INTERVENTO DI ADEGUAMENTO SISMICO DELLA SCUOLA DELL'INFANZIA "S. MARIA GORETTI" DI ARINO

DESCRIZIONE DELL'EDIFICIO

La costruzione dell'edificio risale nel suo impianto originario al 1934 e fin dall'inizio è stato adibito a scuola per l'infanzia.
L'edificio è sviluppa su due livelli fuori terra e un sottotetto e presenta pianta di forma rettangolare con dimensioni massime in pianta di circa 20 metri per 10 metri, per un'altezza di circa 11 m. Un vano scala aggiuntivo a nord-ovest di dimensioni circa 4,20 m x 2,20 m.
La distribuzione interna sia al piano terra che al piano primo è simmetrica rispetto ad un corridoio centrale che si sviluppa longitudinalmente in direzione nord-sud.
Al piano terra, lateralmente rispetto al corridoio centrale, si trovano l'atrio d'ingresso, la segreteria, la cucina, il refettorio, la sala nanna, un ripostiglio sotto-scala, un archivio, il vano con l'ascensore e tre servizi igienici.
Il piano primo è suddiviso in due reparti, uno destinato alla scuola con tre aule e i servizi igienici per i bambini, l'altro destinato ad abitazione per il custode, attualmente in locazione e locali di pertinenza, soprattutto, archivio e aule docenti.
Dei servizi igienici al piano primo ci può accedere tramite una scala in legno e locali del sottotetto.
La scala che porta al piano primo è tripla in posizione centrale rispetto alla sviluppo longitudinale dell'edificio e larga 1,20 metri.
L'edificio è ingrezzo di altezza costante distribuzione di partire e finestre su quattro prospetti rispetto l'allineamento tra piano terra e piano primo, tranne sul prospetto ovest in corrispondenza del vano scala.
Nel corso degli anni la salita, oltre ad interventi di manutenzione ordinaria di scarsa importata dal punto di vista strutturale, un intervento di ristrutturazione importante che ha interessato l'ala sud dell'edificio.
L'intervento è consistito nella demolizione di una parete portante con conseguente inserimento di una trave e di una colonna in acciaio, con lo scopo di ampliare la sala multipiano.
Altri interventi riguardano l'adeguamento dei servizi igienici sia al piano terra che al piano primo, interventi pertanto di modesta entità che non hanno interessato la struttura in parziali dell'edificio.

Verifica visiva di conservazione delle fondazioni

Ulteriore delle muratura delle muratura portante interne

Cordolo sommitale in cemento armato che unisce orizzontalmente

Controsoffittatura di sostenuto del sottotetto

Verifica visiva di conservazione delle fondazioni

Struttura principali in legno della copertura

Struttura principali in legno della copertura

Struttura principali in legno della copertura

DESCRIZIONE DELLA STRUTTURA PRE-INTERVENTO

La struttura di fondazione è costituita da travi continue in calcestruzzo armato con piano di posa ad una profondità di circa 1,50 m dal'attuale piano campagna.

La struttura principale è in muratura portante di mattoni pieni costituita da:
- Muratura perimetrale del piano terra in laterizio di mattoni pieni spessore complessivo 39 cm (3 teste).
- Muratura perimetrale del piano primo e muratura di spina al piano terra, al piano primo e del sottotetto in laterizio di mattoni pieni spessore complessivo 24 cm (2 teste).

Il primo solaio è del tipo SAP e CLUSSAP, sulla sinistra costituite da travi di laterizio armato precompresso e pignatte in laterizio, associate a cilindrare tra loro con media di cemento. Lo spessore del solaio è di circa 25 cm.

A livello del secondo impalcato si presente un solaio del tipo SAP e CLUSSAP solo tra le murature centrali (parrellele), infatti il sottotetto è calpestabile solo lungo il cordolo centrale longitudinale.

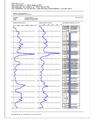
Il soffitto delle aule al piano primo è costituito da cannicciati e gesso, sostenuta da travi in legno di dimensioni circa 20x30 cm disposte ortogonalmente rispetto ai mattoni, mediamente ad interasse 1 metro.
La copertura è in legno massiccio, costituito da capriate con correnti e puntoni di dimensioni circa 20x25 cm, disposti a travi principali che determinano sfalfuni e semplici del tetto di dimensioni circa 20x26 cm e arcarecci, ordini ortogonalmente alle capriate e alle travi principali che determinano la maglia strutturale della copertura. Le dimensioni della copertura sono presenti dei recenti di dimensioni tali da interessar ti di cui se ne sono aggiunte le travelle in laterizio forate e il sovastante manto di copertura.
Non sono presenti cordoli perimetrali.

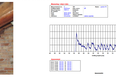
INDAGINI CONOSCITIVE

CARATTERIZZAZIONE GEOTECNICA E GEOLOGICA

Per valutare la caratteristiche meccaniche del terreno di fondazione, in data 01 gennaio 2015 sono state eseguite n. 3 prove penetrometriche statiche dinamiche.
Allo scopo è stato utilizzato un penetrometro statico/dinamico modello TG 63-150 KAB della PAGANI GEOTECHNICAL EQUIPMENT, dotato di punta meccanica tipo Begemann Fr-D.2, area, CL=10, avanzamento a 1 cm/s, Ap = 10 cmq, apertura = 60° e manicotto laterale da 150 cmq.
La prove sono state eseguite fino alla profondità di 15,0 m da p.c.
L'utilizzo del terreno della punta penetrometrica permette di registrare:
- la "resistenza alla punta" (Rp = kg/cm2) avente la resistenza all'infissione della punta penetrometrica;
- la "resistenza laterale" (Rl = kg/cm) avente la resistenza d'attrito laterale del terreno.

Dai valori ottenuti sono stati di resistenza alla punta e laterale con quelli e tabelle presenti in bibliografia è possibile ottenere ulteriori informazioni sui parametri geotecnici del terreno.





INDAGINI RESISTOGRAFICHE

È stata eseguita una campagna di prove con "Resistografi", uno strumento in grado di misurare e restituire graficamente la resistenza opposta dal legno alla perforazione di una sottile punta d'acciaio che avanza per circa 35 cm. Attraverso questo strumento è possibile individuare gli anelli di accrescimento e la loro sequenza, la densità del legno, la presenza di zone degradate o di vuoti interni.
Le prove sono state eseguite in corrispondenza delle travi principali.

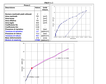
PROVA A INFISSIONE DINAMICA

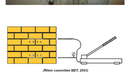
La prova consiste nell'infiggere nella trave un puntale costituito da un'asta in acciaio temprato rettificato a sezione circolare di diametro 2,5 mm, di lunghezza pari a 50 mm.
L'infissione avviene con sclerometro per il legno, cioè un dispositivo con un meccanismo a molla all'interno, in grado di rilasciare una massa battente su un'incudine a sua volta in contatto con il puntale. Il dispositivo, quando una trave presenta al suo interno zone degradate o vuoti, la profondità viene misurata con un comparatore centesimale dotato di un'asta di contrasto. Dalla misura della massa battente e dalla misura dell'infissione ottenuti alla densità relativa e allo stato di conservazione nel punto esaminato.

DICEMBRE 2014

MARTINETTI PIATTI

La prova con martinetti piatti doppi permette di misurare la resistenza a compressione monoassiale e le proprietà elastiche della muratura.
Il metodo consiste nel realizzare due tagli orizzontali, ad una distanza variabile tra 30 e 100 cm lungo la verticale, dove andranno inseriti i martinetti piatti, delimitando una porzione di muratura non disturbata.
Le prove sperimentali eseguite hanno lo scopo di determinare in prossimo i due martinetti e misurando nel contempo le deformazioni tra i punti di riferimento visivamente applicati. Tra di arrivare alla tensione di prima plasticizzazione.

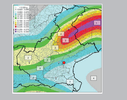




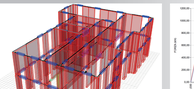
(Abaco connettore MDT, 2011)

ANALISI SISMICA DELLA STRUTTURA PRIMA DELL'INTERVENTO

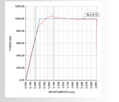
Localizzazione



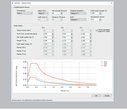
Modellazione strutturale



Analisi dei risultati

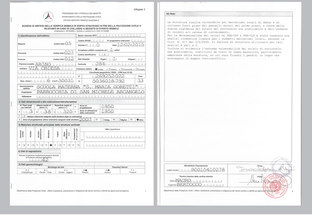


Definizione dell'azione sismica

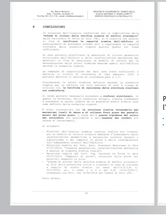


Studio dei meccanismi locali

Scheda di sintesi della vulnerabilità sismica per gli edifici strategici



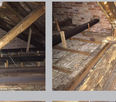
Conclusioni alle "Indagini di vulnerabilità sismica"



Previsione di prestazione sismica dell'edificio dopo l'intervento di adeguamento sismico

- SLV: 0.36 => 1.04
- SLD: 0.40 => 1.95

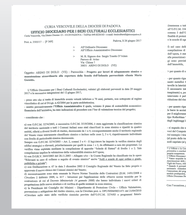
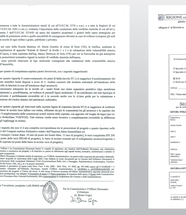
CRITICITA' DI CARATTERE STRUTTURALE RILEVATE DURANTE IL SOPRALLUOGO

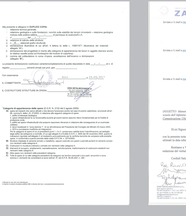


- Assenza del cordolo perimetrale;
- Teste delle travi e capriate di copertura non ammorsate alla muratura perimetrale;
- Strutture di copertura di tipologia spingente;
- Capriate in legno non vincolate per i possibili fenomeni di instabilità fuori piano;
- Attacco superficiale del legno di alcune strutture portanti principali da parte di insetti.

FEBBRAIO 2015

DOCUMENTAZIONE PROCEDIMENTALE



GENNAIO 2017

INTERVENTI IN PROGETTO

1. REALIZZAZIONE COROLLI IN ACCIAIO

Il progetto prevede l'inserimento di profili in acciaio UPN 200 alla quota di imposta dell'ultimo principale della capriata. Per ciascuna realizzare 2 a monte del di demolire soltanto il controsoffitto di più recente realizzazione e di preservare quello in canniccio e gesso, posizionandovi i profili UPN 200 all'intradosso, ad una quota all'incirca corrispondente con il lato e intero della muratura perimetrale, come mostrato in figura.
I profili UPN 200 saranno resi solidali alla muratura in laterizio, mediante inghisaggi di barre M12 con resina chimica viniliestere ogni 50 cm per le pareti perimetrali, barre passanti M12 con piastra 50 cm lunga le pareti centrali. Alle estremità d'angolo e laterale saranno realizzati dei tiranti in acciaio per assicurare continuità ai profili paralleli di dimensioni 400x400 mm spessore 10 mm.

2. IRRIGIDIMENTO DEL PIANO SOTTOTETTO

L'irrigidimento del piano di sottotetto si attiene mediante realizzazione di un reticolo, con maglia di dimensioni massime 2x3 m, costituito da profili metallici accoppiati a "C" posti all'estradosso dei travetti in laterizio esistenti. Le maglie del reticolo saranno disposte da travi costituite da doppi profili a C posti ad interasse pari a 15mm. Queste strutture hanno inoltre la struttura principale di sostegno del nuovo controsoffitto in cartongesso.

3. IRRIGIDIMENTO DEI PIANI DI FALDA

L'irrigidimento dei piani di falda avviene mediante un nuovo tavolato realizzato con viti ogni arcarecci in legno esistenti dall'interno.

4. ELIMINAZIONE DELLE SPINTE E ADEGUAMENTO DEL COLLEGAMENTO DELLA COPERTURA ALLE MURATURE

La struttura principale di legno di copertura (capriate, falso puntoni, disposti) saranno rese solidali alla muratura, mediante l'inserimento di barre filettate in acciaio inox UPN200, con cavallo esistente da due profili a L (doppio) ma, solidali agli UPN 200 e ancorate in sommità con barre passanti.
Tale soluzione costituisce inoltre un vincolo alla rotazione delle strutture in legno spingente (falso puntone e diagonale).

5. RINFORZO DELLE STRUTTURE DI COPERTURA

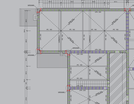
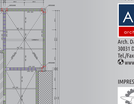
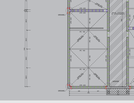
Le capriate verranno stabilizzate nei nodi mediante il fissaggio di staffature fatte con viti e l'inghisaggio di barre filettate con resina in corrispondenza dei nodi.
Le travi di falda saranno rese solidali alle strutture principali mediante inghisaggio di barre filettate con resina in corrispondenza degli arcarecci.
Si prevede il rigrosso e rinforzo della capriate "C" e "D", con nuovi elementi ligneri affiancati agli elementi esistenti.
Si prevede l'eliminazione delle travi ammalorate ed il ripristino con nuove travi di pari dimensioni.

PROGETTAZIONE ESECUTIVA

ASSIOMA lab
Ingegneria e Progettazione
Arch. Daniele Mascaro Ing. Mauro Bortocco
30031 Dolo VE - Via Rizza 33
Tel./Fax 041.415.118 - 041.410.486
www.assiomalab.it info@assiomalab.it

IMPRESA ESECUTRICE

COSTRUZIONI METALMECCANICHE
ZARA
ZARA METALMECCANICA SRL
via dell'Industria 120 Z. Ind. - 30031 Dolo - Venezia
Tel./Fax 041.410.232 - 041.464.166
www.zarametallmeccanica.it

Cappottatura di sostenuto del sottotetto

Cappottatura e coibentazione delle falde del tetto

Verifica generale di una capriata

Consolidamento e rinforzo delle travi principali

Consolidamento e connessione delle travi di falda

Consolidamento e connessione delle travi di falda

Consolidamento e connessione delle falde della capriata

Consolidamento globale di una capriata

Consolidamento di una capriata e struttura di controventamento di falda

Consolidamento di una capriata e struttura di controventamento di piano

Consolidamento di una capriata e struttura di controventamento di piano

Cerchiatura in acciaio del piano sottotetto

Cerchiatura in acciaio del piano sottotetto

Cerchiatura con catene in acciaio del solaio di sottotetto

Telaio del controsoffitto

LUGLIO 2017

SETTEMBRE 2017

CONTINUA LUGLIO - AGOSTO 2018