

EDIFICI IN C.A. IN OPERA E PREFABBRICATI

Ing. Prof. Ivo Vanzi

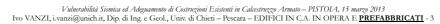
Ordinario in Tecnica delle Costruzioni Dip. di ingegneria e geologia, Università di Chieti-Pescara i.vanzi@unich.it

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzgo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 2



ARGOMENTI

- 1. INQUADRAMENTO PROBLEMA: STATISTICHE E DIST.GEOG. (20')
- 2. ASPETTI STRUTTURALI EVIDENZIATI DAL RECENTE SCIAME IN EMILIA (40')
- 3. ASPETTI NORMATIVI ED ECONOMICI PER IL RECENTE SCIAME IN EMILIA
- 4. LA L. 122/2012 (15')
- 5. APPLICAZIONE DELLA L. 122/2012 (20')
- 6. ALCUNE CONSIDERAZIONI DI CALCOLO (10')
- 7. PROGETTO E VERIFICA: LE LL.G. DEL CONSIGLIO SUPERIORE DEI LL.PP. (30'+ 60')





ARGOMENTI

- 8. RISCHIO SISMICO DELLE STRUTT. PREFABB. IN ITALIA (30°)
- 9. ESEMPI APPLICATIVI (20'+..)
- 10. INTERVENTI SU EDIFICI IN C.A. (forse)

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzgo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 4



1. STATISTICHE C.A. E DISTRIBUZIONE GEOGRAFICA CAPANNONI



1. INQUADRAMENTO: (A) C.A.: QUANTO E QUANDO

rilevazioni Istat del 1991.

c.a.: circa 13 milioni di abitazioni muratura circa 10 milioni.

- È evidente, già in questa prima grossolana suddivisione l'importanza del problema della valutazione della vulnerabilità sismica degli edifici realizzati con struttura in c.a.
- Dal 1991, la situazione non è cambiata in modo radicale.

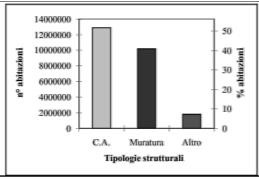


Figura 1.1. Suddivisione delle abitazioni in funzione della tipologia costruttiva

Vulnerabilità Sisnica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 6



1. INQUADRAMENTO: (A) C.A.: QUANTO E QUANDO

8.5 milioni di abitazioni, pari al 60% alle costruzioni in c.a. realizzate in epoche in cui la normativa di riferimento era il R.D. del 1939

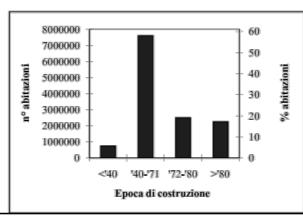


Figura 1.2. Epoca di realizzazione delle strutture in c.a.



1. DISTRIBUZIONE GEOGRAFICA CAPANNONI



Vulnerabilità Sismica ed Adequamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzgo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 9



1. DISTRIBUZIONE GEOGRAFICA CAPANNONI: ITALIA (dati 2010)



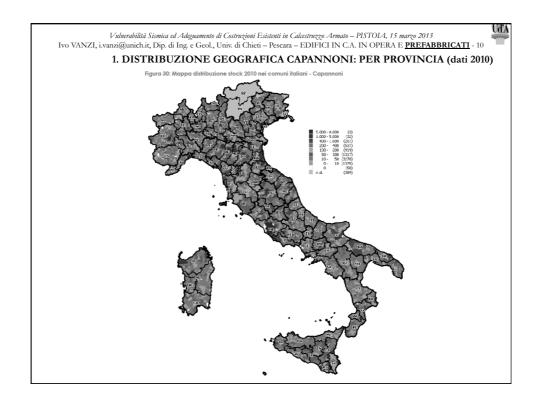


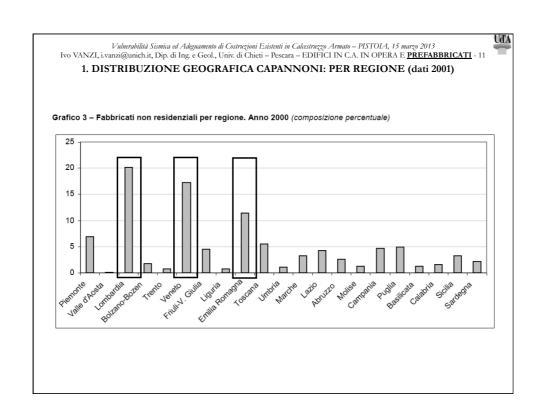
Il mercato dei capannoni

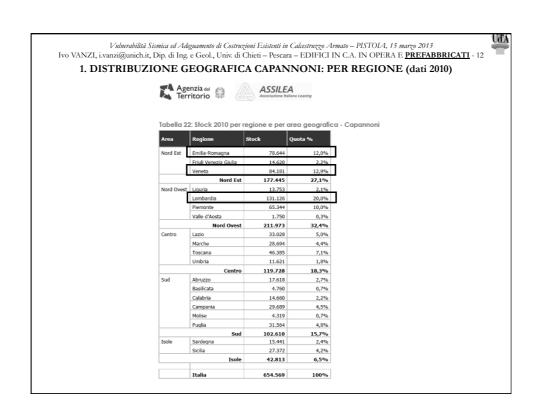
Lo stock immobiliare

Le unità immobiliari della tipologia Capannoni, censite negli archivi catastali nella categoria catastale D/1 e D/7, che comprende gli immobili a destinazione Opifici e Industrie, nel 2010 sono circa 655 mila sul territorio nazionale.

La presenza di Capannoni è preponderante nelle aree del Nord (circa il 60%) e scarsa al Sud e nelle Isole (15,7% e 6,5% rispettivamente), nel Centro si collocano il 18% di questa tipologia di immobili destinata al settore produttivo (Figura 29).







Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 13

1. DISTRIBUZIONE GEOGRAFICA CAPANNONI: PER MACRO-REGIONE E ATTIVITA' (dati 2000)

Prospetto 16 – Fabbricati non residenziali per destinazione economica e ripartizione geografica. Anno 2000 (composizione percentuale su dati in volume)

RIPARTIZIONI GEOGRAFICHE	Agricoltura	Industria e artigianato	Commercio e attività turistiche	Trasporti, credito e assicurazioni	Altre destinazioni	Totale
Nord	10,9	66,7	12,1	2,0	8,3	100,0
Centro	7,1	70,4	13,3	1,1	8,1	100,0
Mezzogiorno	16,7	61,1	12,9	0,9	8,4	100,0
Italia	11,6	66,0	12,4	1,6	8,4	100,0

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 14

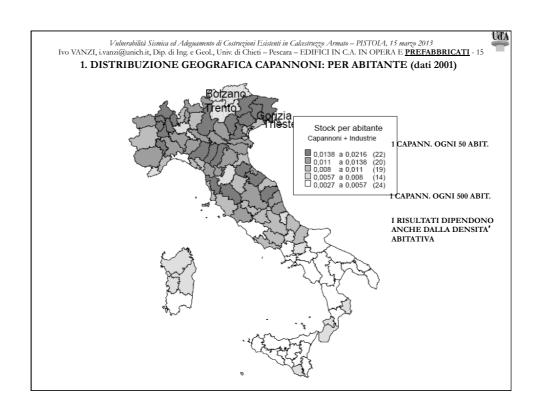
1. DISTRIBUZIONE GEOGRAFICA CAPANNONI: DENTRO O FUORI GROSSI CENTRI (2010)

Tabella 23: Stock 2010 per area geografica, per capoluoghi e non capoluoghi - Capannoni

Area	Comuni	Stock	Quota %	
Nord Est	Capoluoghi	29.745	16,8%	
NOIG ESC	Non capoluoghi	147.700	83,2%	
Nord Ovest	Capoluoghi	27.230	12,8%	
Nord Ovest	Non capoluoghi	184.743	87,2%	
Centro	Capoluoghi	27.218	22,7%	
Centro	Non capoluoghi	92.510	77,3%	
Sud	Capoluoghi	15.407	15,0%	
Suu	Non capoluoghi	87.203	85,0%	
Isole	Capoluoghi	8.962	20,9%	
Isule	Non capoluoghi	33.851	79,1%	
ITALIA	Capoluoghi	108.562	16,6%	
	Non capoluoghi	546.007	83,4%	

7



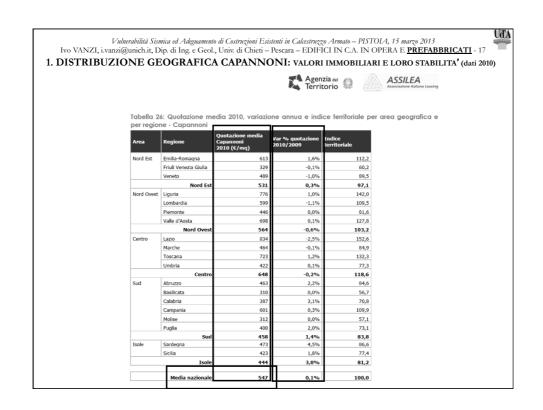


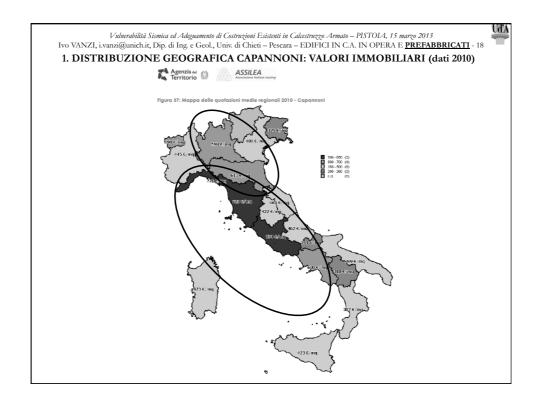
Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 16

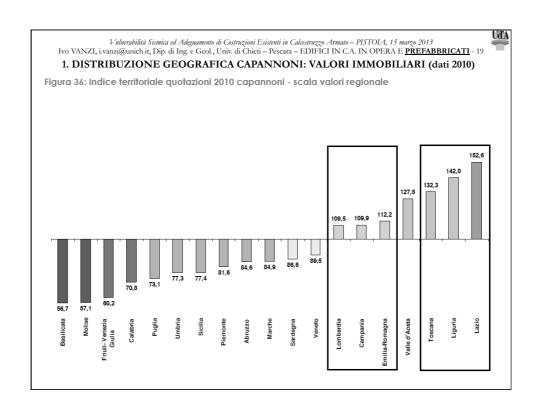
1. DISTRIBUZIONE TIPOLOGICA CAPANNONI: GETTATO IN OPERA O PREFABBRICATO (dati 2000)

Prospetto 14 – Fabbricati non residenziali per tipo di struttura portante e destinazione d'uso. Anno 2000 (composizione percentuale)

DESTINAZIONI D'USO	Pietra e mattoni	Ceme	nto armato	Acciaio Cer	nento armato	Altra	Totale
DESTINAZIONI D'USU	Pietra e mattoni	In sito	Prefabbricato	ACCIAIO	acciaio	Allia	Totale
Agricoltura	13,0	31,2	30,4	9,1	8,2	8,0	100,0
Industria e artigianato	1,9	18,6	67,4	4,4	4,9	2,8	100,0
Commercio e attività turistiche Trasporti, credito e	2,7	37,2	51,0	1,7	5,4	1,8	100,0
assicurazioni	0,8	19,5	66,8	0,3	6,2	6,4	100,0
Altre destinazioni	4,9	50,8	30,2	2,4	7,0	4,7	100,0
Totale	3,5	25,1	58,0	4,4	5,5	3,5	100,0



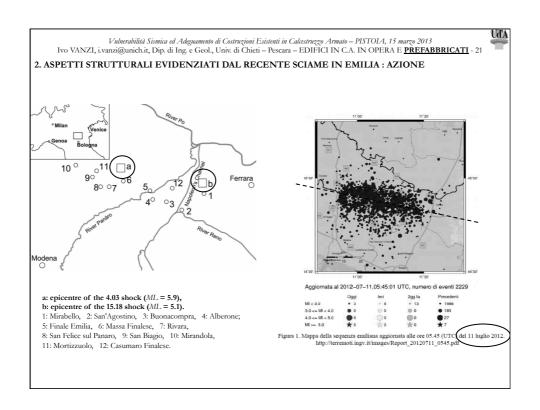


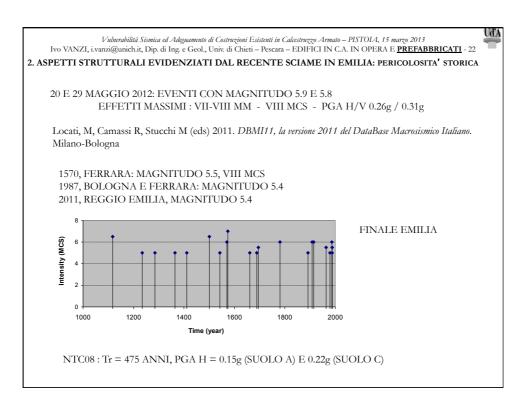


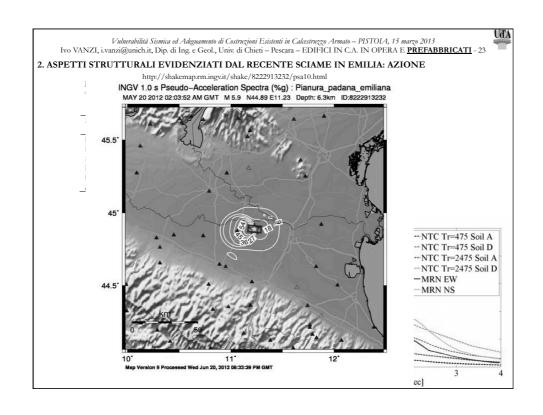
2. ASPETTI STRUTTURALI

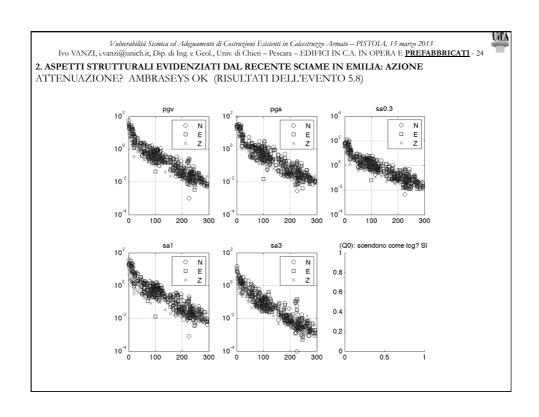
Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 20

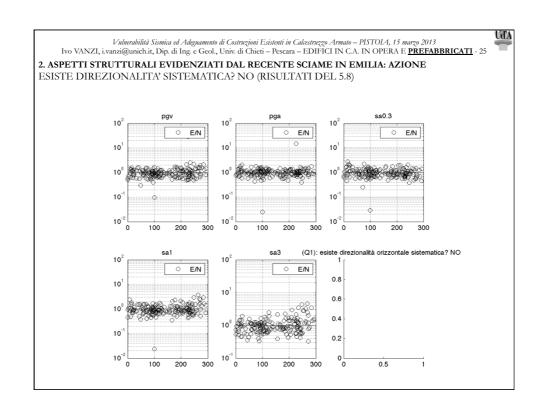
EVIDENZIATI DAL RECENTE SCIAME IN EMILIA

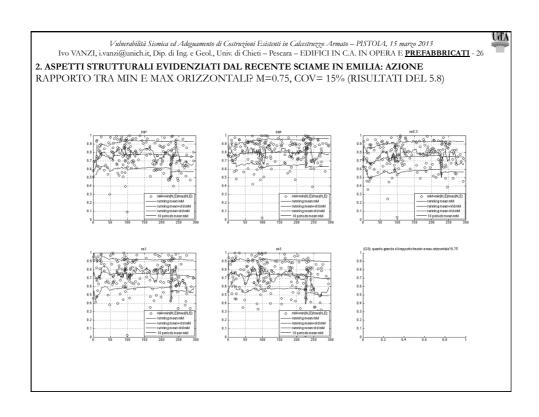


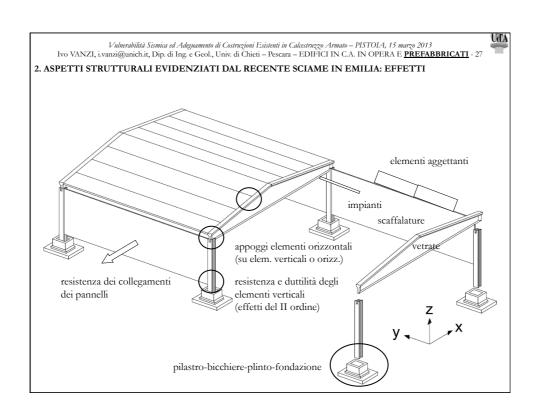


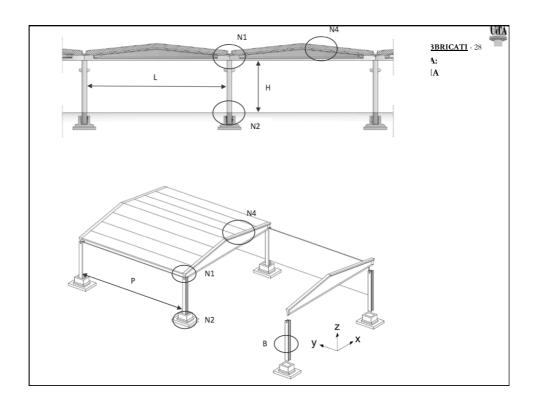
















2. ASPETTI STRUTTURALI EVIDENZIATI DAL RECENTE SCIAME IN EMILIA: BANCA DATI SUI DANNI SU CIRCA 100 STRUTTURE INDUSTRIALI IN EMILIA

DIMENSIONI GEOMETRICHE:

P: passo dei telai

L: luce dei telai

H: altezza del capannone

B: dimensioni (longitudinale e trasversale) sezione trasversale della colonna. Se circolare inserire il diametro per entrambe le dimensioni

FOTO GENERALI:

vista generale esterno del capannone

vista generale interno del capannone

vista della copertura dall'interno e dall'esterno

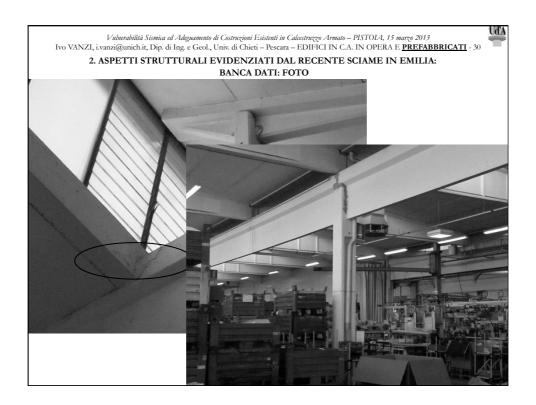
FOTO DETTAGLI:

N1: collegamento trave-colonna

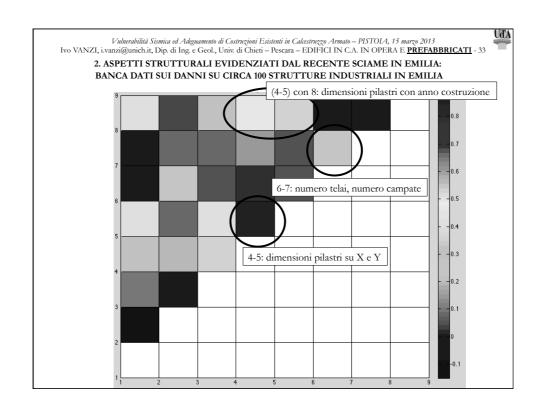
N2: collegamento colonna-fondazione (almeno ciò che è visibile)

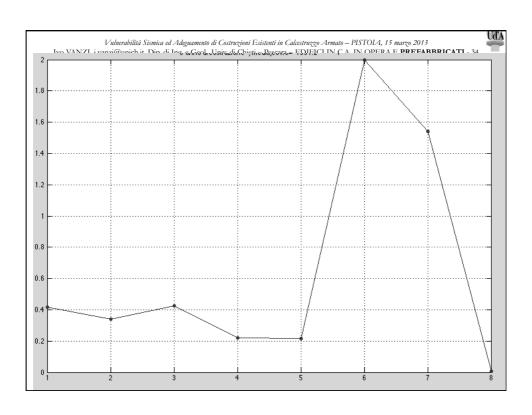
N3: collegamento colonna-pannello

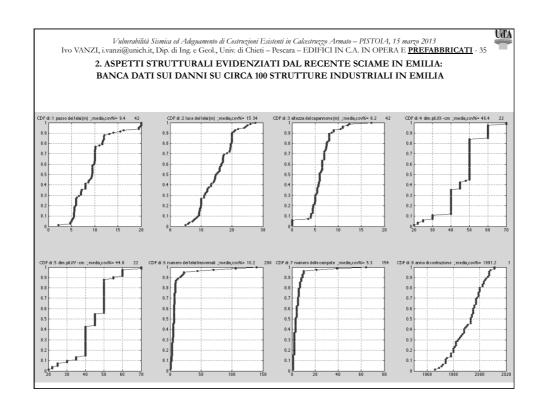
N4: appoggio tegolo-trave

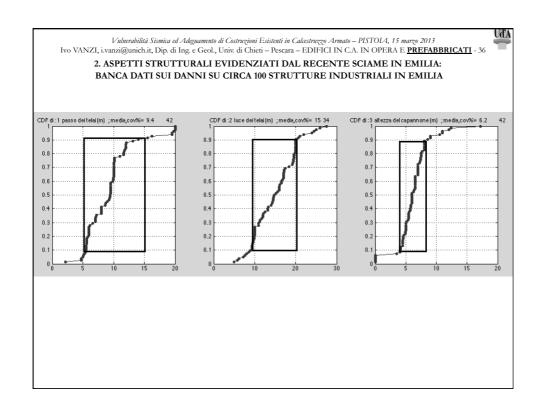


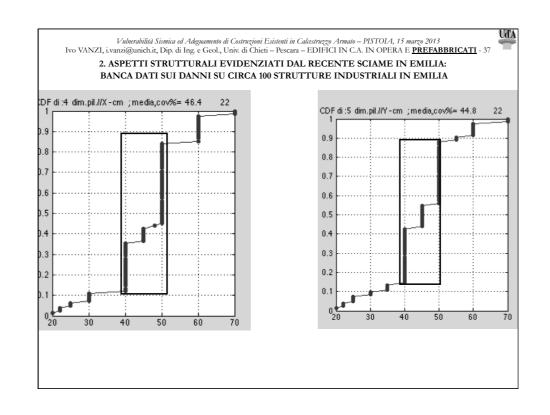
		В	C	D	
I VAN'71	1	NOME			– PISTOLA, 15 marzo 2013 A. IN OPERA E PREFABBRICATI - 31
Ivo VANZI	2				
2	3	passo dei telai (m)	5.50	9.51	SCIAME IN EMILIA:
	4	luce dei telai (m)	11.70	20.17	JSTRIALI IN EMILIA
	5	altezza del capannone (m)	4.50	4.6	
	6	dimensione del pilastro (secondo l'asse X) (cm)	45	45	
	7	dimensione del pilastro (secondo l'asse Y) (cm)	45	50	
	8	numero dei telai trasversali	3	6	
	9	numero delle campate	3.5	1	
	10				
	11	nome del comune			\$
	12	provincia	Modena	Modena	1
	13	indirizzo			1
	14	c.a.p.			4
		nome della ditta			J
	16	referente			1
	17	telefono			<u></u>
	18	posta elettronica			4
	19	latitudine(°)			
	20	longitudine(°)			
	21	pw?			
	22				
	23				
	24	anno di costruzione	1980	1997	
		portata carroponte (se presente) (tonnellate)	0	0	
	26				

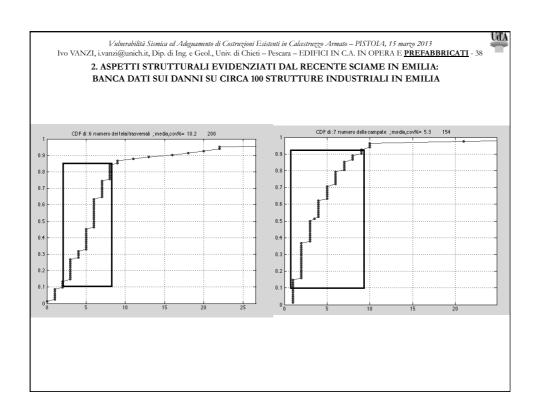


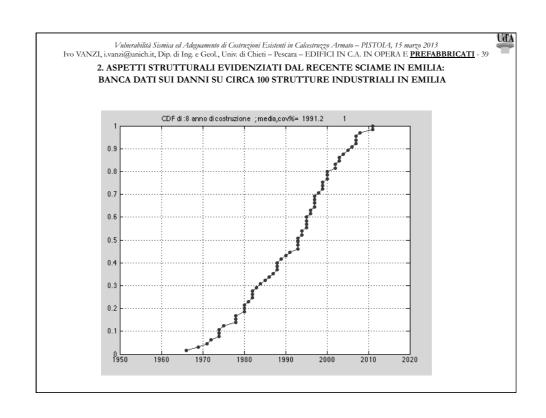




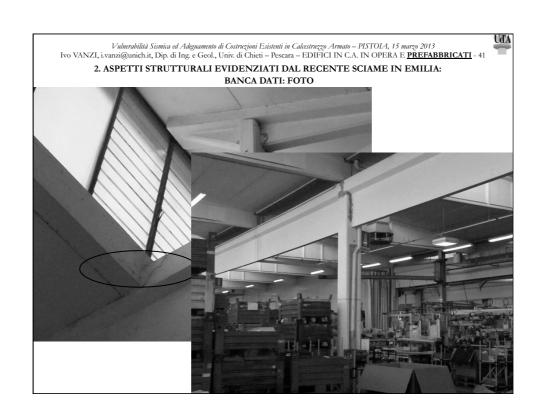






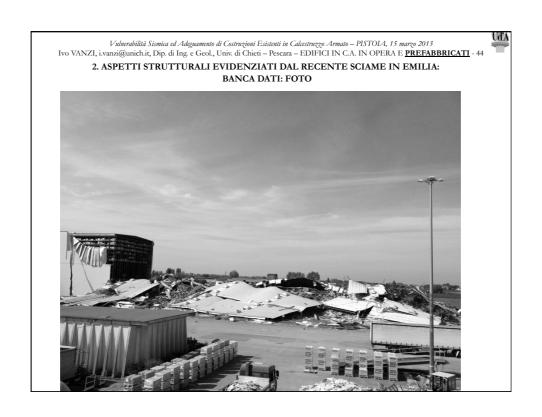


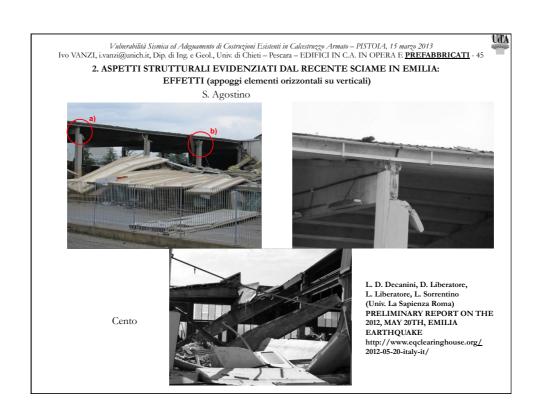


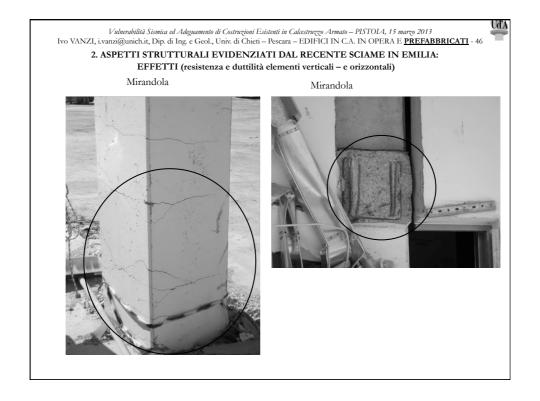




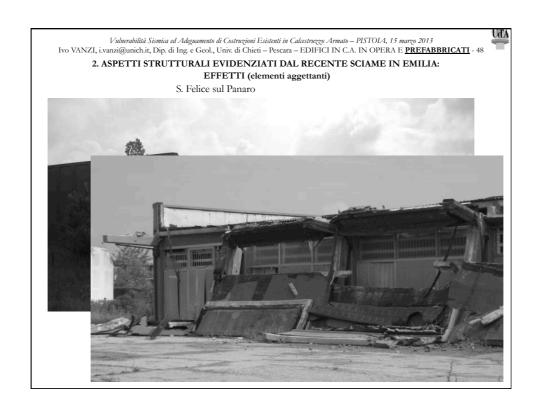






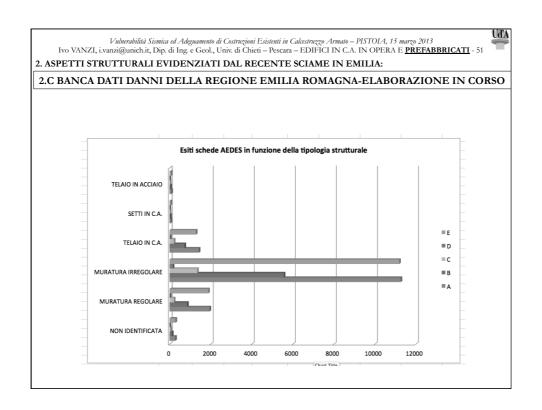


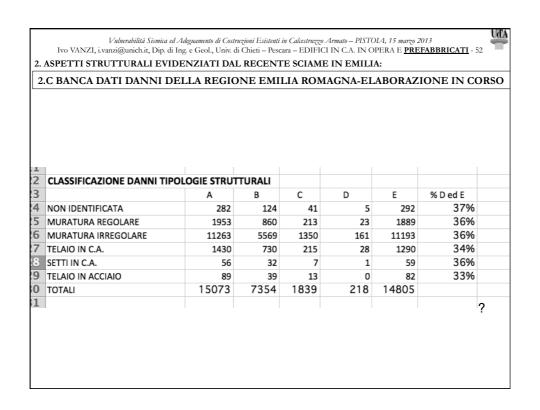




MODENA 25995 61% BOLOGNA 4192 10% REGGIO NELL'EMILIA 2486 6% FERRARA 9600 23% 42273	CLASSIF	ICAZIONE DANN	I SU BASE PROVIN	ICIALE	
BOLOGNA 4192 10% REGGIO NELL'EMILIA 2486 6% FERRARA 9600 23%			N	%	
REGGIO NELL'EMILIA 2486 6% FERRARA 9600 23%	MODEN	IA	25995	61%	
FERRARA 9600 23%	BOLOG	NA	4192	10%	
	REGGIO	NELL'EMILIA	2486	6%	
42273	FERRAF	RA	9600	23%	
			42273		

L	DISTRIBLIZIONE TIDOLOGIE				
>	DISTRIBUZIONE TIPOLOGIE	-		EDES	
2	NON IDENTIFICATA	N	% 2%		
	NON IDENTIFICATA	797			
-	MURATURA REGOLARE	5249	12%		
	MURATURA IRREGOLARE	31664	75%		
	TELAIO IN C.A.	3914	9%		
	SETTI IN C.A.	167	0%		
	TELAIO IN ACCIAIO	245	1%		
9	ALTRO	237	1%		
)		42273			

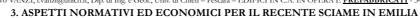






3. ASPETTI NORMATIVI ED ECONOMICI PER IL RECENTE SCIAME IN EMILIA

Vulnerabilità Sismica ed Adequamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 54





 $20\to29$ MAGGIO 2012: EVENTI CON MAGNITUDO $5.9\to5.8$

6 GIUGNO: D.L. 74 (ART: 3: ricostruzione e riparazione delle abitazioni private e di immobili ad uso non abitativo).

SONO INDIVIDUATI I COMUNI DEL "CRATERE"

E' PREVISTA UNA AGIBILITÀ SISMICA PROVVISORIA (SPEDITIVA) E UNA DEFINITIVA (VERIFICA AI SENSI DELLE NTC08)

LEGGE CONVERTITA (L. 122/12)



Vulnerabilità Sismica ed Adequamento di Costruzioni Esistenti in Calestruzzo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 55

3. ASPETTI NORMATIVI ED ECONOMICI PER IL RECENTE SCIAME IN EMILIA

ATTIVITA' DEL CONSIGLIO SUPERIORE DEI LAVORI PUBBLICI

LINEE GUIDA PER LA VALUTAZIONE DELLA VULNERABILITÀ E INTERVENTI PER LE COSTRUZIONI AD USO PRODUTTIVO IN ZONA SISMICA

> 22 GIUGNO: APPROVAZIONE DELLE LINEE GUIDA PER L' AGIBILITA' SISMICA IN VIA PROVVISORIA

GRUPPO DI LAVORO PER LA REDAZIONE DELLE LINEE GUIDA PER L'AGIBILITA' SISMICA IN VIA DEFINITIVA



4. LA L. 122/2012

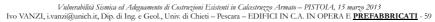
Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 58 4. LA LEGGE 122/2012: SINTESI



INIZIA ITER COME DECRETO LEGGE (D.L. 74, 6.VI.12)

CONVERTITO CON MODIFICHE ALLA CAMERA

APPROVATO AL SENATO IN VIA DEFINITIVA





4. LA LEGGE 122/2012; SINTESI

ART. 3, C. 10

10. Per quanto concerne le imprese di cui al comma 8, nelle aree colpite dagli eventi sismici del maggio 2012 in cui l'accelerazione spettrale subita dalla costruzione in esame, cosi' come risulta nelle mappe di scuotimento dell'Istituto nazionale di geofisica e vulcanologia, abbia superato il 70 per cento dell'accelerazione spettrale elastica richiesta dalle norme vigenti per il progetto della costruzione nuova e questa, intesa come insieme di struttura, elementi non strutturali e impianti, non sia uscita dall'ambito del comportamento lineare elastico,

l'adempimento di cui al comma 9 si intende soddisfatto.

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 60

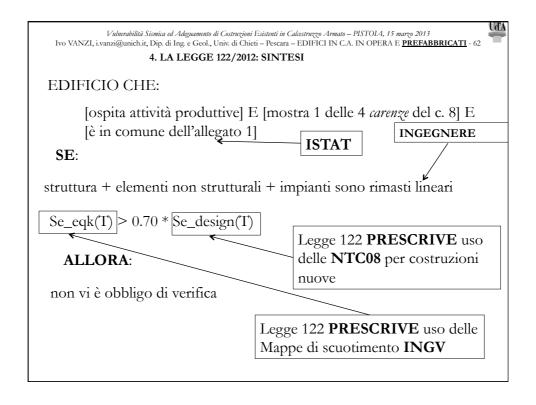


4. LA LEGGE 122/2012: SINTESI

ART. 3, C. 8

- 8. La certificazione di agibilita' sismica di cui al comma 7 e' acquisita per le attivita' produttive svolte in edifici che presentano una delle carenze strutturali di seguito precisate o eventuali altre carenze prodotte dai danneggiamenti e individuate dal tecnico incaricato:
- a) mancanza di **collegamenti** tra elementi strutturali verticali e elementi strutturali orizzontali e tra questi ultimi;
- b) presenza di elementi di tamponatura prefabbricati non adeguatamente ancorati alle strutture principali;;
- c) presenza di scaffalature non controventate portanti materiali pesanti che possano, nel loro collasso, coinvolgere la struttura principale causandone il danneggiamento e il collasso.

ANZI, 1.vanzı@unıch.	it, Dip	o. di Ing. e Ge	ol., Univ. di Chieti	– Pescara – E	DIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PRE</u>	EFABBRICATI - 6
	4.]	LA LEGO	GE 122/2012:	SINTES	I	
					Allegato 1	
					(Art. 3, comma 7)	
		COD PRO	COD ISTAT		NOME	
[T	8	35	8035009	35009		
!	8	35	8035020	35020	Correggio	
!	8	35	 8035021	35021	Fabbrico	
!	8	35	8035028	35028	Novellara	
	8	35	8035032	35032	 Reggiolo	
!	8	35	8035034	35034	Rio Saliceto	
	8	35	8035035	35035	Rolo	
	8	36	8036002	36002	Bomporto	
	8	36	8036004	36004		
	8	36	8036005	36005	Carpi	
	8	 36	8036009	36009	Cavezzo	
	8	 36	8036010	36010	Concordia sulla Secchia	
	8	 36	8036012	36012	Finale Emilia	
	8	 36	 8036021	36021	 Medolla	





5. APPLICAZIONE DELLA L. 122/2012

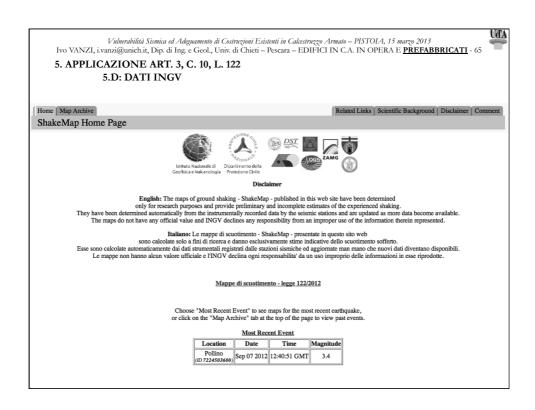
Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzgo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 64

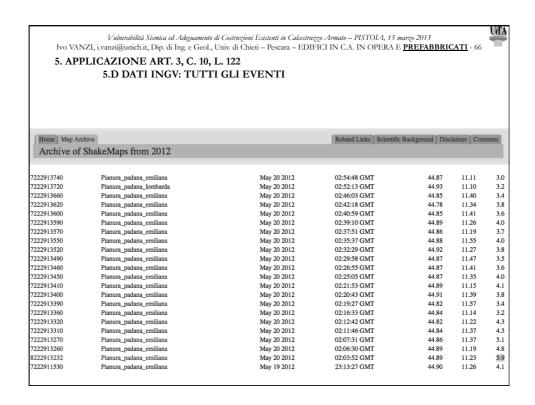


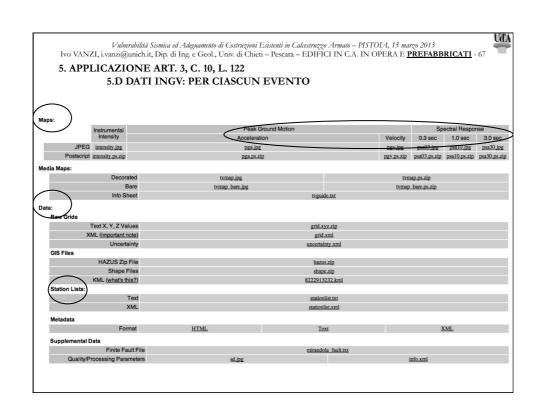
5. APPLICAZIONE ART. 3, C. 10, L. 122 5.A DATI IN INGRESSO

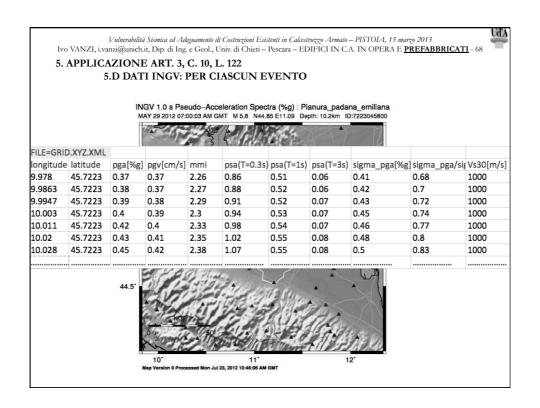
Legge 122 PRESCRIVE uso di dati provenienti da:

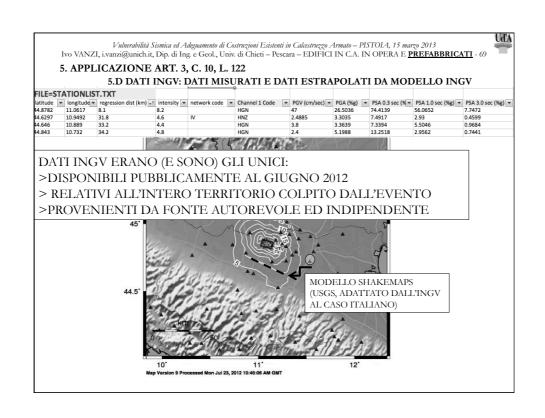
- >NTC08 (costruzioni nuove)
- >ISTAT (confini comunali)
- >INGV(mappe di scuotimento)

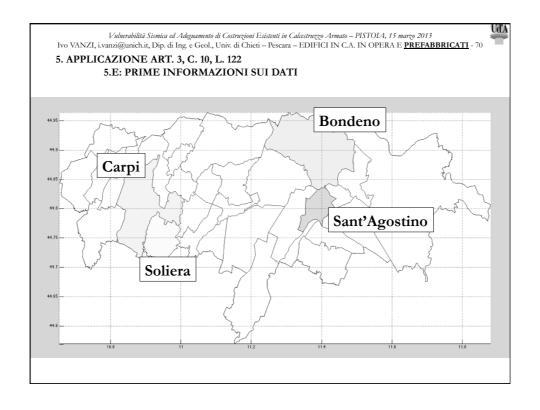


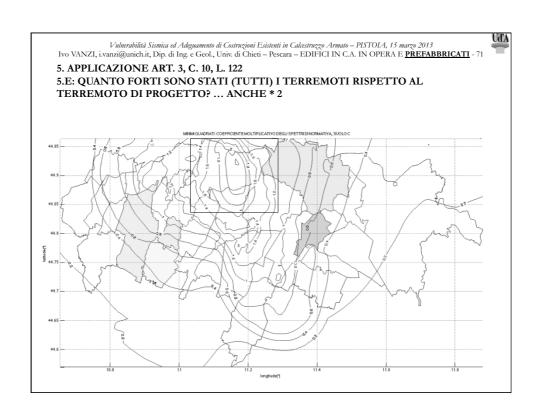


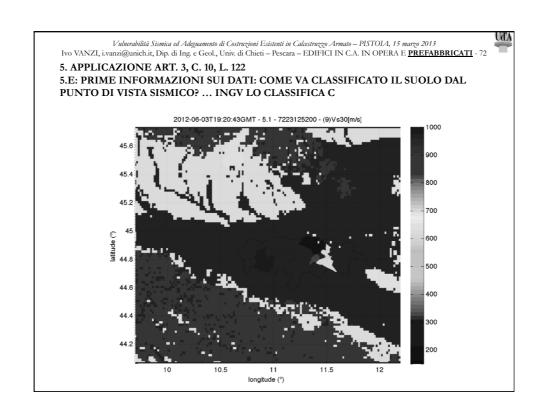


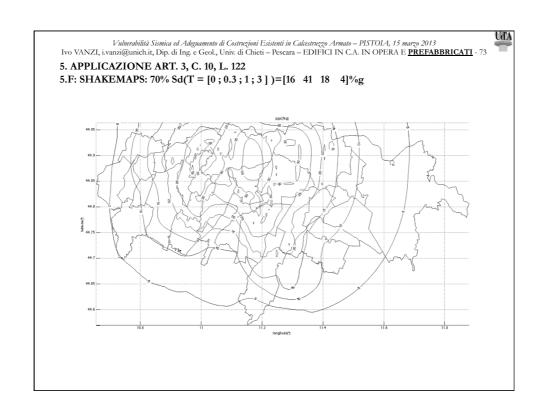


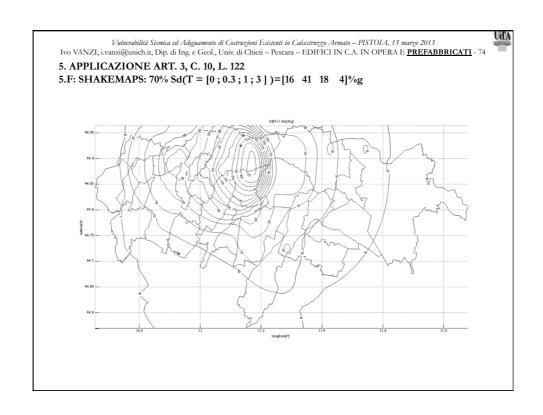












Vulnerabilità Sismica ed Adequamento di Costruzioni Esistenti in Calestruzgo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 75



5. APPLICAZIONE ART. 3, C. 10, L. 122 5.G: CARTE AL 70% (PUBBLICATE 18.3.2013)





COMMISSARIO DELEGATO

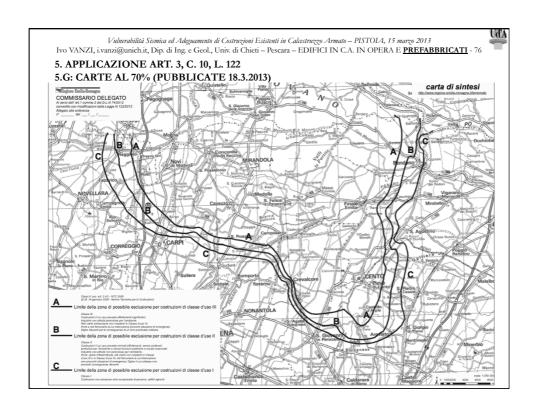
Ai sensi dell'art.1 comma 2 del D.L.N. 74/2012 convertito con modificazioni dalla Legge N. 122/2012

Gruppo di lavoro:

Mauro Dolce e Gaetano Manfredi (*coordinatori*), Luca Martelli, Claudio Moroni, Vincenzo Petrini, Raffaele Pignone, Walter Salvatore, Ivo Vanzi

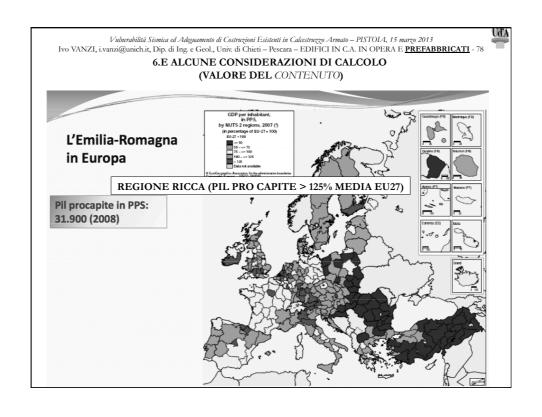
Gennaio 2013

DI CONVERSIONE DEL D.L. 74/2012





6. ALCUNE CONSIDERAZIONI PROGETTUALI



Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 79



6.E ALCUNE CONSIDERAZIONI DI CALCOLO (VALORE DEL CONTENUTO)

NUTS 2 region	Occupati nel	% del totale degli
	manifatturiero	occupati in regione
Bayern	1.978.100	31,4
Lombardia	1.509.100	35,1
Cataluña	950.400	29,8

REGIONE MANIFATTURIERA, CON FORTISSIMO IMPATTO SOCIALE **DELL'INDUSTRIA**

Slaskie	755.000	40,7
Stuttgart	752.600	37,3
Rhône-Alpes	684.900	26,7
Emilia-Romagna	666.900	34,1
Düsseldorf	631.500	27,2

L'Emilia-Romagna è la nona regione europea per occupati nel settore manifatturiero (34,1% del totale degli occupati) (2009)

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 80 6.E ALCUNE CONSIDERAZIONI DI CALCOLO

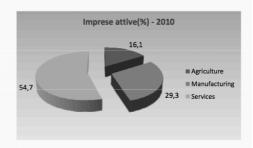
(VALORE DEL CONTENUTO)

>CON CIRCA 200'000 AZIENDE (AGRICOLTURA + INDUSTRIA) >AZIENDE MEDIAMENTE PICCOLE

428.591 imprese attive (1 ogni 10 abitanti) (2010)

 Agricoltura 68.945 Industria 125.400

 Servizi 234.246



- Caratterizzata da PMI
- Più del 98% delle imprese ha meno di 50 addetti
- · L'impresa media ha 3.5 addetti (5.4 nell'industria, 2.6 nei servizi, 1.2 in agricultura)



UďA

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzgo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 81

6.E ALCUNE CONSIDERAZIONI DI CALCOLO

VALORE DEL CONTENUTO >> VALORE DEL CONTENITORE

STIMA PER **DIFETTO** DEL VALORE ECONOMICO DEL **CONTENUTO** (NON E' COMPRESO L'IMPORTANTISSIMO VALORE SOCIALE)

-PIL ANNUO EMILIA ROMAGNA ≈ 106 MILIARDI EURO

-QUOTA PIL DIPENDENTE DALL'INDUSTRIA > 25% = dato ISTAT

-N. CAPANNONI = 78'644

-PIL ANNUO PRO CAPANNONE > 106 MILIARDI € * 0.25 / 78644 = 340'000 €

STIMA APPROSSIMATA DEL VALORE ECONOMICO DEL CONTENITORE

-VALORE UNITARIO = 613 € / MQ

-MODULO (PER SEMPLICITA') 10M * 10M

-5 MODULI

-VALORE DEL CONTENITORE = 613 €/MQ * 100 MQ * 5 = 306'500 €

SENZA (NECESSITA' DI) USARE MATEMATICA FINANZIARIA, SI DIMOSTRA L'OVVIO: VALORE ECONOMICO DEL CONTENUTO >> VALORE ECONOMICO CONTENITORE

340'000 € /ANNO >> 306'500 € / (30 ANNI)

POI VANNO AGGIUNTE LE ENORMI IMPLICAZIONI SOCIALI, ECONOMICHE,

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E PREFABBRICATI - 82



7. LE LINEE GUIDA PER IL PROGETTO E VERIFICA DEL CONS. SUP. LL. PP.

Vulnerabilità Sismica ed Adequamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 83



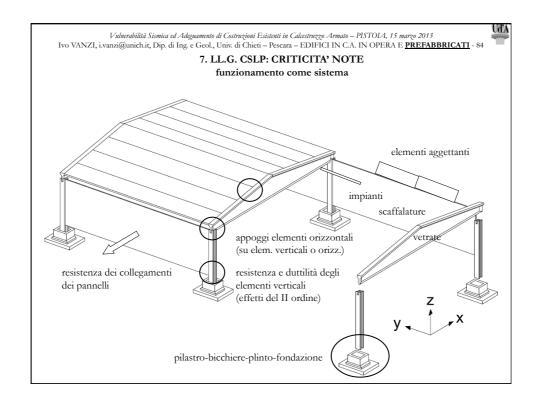
7. LL.G. DEL CSLP

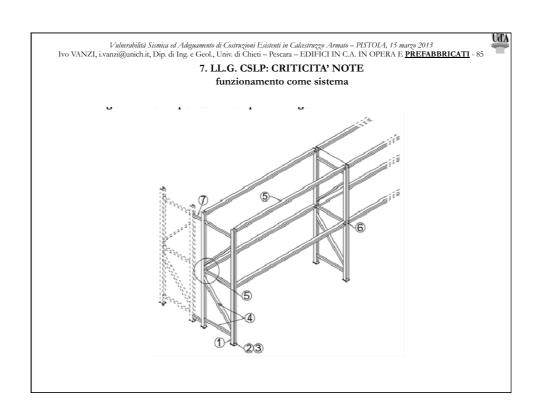
ATTIVITA' DEL CONSIGLIO SUPERIORE DEI LAVORI PUBBLICI

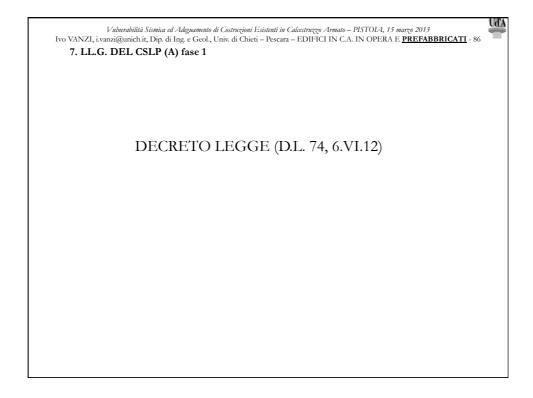
LINEE GUIDA PER LA VALUTAZIONE DELLA VULNERABILITÀ E INTERVENTI PER LE COSTRUZIONI AD USO PRODUTTIVO IN ZONA SISMICA

22 GIUGNO: APPROVAZIONE DELLE LINEE GUIDA PER L'AGIBILITA' SISMICA IN VIA PROVVISORIA

GRUPPO DI LAVORO PER LA REDAZIONE DELLE LINEE GUIDA PER L'AGIBILITA' SISMICA IN VIA DEFINITIVA









- 8. La certificazione di agibilita' sismica di cui al comma 7 e' acquisita per le attivita' produttive svolte in edifici che presentano una delle carenze strutturali di seguito precisate o eventuali altre carenze prodotte dai danneggiamenti e individuate dal tecnico incaricato:
- a) mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali e elementi strutturali orizzontali e tra questi ultimi;
- **b)** presenza di elementi di **tamponatura** prefabbricati **non** adeguatamente **ancorati** alle strutture principali;;
- c) presenza di **scaffalature** non controventate portanti materiali pesanti che possano, nel loro collasso, coinvolgere la struttura principale causandone il danneggiamento e il collasso.

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcustruzgo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E PREFABBRICATI - 88
7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1



22 giugno: agibilità sismica provvisoria (fase 1)



Consiglio Superiore dei Lavori Pubblici

Valutazione della vulnerabilità e interventi per le costruzioni ad uso produttivo in zona sismica

1 Ambito operativo e inquadramento normativo

Tenuto conto del rilevante impatto che gli eventi sismici, oggetto del D.L. 74/12, hanno avuto sugli immobili ad uso produttivo dei territori colpiti e, conseguentemente, su un essenziale settore economico avente valenza e rilevanza nazionali, è stato ritenuto opportuno che il Consiglio Superiore dei lavori Pubblici elaborasse con urgenza delle Linee Guida atte a fornire utili indicazioni operative ai tecnici incaricati ed ai responsabili delle strutture produttive, per la "Valutazione della vulnerabilità e interventi per le costruzioni ad uso produttivo in zona sismica".

UďA

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzgo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 89

7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

1.3 Inquadramento normativo

Nel successivo Capitolo 2 sono elencate le carenze che il tecnico incaricato è chiamato ad analizzare ai fini del rilascio, in via provvisoria, del certificato di agibilità sismica.

Il D.L. 74/2012, all'art. 3, comma 8, fa riferimento alle carenze strutturali di seguito precisate

- Mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali e tra questi ultimi;
- Presenza di elementi di tamponatura prefabbricati non adeguatamente ancorati alle strutture principali;
- Presenza di scaffalature non controventate portanti materiali pesanti che possano, nel loro collasso, coinvolgere la struttura principale causandone il danneggiamento e il collasso.

Lo stesso DL impone di tenere in considerazione altre carenze prodotte dai danneggiamenti e individuate dal tecnico incaricato.

Le principali carenze che possono riscontrarsi, talvolta non prodotte dai danneggiamenti ma già presenti, sono illustrate nel seguito del presente documento, al fine di fornire indicazioni più articolate al tecnico incaricato. Il tecnico, una volta risolte tutte le eventuali carenze, potrà certificare, in via provvisoria, l'agibilità della struttura.

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 90



7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

2 Carenze e loro risoluzioni

Nel presente capitolo si analizzano le carenze più frequentemente riscontrabili nei capannoni realizzati con elementi verticali portanti lineari (pilastri), partendo da quelle elencate nel D.L. 74/2012, all'art. 3, comma 8, inserendole in un'ottica di sistema, e dettagliandole con riferimento: al sistema strutturale nel suo complesso, ai singoli elementi costruttivi, compresi gli elementi di copertura e gli elementi di tamponamento, agli elementi di unione, all'interazione fra elementi strutturali e non strutturali, al contenuto del capannone stesso, con particolare riferimento alle scaffalature di acciaio, ed agli impianti.

2

2.1 Carenze legate alla mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali, e tra questi ultimi



Vulnerabilità Sismica ed Adequamento di Costruzioni Esistenti in Calestruzgo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 91

7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

2.1 Carenze legate alla mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali, e tra questi ultimi

Appoggio solaio di copertura prefabbricato-trave		
Potenziale carenza	Controlli	Risoluzione
Assenza di collegamenti a taglio.	Ispezione visiva e/o esame degli elaborati progettuali disponibili. Rilevazione di eventuali spostamenti relativi fra solaio e trave.	Interventi per la riduzione degli spostamenti relativi a valori compatibili con la lunghezza di appoggio del solaio. Inserimento
Resistenza a taglio dei collegamenti di acciaio insufficiente.	Ispezione visiva e/o esame degli elaborati progettuali disponibili. In mancanza di valutazioni più accurate, si può assumere il taglio sollecitante pari a a _g ·S/g·N (N = carico verticale trasmesso in condizione sismica).	di collegamenti a taglio fra solaio e travi. Riduzione del carico permanente portato. Interventi per il supporto del solaio prefabbricato con sistemi di sospensione.

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 92



7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

2.1 Carenze legate alla mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali, e tra questi ultimi

Appoggio solaio di copertura gettato in opera-trave		
Potenziale carenza	Controlli	Risoluzione
Capacità a taglio del solaio insufficiente.	Rilievo visivo di eventuali lesioni a taglio passanti. Nel caso di presenza di un danno, in mancanza di valutazioni più accurate, si può assumere la domanda pari a (1+2,5·a gv/g)·N (N = carico verticale trasmesso alla trave).	Incremento, di tipo locale, della capacità a taglio con dispositivi provvisori esterni. Riduzione del carico permanente portato.





7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

2.1 Carenze legate alla mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali, e tra questi ultimi

Appoggio trave prefabbricata-pilastro		
Potenziale carenza	Controlli	Risoluzione
Assenza di collegamenti a taglio.	Ispezione visiva e/o esame degli elaborati progettuali disponibili. Rilievo visivo dei movimenti relativi fra trave e testa dei pilastri.	Interventi per la riduzione degli spostamenti relativi in direzione
Resistenza a taglio dei collegamenti di acciaio insufficiente.	Ispezione visiva e/o esame degli elaborati progettuali disponibili. In mancanza di valutazioni più accurate, si può assumere il taglio sollecitante pari a a _g ·S /g·N (N = carico verticale trasmesso).	

Ü	ncanza di collegamenti tra elemen	
elementi	strutturali orizzontali, e tra questi	ultimi
Capacità a taglio di selle, forcelle o tenoni insufficiente.	Ispezione visiva e/o esame degli elaborati progettuali disponibili. In mancanza di valutazioni più accurate, si può assumere il taglio sollecitante pari a ag·S /g·N (N = carico verticale trasmesso).	
Capacità a taglio della trave insufficiente.	Rilievo visivo di eventuali lesioni a taglio passanti. Ispezione visiva e/o esame degli elaborati progettuali disponibili. In mancanza di valutazioni più accurate, si può assumere la domanda pari a (1+2,5·a gv/g) ·N (N = carico verticale trasmesso ai pilastri).	Dispositivi, di tipo locale, per l'incremento della capacità a taglio con dispositivi esterni.

Vulnerabilità Sismica ed Adequamento di Costruzioni Esistenti in Calestruzgo Armato – PISTOIA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E **PREFABBRICATI** - 95



7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

2.1 Carenze legate alla mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali, e tra questi ultimi

	poggio trave gettata in opera-pil	
Potenziale carenza	Controlli	Risoluzione
Capacità a taglio insufficiente.	Rilievo visivo di eventuali lesioni a taglio passanti. Nel caso di presenza di un danno, in mancanza di valutazioni più accurate, si può assumere la domanda pari a (1+2,5-a gv/g)·N (N = carico verticale trasmesso ai pilastri).	Incremento della capacità a taglio con dispositivi esterni.
Capacità a flessione di travi a sbalzo insufficiente	Rilievo visivo di eventuali lesioni a flessione e/o esame degli elaborati progettuali disponibili. Nel caso di presenza di un danno, in mancanza di valutazioni più accurate, si può assumere la domanda pari a (1+2,5·a g,/g)·N*L/2 (N = carico verticale trasmesso alla trave, L = lunghezza della trave).	Incremento della capacità a flessione.

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 96

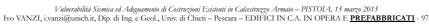


7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

2.1 Carenze legate alla mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali, e tra questi ultimi

Pilastro		
Potenziale carenza	Controlli	Risoluzione
Capacità a taglio insufficiente, anche in relazione con l'interazione con elementi non strutturali (ad esempio finestre a nastro, pavimento industriale).	Rilievo visivo di eventuali lesioni a taglio. a) In presenza di lesioni a taglio passanti, controllo che a_g : $S/g \le 0.25$. b) In presenza di lesioni a taglio non passanti, controllo che l'area $[\ln mm^2]$ della sezione del pilastro sia maggiore o uguale a a_g : S - N/g $[\ln N]$.	Incremento della capacità a taglic con dispositivi esterni.

5





7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

 $2.1\,\mathrm{Carenze}$ legate alla mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali, e tra questi ultimi

	Sezione di base del pilastro	
Potenziale carenza	Controlli	Risoluzione
Capacità a pressoflessione M_N insufficiente alla base del pilastro di altezza H .	Ispezione visiva e/o esame degli elaborati progettuali disponibili. Controllo che sia M _N = d·{A _v f _y +N/2} > a _w /{q·g}·S·N·H essendo f _y la tensione di snervamento dell'acciaio e A _v l'area dell'armatura tesa longitudinale. Il valore del fattore q è scelto dal tecnico incaricato sulla base delle caratteristiche della struttura, tra il valore minimo di 2 ed il massimo di 3. M _N , in assenza di informazioni sulle armature, può essere stimato come d/2·{A _v +N}, essendo d'altezza utile del pilastro, A _v l'area della sezione trasversale del pilastro ed N lo sforzo normale, il tutto in [N] e [mm].	Incremento della capacità (resistenza o duttilità) a pressoflessione con dispositivi esterni.

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzgo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E <u>PREFABBRICATI</u> - 98

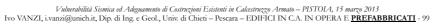


7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1

2.1 Carenze legate alla mancanza di collegamenti tra elementi strutturali verticali ed elementi strutturali orizzontali, e tra questi ultimi

	to a bicchiere (nei due piani x-z	
Potenziale carenza	Controlli	Risoluzione
Possibilità di ribaltamento del bicchiere rispetto al plinto di fondazione.	Ispezione visiva dei danni del gruppo bicchiere-fondazione. In presenza di danni, confronto capacità/domanda.	In presenza di danni, rinforzo del collegamento del bicchiere alla fondazione.
Resistenza a flessione della parete del bicchiere insufficiente.	Ispezione visiva dei danni del gruppo bicchiere-fondazione. In presenza di danni, confronto capacità/domanda.	In presenza di danni, rinforzo delle pareti del bicchiere con dispositivi provvisori esterni.
Carenza o mancanza dei cordoli di fondazione tra i plinti.	Ispezione visiva e/o esame degli elaborati progettuali disponibili.	In presenza di danni, rinforzo del cordolo.

Per la simbologia, ove non specificato, si rimanda alle Norme Tecniche per le Costruzioni.





7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1 2.2 Carenze legate alla presenza di elementi di tamponatura prefabbricati non adeguatamente ancorati alle strutture principali

Potenziale carenza	Controlli	Risoluzione
Resistenza degli ancoraggi	Ispezione visiva ravvicinata e/o	Infittimento degli ancoraggi o
insufficiente a trattenere il	esame degli elaborati	sostituzione con ancoraggi più
pannello fuori dal piano.	progettuali disponibili.	resistenti e/o duttili In entrambi
Resistenza a taglio degli	Ispezione visiva ravvicinata e/o	i casi, la resistenza del sistema
ancoraggi insufficiente rispetto	esame degli elaborati	dei collegamenti deve essere tale

alla domanda derivante dall'interazione pannelli- struttura principale nel piano del pannello.	progettuali disponibili.	da non favorire l'attivazione di meccanismi di rottura nei pannelli e negli elementi strutturali a cui sono collegati. Utilizzo di ancoraggi che permettono lo spostamento relativo pannello-struttura.
---	--------------------------	---

Vulnerabilità Sismica ed Adeguamento di Costruzioni Esistenti in Calcestruzzo Armato – PISTOLA, 15 marzo 2013 Ivo VANZI, i.vanzi@unich.it, Dip. di Ing. e Geol., Univ. di Chieti – Pescara – EDIFICI IN C.A. IN OPERA E PREFABBRICATI - 100 7. LL.G. DEL CSLP (A) fase 1 2.2 Carenze legate alla presenza di elementi di tamponatura prefabbricati non adeguatamente ancorati alle strutture principali		
Capacità a flessione del pannello insufficiente.	Nel caso di presenza di un danno, rilievo della geometria e dell'eventuale armatura.	
Insufficiente resistenza a flessione dei pannelli di muratura a blocchi.	Nel caso di presenza di un danno, rilievo della geometria (in particolare del rapporto tra altezza e larghezza), della presenza eventuale di cordoli o elementi di rinforzo e del loro collegamento alla struttura.	Incremento della capacità a flessione con dispositivi esterni ed elementi integrativi.
Disposizione delle aperture non idonea (ad esempio finestre a nastro).	Ispezione visiva e rilievo della luce di taglio effettiva dei pilastri.	Limitare gli effetti dell'interazione tra struttura principale e pannello (ad es. eliminazione delle finestre a nastro).
Insufficiente capacità delle vetrate in coperture e/o lucernari.	Ispezione visiva, controllando l'integrità degli elementi in vetro e la possibile interazione con la loro struttura.	Sostituzione degli elementi in vetro danneggiati. Inserimento di sistemi di protezione provvisori dalla caduta dall'alto.
Insufficiente capacità degli elementi di sostegno dei controsoffitti.	Ispezione visiva, controllando l'integrità degli elementi di sostegno.	Sostituzione degli elementi danneggiati.