



## ANALISI E VERIFICA DEI CAPANNONI INDUSTRIALI PARTE 1 - GLI EFFETTI DEL SISMA SULLE COSTRUZIONI A STRUTTURA PREFABBRICATA

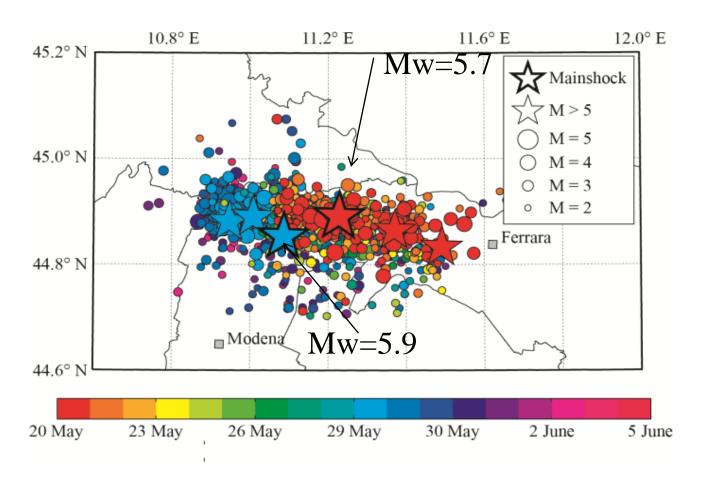




Marco Savoia
DICAM – Università di Bologna

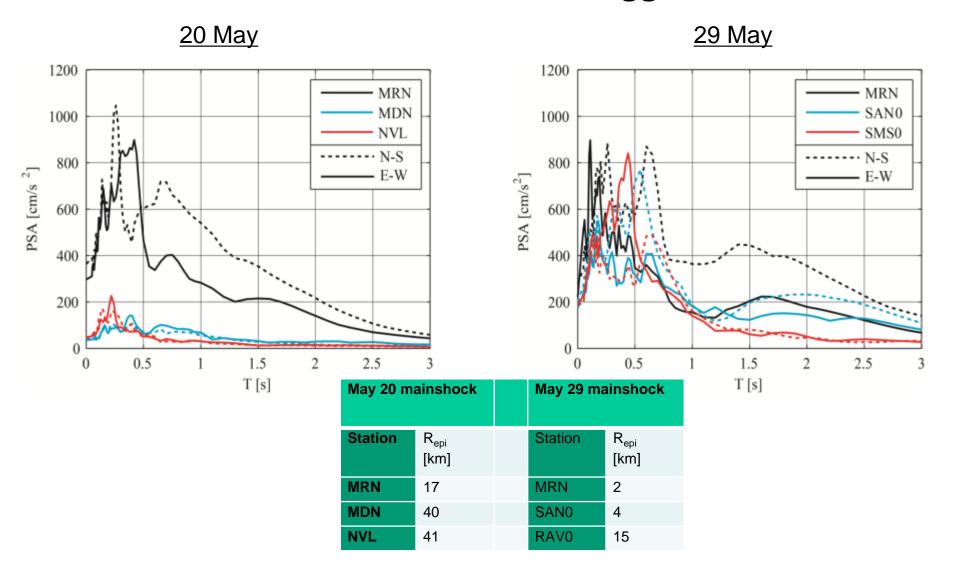


#### Sisma dell'Emilia – 20 e 29 Maggio 2012





#### Sisma dell'Emilia – 20 e 29 Maggio 2012

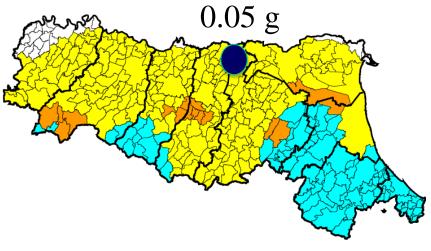




#### Classificazione sismica

#### Prima del 2003

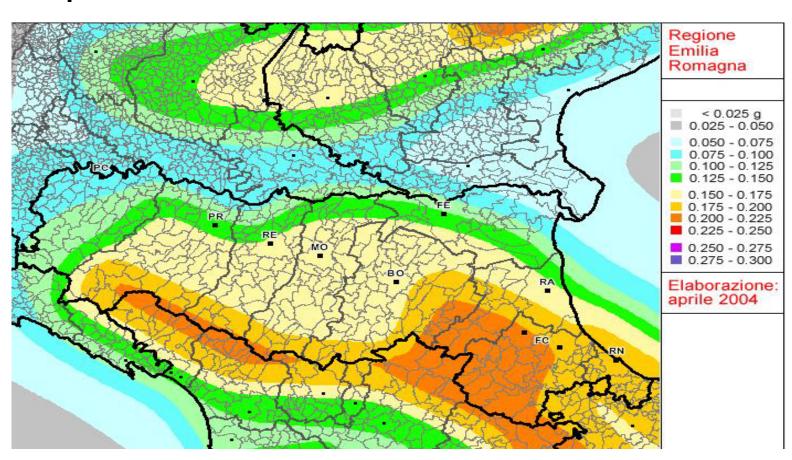
#### **Dopo il 2003**



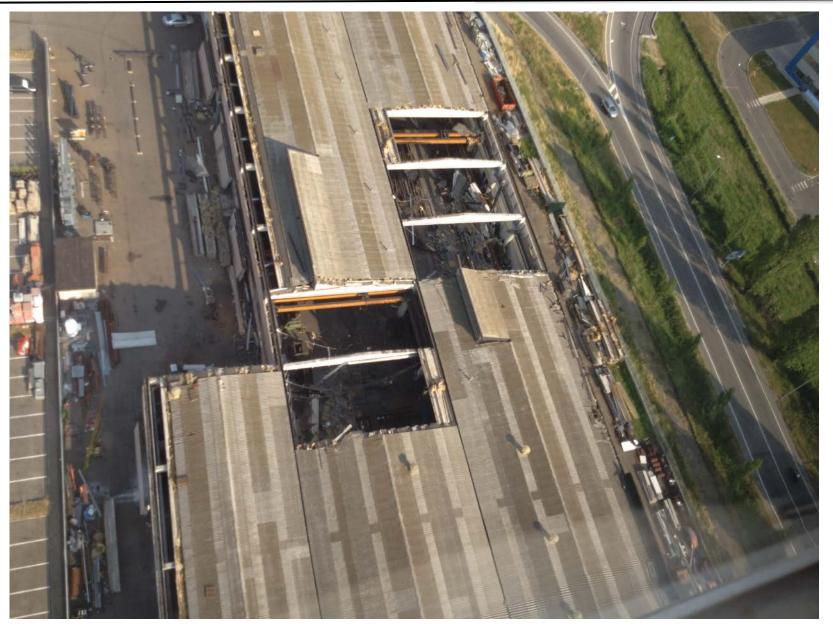


#### Classificazione sismica

#### Dopo il 2005

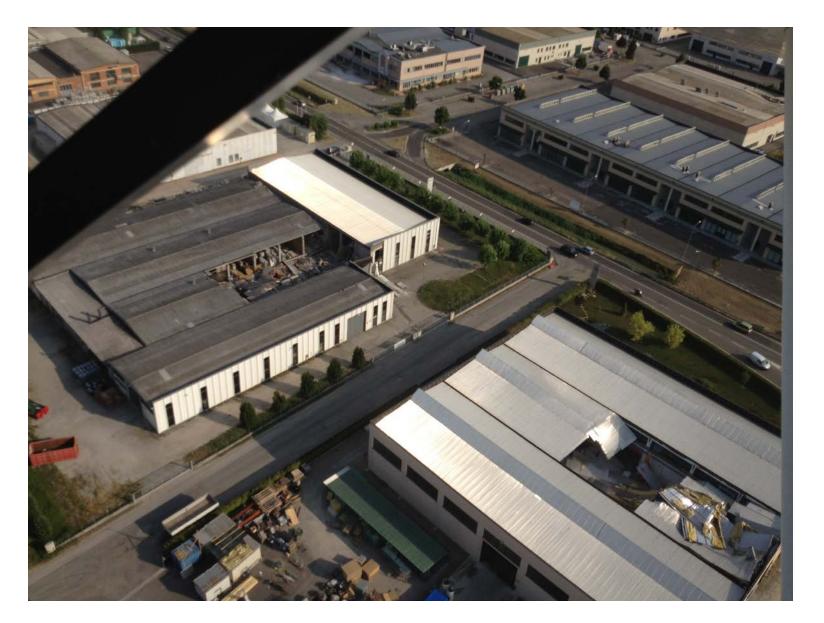






















## CARATTERISTICHE DELLE STRUTTURE PREFABBRICATE ISOSTATICHE REALIZZATE SENZA CRITERI ANTISISMICI

- ISOSTATICITA'
- APPOGGI A SECCO (O CON UNO STRATO DI NEOPRENE)
  - GRANDE FLESSIBILITA' (STRUTTURE ANNI '70-'80)
  - GRANDI DIMENSIONI DI TRAVI E PILASTRI (STRUTTURE RECENTI CON GRANDI LUCI)





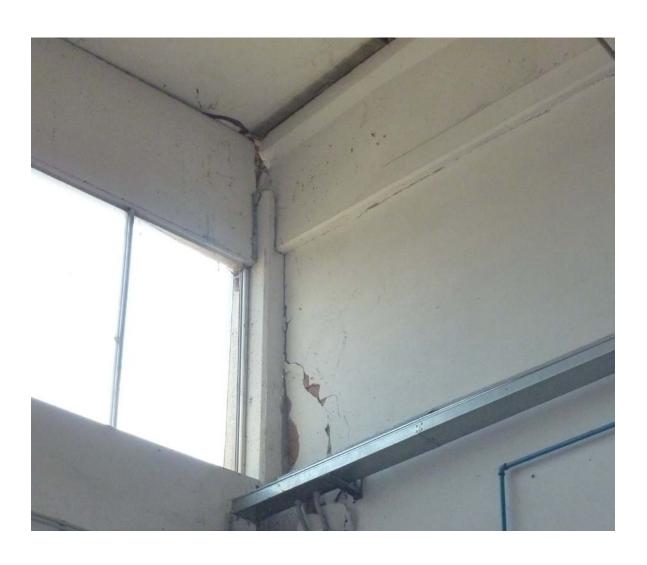
**Prefabbricati** anni '70: Pilastri esili, Grande flessibilita', **Pannellature** tipicamente in laterizio e nella luce trave/pilastro.





Forcelle poco armate quale unico ritegno alle azioni trasversali





Forcelle ancora più ridotte quando appoggiano travi longitudinali e trasversali





## Presenza di elementi non strutturali pesanti potenzialmente pericolosi



Pannellature non adeguatamente vincolate alle strutture portanti





# EFFETTI DELLE IRREGOLARITA' DI ELEMENTI NON STRUTTURALI E MASSE





#### L'EFFETTO DELLE TAMPONATURE DI FACCIATA

Positivo se la tamponatura è regolare (è una sorta di parete di controvento)

Negativo se la tamponatura è irregolare

















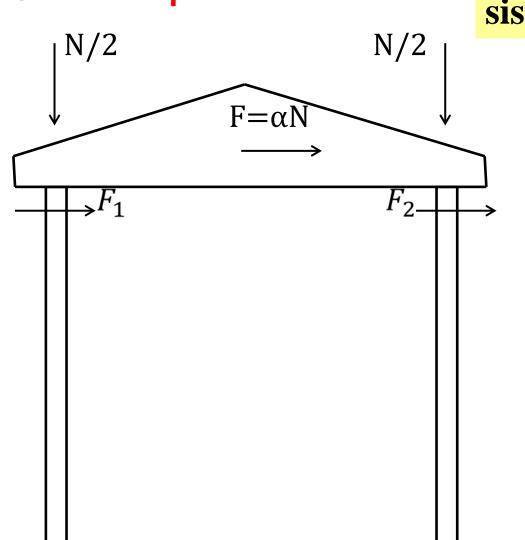








#### Senza tamponatura



## Dal calcolo dell'azione sismica $\alpha = 0.3 - 0.4$

$$F_1 = F_2 = \alpha \frac{N}{2}$$

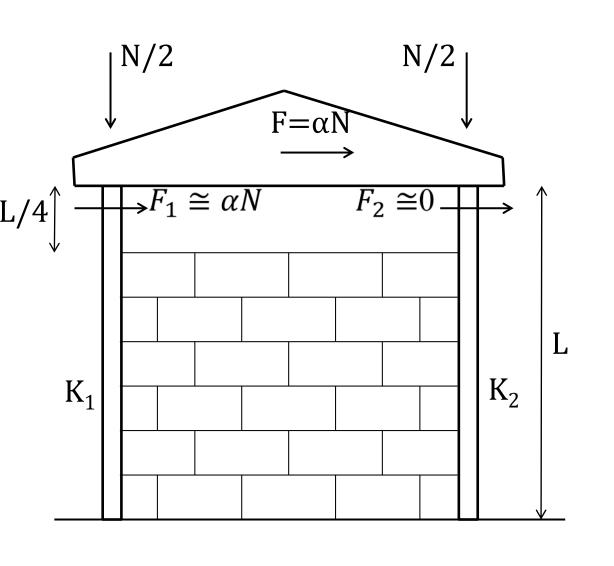
$$R_1 = \frac{F_1}{\frac{N}{2}} = \alpha$$

$$R_2 = \frac{F_2}{\frac{N}{2}} = \alpha = 0.3$$





#### Presenza di tamponatura irregolare



$$K = \frac{3EJ}{L^3}$$

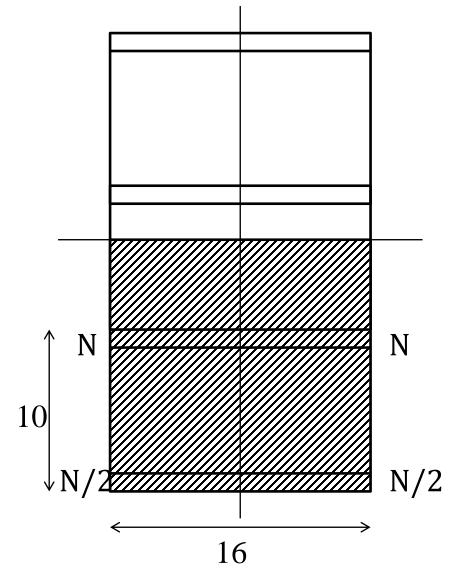
$$K_1 = 4^3 K_2 = 64 K_2$$

$$R_1 = \frac{F_1}{N} = 2\alpha = 0.6$$





#### Se il piano si comportasse come piano rigido



$$N_{tot} = 3N$$

$$F_{tot} = \alpha \cdot 3N$$

$$F_1 = F_{tot} = \alpha \cdot 3N$$

$$R_1 = \frac{F_1}{\frac{N}{2}} = \frac{\alpha \cdot 3N}{\frac{N}{2}} = 6\alpha = 1.8!!$$

$$A = 16 \cdot 15 = 240m^2$$

$$F = 240 \cdot 500 \cdot 0,3 = 120000 \cdot 0,3 = 40t$$





Mirandola















**Mirandola** 







Mirandola







Capannone n. 3
Il 28 Maggio prima della seconda segu







#### Capannone n. 3 Il 29 Maggio dopo la seconda sequenza







#### Capannone n. 3 Il 29 Maggio dopo la seconda sequenza



Mirandola

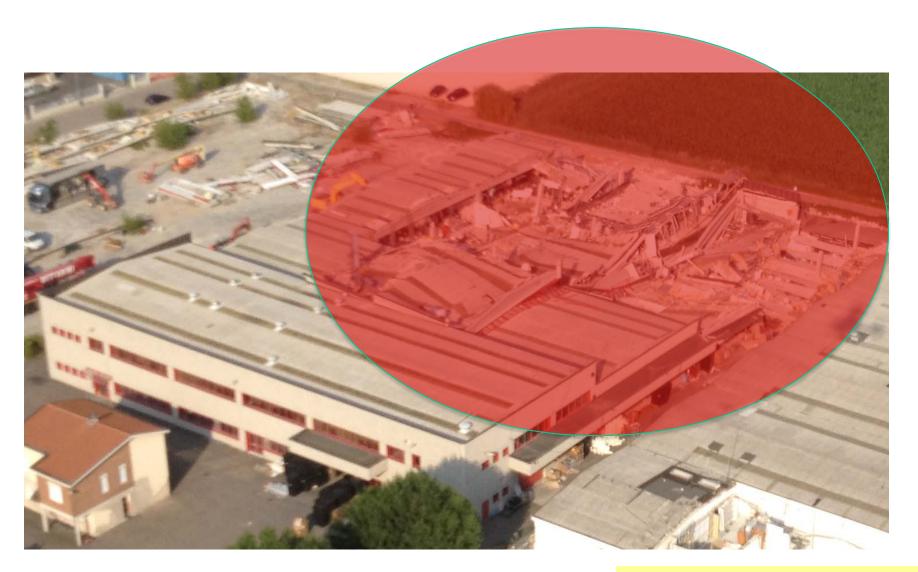




















### Probabile presenza di un collegamento senza adeguata armatura nella testa della trave



Mirandola





## Intervento di prima urgenza per evitare il collasso di una trave slittata rispetto al pilastro







#### (segue) – accenno di rotazione alla base del pilastro



Mirandola



# Collasso delle campate intermedie (mentre hanno resistito quelle di testata, per la presenza dei pannelli di tamponamento)



wiirandola











## COLLASSI CON INTERESSAMENTO DELLE PILASTRATE





Grandi luci (e travi di grande altezza)

Pilastri di grossa sezione,

Pannellature esterne collegate ai pilastri

























Collasso verso l'interno di capannone







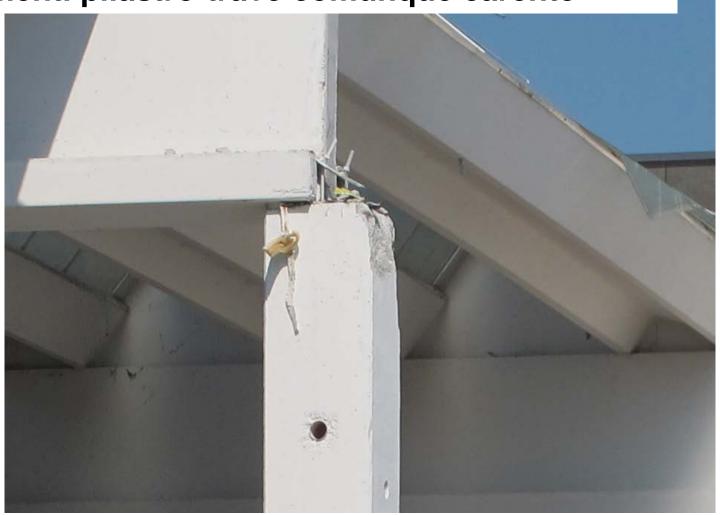
Collasso verso l'interno di capannone per probabile cedimento di pilastro interno







Collegamenti pilastro-trave comunque carente







#### Collasso di pilastro a flessione alla base









# Mancanza di staffatura adeguata in zona critica







Collasso per strappo delle armature a trazione





# Instabilità delle armature compresse







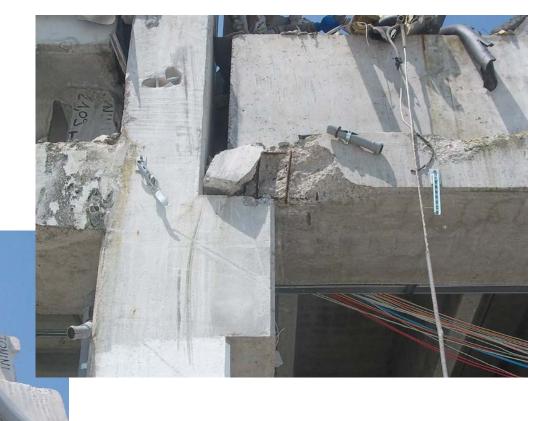
# Crisi a taglio di pilastro



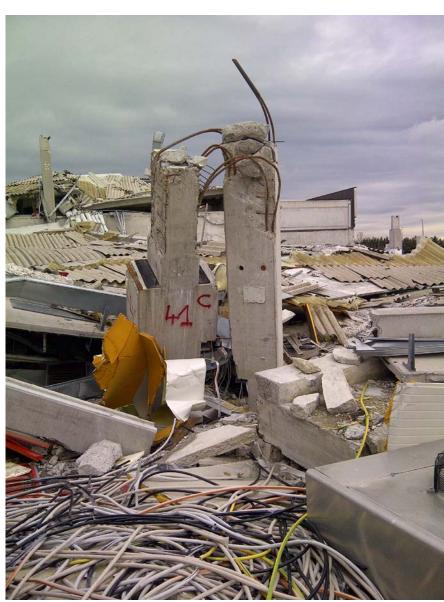




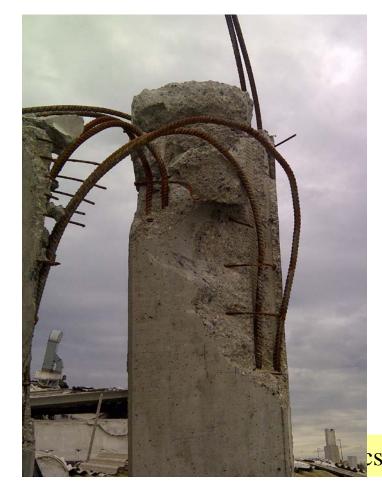
## Crisi a taglio-torsione di trave a T rovescia







# Collasso di pilastro a metà altezza causa presenza di piano intermedio a fianco







# COLLASSI PER RIBALTAMENTO DELLE TRAVI DI COPERTURA









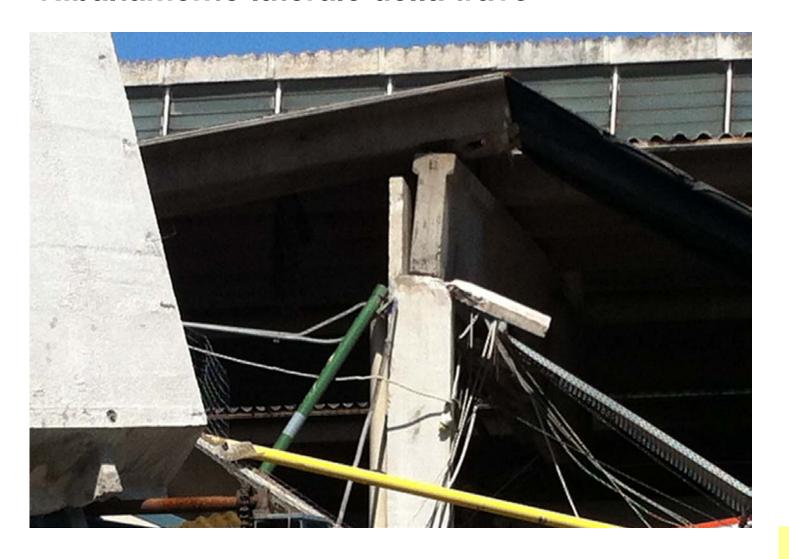
# Ribaltamento laterale della trave







#### Ribaltamento laterale della trave







#### Ribaltamento laterale della trave





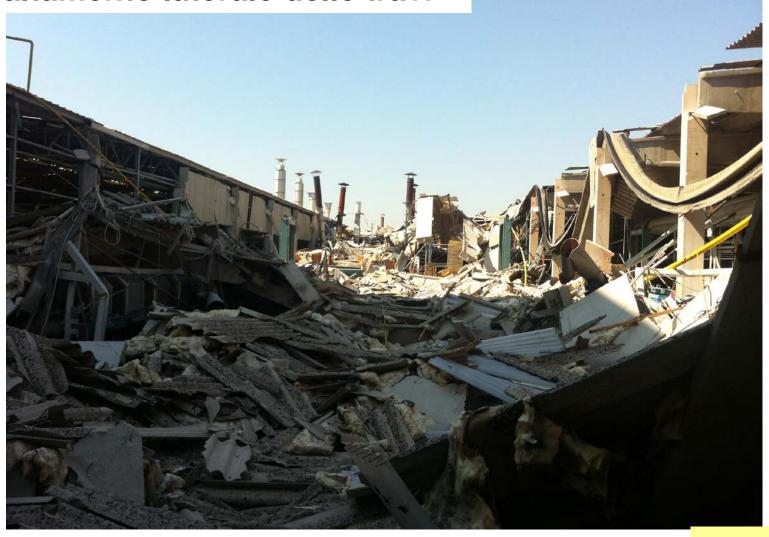








#### Ribaltamento laterale delle travi





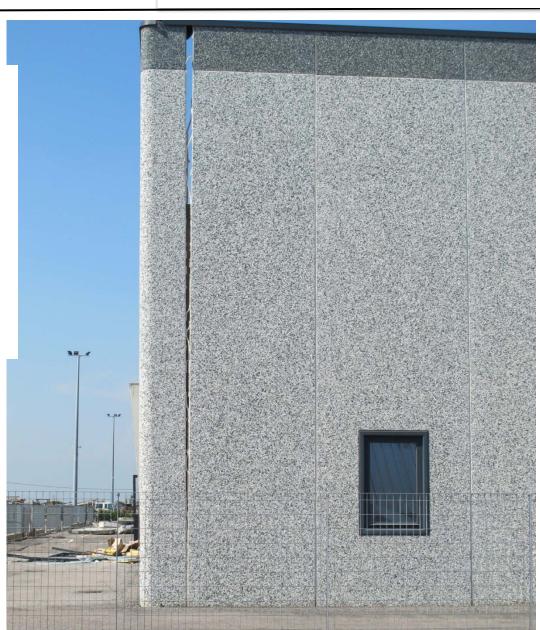
### PANNELLI DI TAMPONAMENTO





#### Danno ai pilastri

I pannelli verticali si sono comportati generalmente bene se incastrati alla base





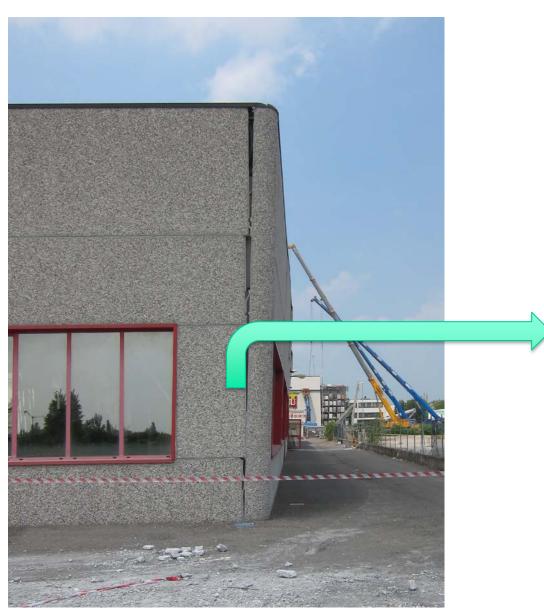


#### Crollo completo per cedimento dei pilastri interni















# Collasso di pannelli di tamponamento verticali non incastrati nel cordolo di fondazione







# Distacco delle pannellature orizzontali a causa di carenti collegamenti ai pilastri





























## Distacco delle pannellature orizzontali a causa di carenti collegamenti ai pilastri







#### Particolare del collegamento al pilastro







#### Particolare del collegamento al pilastro

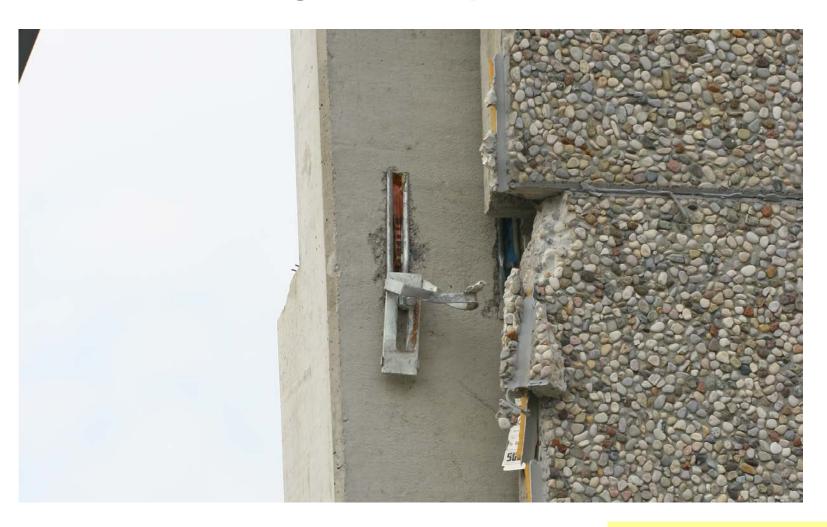








#### Particolare del collegamento al pilastro























## Collasso di pannello di tamponamento di un centro commerciale







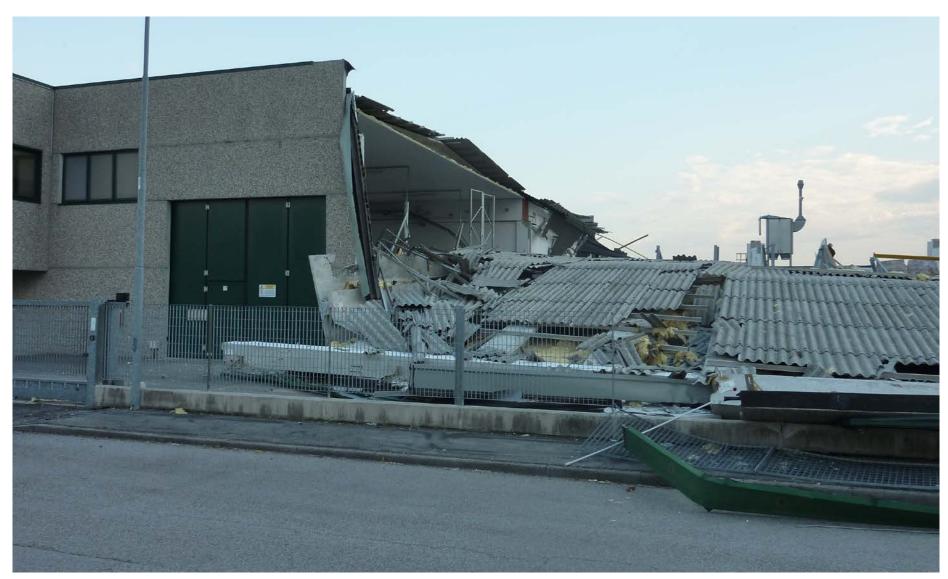
## Collasso di pannello di tamponamento di un centro commerciale





# COLLASSI PER MOVIMENTI DELLE FONDAZIONI

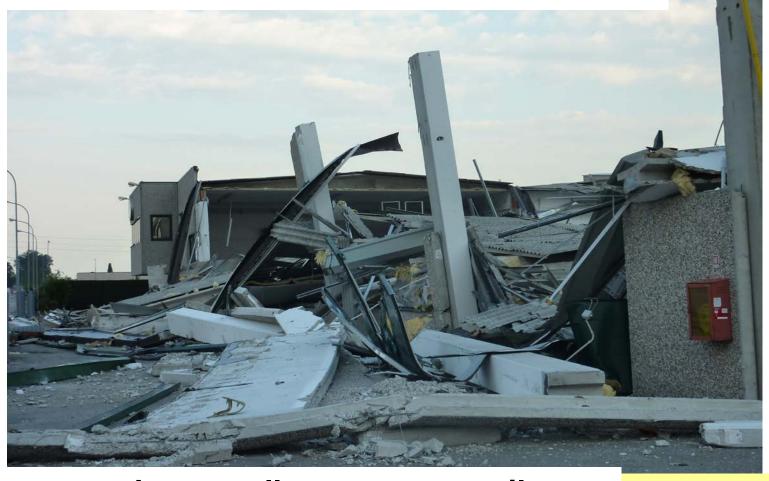








Problematiche legate alla rotazione dei plinti di fondazione Spesso la perdita di appoggio della trave è una conseguenza, non la causa del crollo



In questo caso non basta collegare trave e pilastro

Sant'Agostino









Rotazione di pilastri alla base







#### Attenzione!!!

















### MAGAZZINI E STOCCAGGIO MATERIALI





#### Magazzini automatici di stoccaggio





















Provincia di Mantova





