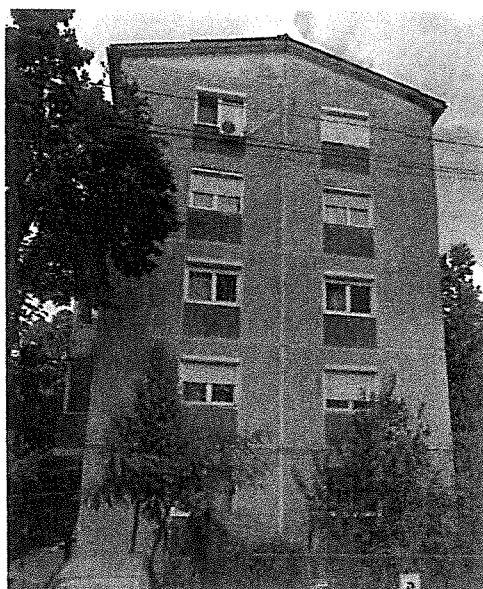


EXPERTIZĂ TEHNICĂ

REABILITARE TERMICA IMOBIL

Timisoara, Aleea Săgeții, nr 5, jud. Timis



Iulie 2015

RAPORT DE EXPERTIZA TEHNICA NR 18/2015

DATE GENERALE

DENUMIREA OBIECTULUI DE INVESTITIE

REABILITARE TERMICA IMOBIL

Aleea Sâgetii , nr. 5

AMPLASAMENTUL

Municipiul Timisoara, Aleea Sâgetii , nr. 5

TITULARUL INVESTITIEI

Primaria Municipiului Timisoara,

BENEFICIARUL INVESTITIEI

Asociatia de proprietari din Aleea Sâgetii , nr. 5

EXPERT TEHNIC

Dr. ing. MARINOV VICTOR RADU

FAZA

DALI

TEMEI LEGAL

Legea nr. 10/1995 ; Legea 50/1991; Legea 453/2001; OUG
18/2009

OBIECTIVUL EXPERTIZEI TEHNICE

Analiza structurii de rezistență a construcției existente conform
normelor tehnice în vederea reabilitării termice

Expertizarea construcției s-a realizat pe baza normelor tehnice în vigoare:

-CR0-2012-Cod de proiectare.Bazele proiectării structurilor în construcții

-P100-1/2013-Cod de proiectare seismică - Partea I – Prevederi de proiectare pentru clădiri

-P100-3/2008-Cod de evaluare seismică a clădirilor existente

-CR 2-1-1.1/2013-Cod de proiectare a construcțiilor cu pereți structurali de beton armat

-NP 112- 2014-Normativ privind proiectarea fundațiilor de suprafață

-NE 012/1-2007 : Normativ pentru executarea lucrărilor din beton, beton armat si N815 beton precomprimat. Partea I – Producerea betonului.

-NE 012/2-2010 : Normativ pentru producerea betonului si executarea lucrărilor din beton, beton armat si beton precomprimat – Partea 2: Executarea lucrărilor din beton

-ST 009- 05: Specificatie privind cerinte si criteriile de performanta pentru armaturi

-Normativ privind comportarea in timp a constructiilor- indicativ P130/1999

-Legea calitatii nr.10/1995, privind calitatea in constructii

- Legea nr. 50/1995, cu completarile ulterioare, privind autorizarea executarii lucrarilor de constructii si unele masuri pentru realizarea locuintelor
- H.G. nr.925/1995, privind Regulamentul de verificare si expertizare tehnica de calitate, a proiectelor, a executiei lucrarilor si a constructiilor
- Ordonanta Guvernului nr.20 din ian. 1994 privind punerea in siguranta a cladirilor existente pentru actiuni seismice
- Continutul cadru al rapoartelor de expertiza stabilit de Consiliul Tehnic Superior al MLPAT pentru expertizarea constructiilor pentru anii 1995-1997
- Ordonanta de urgenta nr.18 din 04.03.2009 privind cresterea performantei energetice a blocurilor de locuinte

DESCRIEREA STRUCTURII DE REZISTENTA

Imobilul are un regim de inaltime S+P+4, are forma in plan simetrica, este un tronson de capat si are 2 scari. Parterul are tot destinatia de locuinte Are structura alcatuita din panouri mari prefabricate in sistem "fagure" avand travei de 3, 2.7 m si adancimea de 4.8 m. Inaltimea de nivel este 2.75 m. Peretii interiori sunt din panouri mari prefabricate de 14 cm grosime. Peretii exteriori sunt portanti din panouri mari. Peretii exteriori sunt realizati din panouri mari tristrat din beton armat (ba) si vata minerala (vm) (22 cm) avand stratul interior de rezistenta de 9. Plansele sunt din panouri mari de 13 cm din beton armat prefabricat, iar scarile sunt cu 2 rampe din beton armat prefabricat. Acoperisul este de tip sarpanta. Infrastructura este alcatuita din peretii de subsol avand 20 cm grosime, iar fundatia este continua din beton realizat monolit. Peretii despartitori sunt realizati din elemente din beton armat avand grosime de 7cm.

Constructia a fost finalizata in anul 1976, iar structura de rezistenta a fost proiectata in jurul anului 1974. Tipul proiectului panouri mari prefabricate, . Structura a fost proiectata la gradul 6 de seismicitate.

DESCRIEREA CONDITIILOR DE FUNDARE

Terenul de fundare este constituit dintr-o succesiune de argile si nisipuri sub forma unor lentile de argila in straturi de nisip cu nivel ridicat al apei subterane.

DESCRIEREA AVARIILOR SI DEGRADARILOR

-ASPECTE GENERALE

Datorita ritmului ridicat de realizare a blocurilor de locuit, in multe cazuri din cauza conditiilor dificile de executie (noaptea, timp friguros, manopera putin calificata) s-au produs si derapaje de la calitatea constructiei. Deficientele cele mai frecvente au fost:

Graifuirea (indoirea) mustatilor de imbinare intre panourile unui nivel si urmatorul

Betoane cu segregari in centuri si monolitizari

Rezemari defectuoase ale planselor pe peretii interiori

Izolatia termica din rostul vertical, la peretii exteriori, deteriorata

Izolatia termica a panourilor exterioare au multe puncti termice

Pe durata de folosinta a blocului nu s-au constatat avarii suplimentare la structura de rezistenta. De asemenea nu s-au inregistrat avarii majore cauzate de cutremure.

DESCRIEREA ANVELOPEI

Fatada principala este realizata cu beton aparent cu textura rugoasa. Pe fatada sunt 2 balcoane pe nivel. Fatada este fara degradari vizibile.

Fatada posterioara este realizata cu beton aparent cu textura rugoasa. Pe fatada sunt 4 balcoane pe nivel. Fatada este fara degradari vizibile.

In stanga constructia este separata cu rost fata de cladirea invecinata

Fatada laterala dreapta este realizata cu beton aparent cu textura rugoasa. Pe fatada nu sunt balcoane sau logii. Fatada este fara degradari vizibile.

- Peretii exteriori sunt realizati din panouri mari tristrat din beton armat (ba) si vata minerala (vm) (22 cm) avand stratul interior de rezistenta de 9.5 cm, termoizolatie vata minerala de 7.5 cm si strat exterior de protectie de 5 cm. Termoizolatia este discontinua, cele 2 straturi din beton fiind solidarizate prin nervuri din beton. Puncti termice apar si la monolitizarea dintre panouri.

-Acoperisul este de tip sarpanta. Invelitoarea este din placi azbociment. Starea tehnica a sarpantei este fara degradari vizibile si fara infiltratii. Nu au fost realizate reparatii ale sarpantei in ultimii ani, Termoizolatia a fost realizata din zgura expandata

-Planseul peste subsol nu este prevazut cu termoizolatie.

-Tamplarii: Usa principala de acces in cladire este din tamplarie metalica. Imobilul nu este prevazut cu un acces secundar. Tamplaria exterioara a ferestrelor a fost initial din lemn cu geam din doua foi de sticla simpla. Majoritatea tamplariei a fost inlocuita cu tamplarie din PVC sau aluminiu cu geam termoizolant. In prima etapa dupa preluarea apartamentelor de catre locatari acestia au inceput inchiderea balcoanelor si logiilor cu tamplarie metalica si geam simplu, aceasta constituind o moda in anii 80-90. Ulterior aceste tamplarii au fost inlocuite cu tamplarii din PVC sau aluminiu cu geam termopan. Totusi inchiderea balcoanelor a creat un aspect eterogen al fatadelor datorate in principal diverselor tipodimensiuni folosite. Imobilul are 24 balcoane.

-Finisajele interioare care delimiteaza anvelopa. La casa scarii peretii sunt tencuiti si gletuiti si zugraviti cu zugraveli pe baza de var, pardoseala in casa scarii este de tip mozaic. Pardoseaua subsolului este de tip beton sclivisit, peretii subsolului sunt nefinisati.

EVALUAREA RISCULUI SEISMIC

Scurt istoric al evenimentelor seismice

In zona Banatului, inclusiv a Timisoarei, s-au inregistrat in decursul timpului o serie de evenimente seismice. Aceste evenimente au avut urmatoarele surse:

- Sursa Vrancea:-data: 06.11.1940 magnitudine 7,5 Richter
- 04.03.1977 magnitudine 7,2 Richter
- 31.08.1986 magnitudine 7,0 Richter
- 30.05.1990 magnitudine 6.7 Richter

Aceste seisme au fost puternic atenuate in Transilvania si Banat, intensitatea MKS nedepasind valoarea de 5,5. Semnificative pentru Timisoara sunt cutremurele avand sursa in sud-vestul Banatului. Principalele evenimente seismice au fost:

- Anul 1879 sursa prezumtiva :falia Timisoara Vest (Mehala-Ronat-Freidorf). Intensitatea MKS evaluata 7,0-8,0
- Mai 1959 sursa comuna Parta, intensitate 5,5-6,0.
- Iulie 1991 sursa comuna Banloc, intensitate 6,0-6,5
- Decembrie 1991, sursa comuna Banloc, intensitate 6,0-6,5

Existenta faliei in Timisoara este confirmata, dar potentialul seismic este subiect controversat. In ipoteza faliei active este posibila producerea unui cutremur de magnitudine 6,0-7,0 cu intensitatea MKS de minim 8,0. In acesta situatie multe cladiri vechi, precum si cele din panouri mari realizate inainte de 1980 ar putea fi in situatia critica (clasa de risc seismic CRS I)

Evolutia prescriptiilor de proiectare

Din punct de vedere al proiectarii constructiilor in Romania, pana in 1940 aspectul seismic era ignorat; din acel an pana in 1963, au existat instructiuni de proiectare antiseismica, dar aplicarea lor a fost facultativa. Din anul 1963 s-au editat mai multe prescriptii de proiectare antiseismica:

- perioada 1963-1970, valabil Normativul P 13-63, la care Timisoara era incadrata la gradul 6,0 intensitate seismica.
- perioada 1970-1978, valabil Normativul P 13-70, Timisoara grad 6,0
- perioada 1978-1981, valabil Normativul P 100-78, Timisoara era incadrata la gradul 7,0 intensitate seismica
- perioada 1981-1992, valabil Normativul P 100-81, Timisoara era incadrata la gradul 7,0-7,5 (zona „D:)

- perioada 1992-2006, valabil Normativul P 100-92, Timisoara zona "D".
- perioada 2006-2013, valabil Codul de proiectare P100-1/2006. $ag=0.16g$, $\beta_0=3$.
- perioada 2013-prezent, valabil Codul de proiectare P100-1/2013. $ag=0.20g$, $\beta_0=2.5$.

Comparatie cu prescriptiile in vigoare

Fara a face un comentariu mai amplu, mentionam ca actiunea seismica normata a sporit intre 1974 si 2008.

Este de inteles ca alcatuirea structurii si dimensionarea elementelor facuta la vremea respectiva nu respecta toate prevederile cuprinse in codul actual de proiectare al constructiilor cu pereti structurali.

Dintre aspectele pozitive tinand cont de perioada proiectarii privind alcatuirea structurii trebuie sa mentionam urmatoarele:

-forma regulata in plan a cladirii

-existenta unei infrastructuri care s-a dovedit capabila sa transfere la teren eforturile aduse de peretii structurali, fara aparitia unor degradari in elementele infrastructurii;

-asigurarea unei rigiditati constante, fara schimari bruste de la un nivel la altul;

Prin Codul de proiectare a constructiilor cu pereti structurali de beton armat indicativ CR 2-1-1.1-2013 se aduc importante modificari precedentelor editii din 1978, 1982, 1996 si 2005, in acord cu progresele inregistrate pe plan national si international, in cunoasterea comportarii, modelarii si calculul acestei categorii de constructii.

Se poate face mentiunea ca imobilul proiectat in 1974 corespunde normativelor in vigoare la acea data si asigura o rezistenta, stabilitate si ductilitate satisfacatoare in conditiile noului normativ.

Este de inteles ca alcatuirea structurii si dimensionarea elementelor facuta la vremea respectiva, nu respecta toate prevederile cuprinse in Codul CR 2-1-1.1-2013, privind proiectarea constructiilor cu pereti structurali din beton armat.

Tabelul B.2 Lista de condiții pentru structuri de beton armat în cazul aplicării metodologiilor de nivel 2 și 3

| Criteriau | Criteriaul este îndeplinit | Neîndeplire moderată | Neîndeplinire majoră |
|---|----------------------------|----------------------|----------------------|
| (i) Condiții privind configurația structurii | Punctaj maxim: 50 puncte | | |
| | 50 | 30 – 50 | 0 – 29 |
| Punctaj total | 40 | | |
| (ii) Condiții privind interacțiunile structurii | Punctaj maxim: 10 puncte | | |
| | 10 | 5 – 10 | 0 – 4 |

| | | | |
|--|--------------------------|-----------|--------|
| Punctaj total | | 7 | |
| | | 7 | |
| (iii) Condiții privind alcătuirea (armarea) elementelor structurale | Punctaj maxim: 30 puncte | | |
| (b) Structuri cu pereți de beton armat | | | |
| • Distribuția momentelor capabile pe înălțimea pereților respectă variația cerută de CR 2-1-1.1 :2005 și asigură dezvoltarea unui mecanism de disipare a energiei seismice favorabil | | | |
| • Secțiunile pereților au la capete bulbi sau tălpi de dimensiuni limitate. Prin intersecția pereților nu se formează profile complicate cu tălpi excesive în raport | | | |
| • Rezistența la forțe tăietoare a grinzilor de cuplare este suficientă pentru a se putea mobiliza rezistența la încovoiere la extremitățile lor | 30 | 20 – 30 | 0 – 19 |
| • Rezistența la forță tăietoare a pereților structurali este mai mare decât valoarea asociată plastificării prin încovoiere la bază | | | |
| • Înnădirea armăturilor verticale este făcută pe o lungime de cel puțin 40 diametre | | | |
| • Grosimea pereților este ≥ 150 mm | | | |
| • Procentul de armare orizontală a pereților este peste 0.20% | | | |
| • Armătura verticală a inimii reprezintă un procent și este ancorată adecvat $p_v > 0.15\%$ | | | |
| • Etrierii grinzilor de cuplare sunt distanțați la cel mult 150 mm | | | |
| | | 24 | |
| Punctaj total | 24 | | |
| (iv) Condiții referitoare la planșee | Punctaj maxim: 10 puncte | | |
| | 10 | 5 – 10 | 0 – 4 |
| • Prin grosimea plăcii și dimensiunile reduse ale golurilor planșeul poate fi considerat și diagramă orizontală rigidă | | 9 | |
| Punctaj total pentru ansamblul condițiilor | R1 = | 80 | puncte |

Tabelul B.3 Starea de degradare a elementelor structurale

| Criteriu | Criteriul este îndeplinit | Criteriul nu este | |
|---|---------------------------|--------------------------|---------------------------|
| | | Neîndeplinit moderată | Neîndeplinit re majoră |
| (i) Degradări produse de acțiunea cutremurului | Punctaj maxim: 50 puncte | | |
| · Fisuri și deformații remanente în zonele critice (zonele plastice) ale stâlpilor, pereților și grinzilor | 50 | 26 – 49 | 0 – 25 |
| · Fracturi și fisuri remanente înclinate produse de forța tăietoare în grinzi | | | |
| · Fracturi și fisuri longitudinale deschise în stâlpi și/sau pereți produse de eforturi de compresiune. | | | |
| · Fracturi sau fisuri înclinate produse de forța tăietoare în stâlpi și/sau pereți | | | |
| · Nu există modificări importante ale dimensiunilor în plan ale sistemului structural de la nivel la nivel | | | |
| · Cedarea ancorajelor și înnădirilor barelor de armătură | | | |
| · Fisurarea pronunțată a planșelor | | | |
| · Degradări ale fundațiilor sau terenului de fundare | | | |
| | 50 | | |
| Punctaj total realizat | 50 | | |
| (ii) Degradări produse de încărcările verticale | Punctaj maxim: 20 puncte | | |
| · Fisuri și degradări în grinzi și plăcile planșelor | 20 | 11 – 19 | 0 – 10 |
| · Fisuri și degradări în stâlpi și pereți | | | |
| | 20 | | |
| Punctaj total realizat | 20 | | |
| (iii) Degradări produse de încărcarea cu deformații (tasarea reazemelor, contractii, acțiunea temperaturii, | Punctaj maxim: 10 puncte | | |
| | 10 | 6 – 9 | 1 – 5 |
| Punctaj total realizat | 10 | | |
| | 10 | | |
| (iv) Degradări produse de o execuție defectuoasă (beton segregat, rosturi de lucru incorecte etc.). | Punctaj maxim: 10 puncte | | |
| | 10 | 6 – 9 | 1 – 5 |
| | | 6 | |
| Punctaj total realizat | 6 | | |
| (v) Degradări produse de factori de mediu: îngheț-dezghet, agenți corozivi chimici sau biologici etc., | Punctaj maxim: 10 puncte | | |
| - betonului | 10 | 6 – 9 | 1 – 5 |
| - armăturii de oțel (inclusiv asupra proprietăților de | | | |
| | | 7 | |
| Punctaj total realizat | 7 | | |
| Punctaj total pentru ansamblul condițiilor | R2 = | 93 | puncte |

Tabelul 8.1. Valori ale indicatorului R_1 asociate claselor de risc seismic

| Clasa de risc seismic | | | |
|-----------------------|---------|---------|----------|
| I | II | III | IV |
| Valori R_1 | | | |
| < 30 | 31 – 60 | 61 – 90 | 91 – 100 |

pentru $R_1= 80$ rezulta o incadrare in clasa III de risc

Tabelul 8.2. Valori ale indicatorului R_2 asociate claselor de risc seismic

| Clasa de risc seismic | | | |
|-----------------------|---------|---------|----------|
| I | II | III | IV |
| Valori R_2 | | | |
| < 40 | 41 – 70 | 71 – 90 | 91 – 100 |

pentru $R_2= 93$ rezulta o incadrare in clasa IV de risc

Tabelul 8.3. Valori ale indicatorului R_3 asociate claselor de risc seismic

| Clasa de risc seismic | | | |
|-----------------------|---------|---------|----------|
| I | II | III | IV |
| Valori $R_3(\%)$ | | | |
| < 35 | 36 – 65 | 66 – 90 | 91 – 100 |

$$R_3 = \frac{\sum V_{Rd_j}}{\sum V_{Ed_j}^* / q_j}$$

Prin comparatie cu structuri similare se apreciaza gradul de asigurare $R_3= 66 \%$

CONFORM P100-3/2008, CONSTRUCTIA SE INCADREAZA IN CLASA DE RISC SEISMIC RsIII

Clasa RsIII inseamna ca la un seism de intensitatea de proiectare (intensitatea maxima asteptata) pot sa apara avarii structurale nesemnificative care nu pun in pericol stabilitatea cladirii, dar pot sa apara avarii la elementele nestructurale (tamplarii, pereti despartitori, atice, etc)

CONCLUZII

1 REABILITAREA TERMICA NU MODIFICA GRADUL DE ASIGURARE AL CONSTRUCTIEI. CONSTRUCTIA ARE REZERVA SA PREIA INCARCARILE SUPLIMENTARE ADUSE DE REABILITAREA TERMICA

2 REABILITAREA TERMICA SE POATE REALIZA FARA A FI NECESARE INTERVENTII DE CONSOLIDARE A STRUCTURII EXISTENTE

3 SCHIMBAREA TAMPLARIILOR SE VA FACE FARA MODIFICAREA DIMENSIUNILOR GOLURILOR

4 BALCONUL TIP 1 SE INCHIDE CU TAMPLARIE PVC DUPA INDEPARTAREA PARAPETILOR EXISTENTI. TAMPLARIA SE REALIZEAZA CONTINUU PE INALTIMEA NIVELULUI, AVAND LA BAZA O ZONA OPACA DIN PANOURI TERMOIZOLANTE DIN PVC ALB.

LEGAT DE INCHIDEREA LOGIILOR/BALCOANELOR SE IMPUN URMATOARELE PRECIZARI:- BALCOANELE PREZINTA O VULNERABILITATE DATORATA PE DE O PARTE UNOR COMPROMISURI LEGATE DE SOLUTIA TEHNICA IMPUSA DE PREFABRICARE : ARMATURILE BALCOANELOR AU FOST ANCORATE DE OBICEI DOAR IN CENTURA SI PE DE ALTA PARTE CONDITIILOR DE EXECUTIE, A RITMULUI DE LUCRU IN CARE AU FOST REALIZATE ACESTE CLADIRI SI CARE A DUS LA ABATERI CONSIDERABILE DE POZITIONARE A ARMATURILOR (ACESTE AU FOST CALCATE SI ASTFEL INALTIMEA UTILA A SECTIUNII S-A MICSORAT). PRIN INCHIDEREA BALCOANELOR/LOGIILOR ACESTE DEVIN SPATIU INTERIOR TOTUSI AVAND IN VEDERE CELE MENTIONATE MAI SUS, SE IMPUNE EVITEREA TRANSFORMARII ACESTOR BALCOANE IN SPATII DE DEPOZITARE. DE ASEMENEA LA BALCOANELE DEJA INCHISE CU TAMPLARIE TERMOPAN PARAPETII EXISTENTI AI INAINTE DE APLICAREA TERMOSISTEMULUI SE FACE O INSPECTARE RIGUROASA A PRINDERILOR SI IN CAZUL IN CARE SE OBSERVA ORICE DEGRADARI SE ANUNTA PROIECTANTUL. INAINTE DE LANSAREA COMENZII PENTRU TAMPLARIE SE VA MASURA OBLIGATORIU INDIVIDUAL FIECARE BALCON LA TOATE COLTURILE ATAT PE VERTICALA CAT SI PE ORIZONTALA DE CATRE FURNIZORUL TAMPLARIEI. DACA LA ACELASI BALCON SE CONSTATA DIFERENTE MAI MARI DE 1.2 CM (SAU MAX 1% DIN LUNGIMEA CONSOLEI) INTRE DISTANTA MASURATA PE VERTICALA LANGA PERETE SI CEA MASURATA PE VERTICALA LA CAPATUL CONSOLEI SE ANUNTA ISC, DEOARECE ACEST LUCRU AR PUTEA PROVENI DINTR-O DEFORMARE(SAGEATA) EXAGERATA SI SE IMPUN INVESTIGATII SUPLIMENTARE.

5 LUCRARILE DE TERMOIZOLARE A PERETILOR VOR INCEPE DUPA CURATIREA PREALABILA A SUPRAFETELOR SI INDEPARTAREA PLACARILOR. DACA IN DECURSUL ACESTUI PROCES SE DESCOPERA FISURI SAU CRAPATURI ALE ELEMENTELOR PORTANTE SE ANUNTA DE INDATA PROIECTANTUL SI EXPERTUL.

6 PROTECTIA TERMOIZOLATIEI PLANSEULUI PESTE ULTIMUL NIVEL SE VA FACE CU O SAPA DE GROSIME 4 CM ARMATA CU PLASA 04/10, PROTEJAND TALPILE SARPANTEI DE CONTACTUL CU BETONUL. CONSTRUCTORUL VA LUA TOATE MASURILE CA GROSIMEA ACESTEIA SA NU DEPASEASCA 5-6 CM.

Expert tehnic

Dr. ing. MARINOV VICTOR RADU

