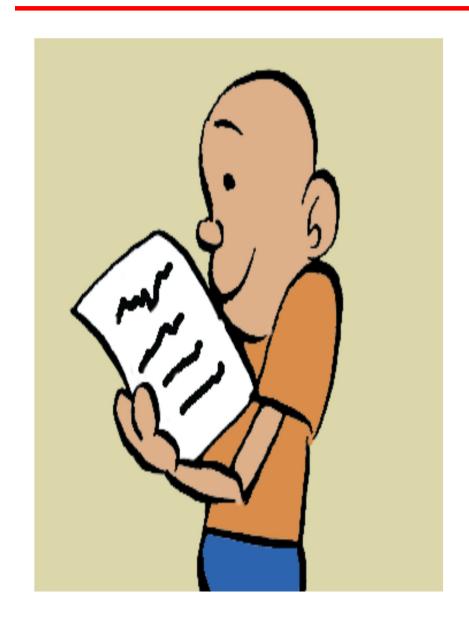




Terremott the avvengono molto spesso e malto forti Costrucioni suico resistenti Vio actatimenta del terramota Hallg per use alle vises Elevata probabilità di subire un danna a causa di un terremoto

Iniziative realizzate allo scopo di informare la popolazione sui temi del rischio e della prevenzione, fornendo, in particolare, le norme comportamentali da adottare in caso di terremoto.

SAPER ESSERE - INFORMAZIONE



SE VIVI IN UNA ZONA SISMICA...

<u>DEVI</u> conoscere qual è la classificazione sismica del territorio in cui vivi chiedendolo all'Ufficio Tecnico del tuo Comune o alla Regione. Tutte le nuove abitazioni, costruite dopo la data in cui il Comune è stato classificato sismico devono essere state costruite rispettando la normativa antisismica.

SAPER ESSERE - INFORMAZIONE



SE VIVI IN UNA ZONA SISMICA...

DEVI sapere se esiste un piano di protezione civile comunale e prendere visione di ciò che prevede (es. quale è l'area di raccolta per la popolazione, l'area degli insediamenti di emergenza, i mezzi a disposizione, ecc.) altrimenti sollecita il tuo Sindaco a provvedere.

SAPER ESSERE - INFORMAZIONE



SE VIVI IN UNA ZONA SISMICA...

<u>DEVI</u> conoscere come è stata costruita la casa in cui abiti e soprattutto verificare:

-se la casa è stata progettata e realizzata con criteri antisismici;

-se sono stati fatti interventi per renderla più resistente;

Se occorre, intervieni per rinforzarla, anche utilizzando i fondi appositamente stanziati per il recupero e la riqualificazione del patrimonio edilizio.



fissare alle pareti scaffali, librerie e altri mobili alti;

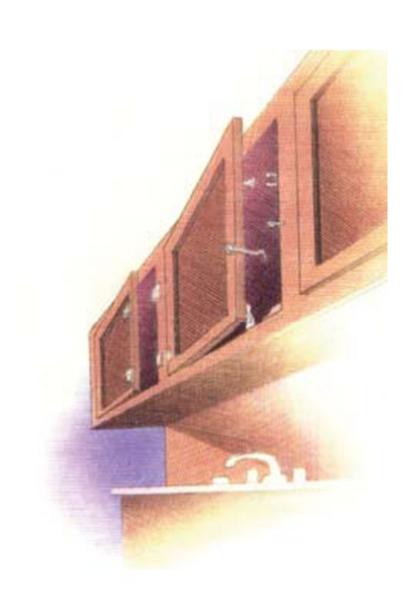
appendere quadri e specchi con ganci chiusi, che impediscano loro di staccarsi dalla parete;



mettere gli oggetti pesanti sui ripiani bassi delle scaffalature;

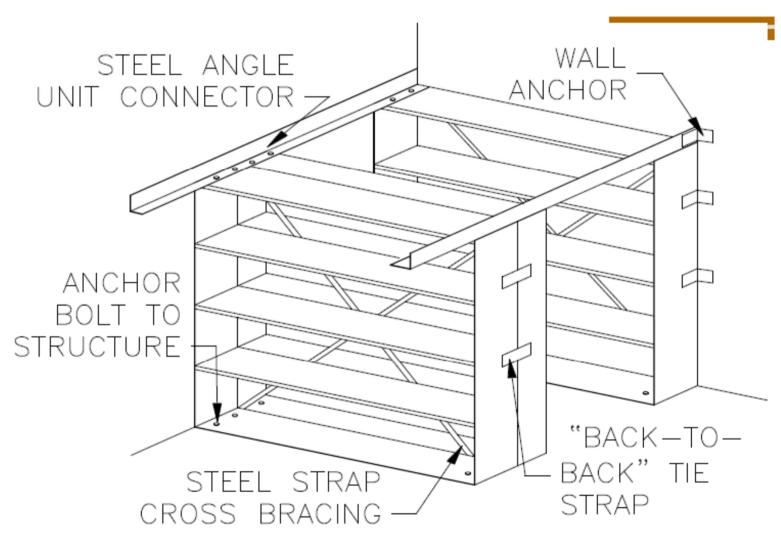
sui ripiani alti fissare gli oggetti con del nastro biadesivo o con apposite staffe;





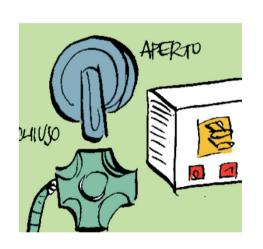
in cucina utilizzare un fermo per l'apertura degli sportelli del mobile dove sono contenuti piatti e bicchieri, in modo che non si aprano durante la scossa;

MISURE DI PROTEZIONE SISMICA PER SCAFFALATURE LEGGERE.



Cortesia Ing. D. Mannelli

Organizzare un piano di emergenza familiare ed assicurarsi che:



- tutti sappiano dove sono e come si chiudono i rubinetti di gas e acqua e l'interruttore generale della luce.

- in casa ci sia una cassetta di pronto soccorso, una torcia elettrica, una radio a pile, un estintore e che tutti sappiano dove si trovano;







Se sei al chiuso:

Cerca riparo nel vano di una porta inserita in un muro portante (quelli più spessi) o riparati sotto un tavolo, sotto un letto o un banco (se sei a scuola).

Devi comunque allontanarti dal centro della stanza: perché potresti essere ferito dalla caduta di vetri, intonaco o altri oggetti.



Se sei al chiuso:

Non precipitarti fuori lungo le scale.

Non usare l' ascensore: si può bloccare.

Aspetta che la scossa sia cessata prima di uscire





Se sei all'aperto:

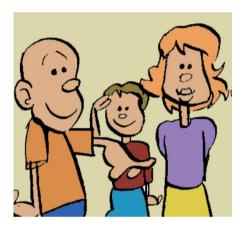
Allontanati da edifici, alberi, lampioni, linee elettriche.

Cerca un posto dove non ci sia nulla sopra di te. In strada potresti essere colpito da vasi, tegole ed altri materiali che cadono.

Se sei in auto:

non sostare sotto o sopra i ponti o in prossimità di terreni franosi e corsi d'acqua.

SAPER FARE DOPO UN TERREMOTO

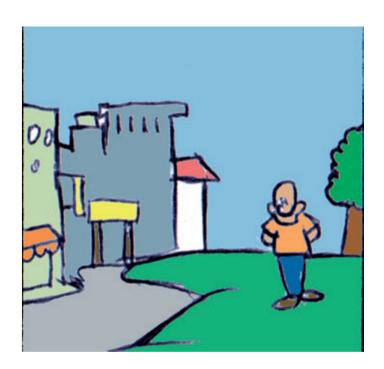


assicurati dello stato di salute delle persone a te vicine e, se puoi, presta i primi soccorsi senza muovere le persone ferite gravemente;





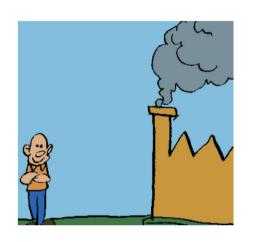
chiudi i rubinetti di gas, acqua e l'interruttore generale della luce; esci con prudenza indossando le scarpe.



raggiungi uno spazio aperto, Iontano da edifici e strutture pericolanti

appena ti è possibile, raggiungi l'area di attesa individuata dal piano di emergenza comunale;





stai lontano da spiagge, dighe, impianti industriali;



Se sei in una zona a rischio tsunami, raggiungi un posto elevato e segui le indicazioni previste dal piano di protezione civile.





non usare il telefono, ma lascia le linee libere per le chiamate di emergenza; non usare l'automobile per evitare di intralciare l'intervento dei mezzi di soccorso.

EDUCAZIONE E/E' PREVENZIONE

...cosa altro possiamo fare noi cittadini?

... Essere SEMPRE pronti ad affrontare il prossimo terremoto.





Corsi di Aggiornamento R.S.P.P. - A.S.P.P.

