

EXPERTIZĂ TEHNICĂ

REABILITARE TERMICA IMOBIL

Timisoara, B-dul. Take Ionescu, nr.39, jud. Timis



Decembrie 2013

RAPORT DE EXPERTIZA TEHNICA NR 91/2013

DATE GENERALE

DENUMIREA OBIECTULUI DE INVESTITIE

REABILITARE TERMICA IMOBIL
B-dul. Take Ionescu , nr. 39

AMPLASAMENTUL

Municipiul Timisoara, B-dul. Take Ionescu, nr.39

TITULARUL INVESTITIEI

Primaria Municipiului Timisoara,

BENEFICIARUL INVESTITIEI

Asociatia de proprietari din B-dul. Take Ionescu , nr. 39

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:

-CR0-2005-Cod de proiectare.Bazele proiectării structurilor în construcții

-P100-1/2006-Cod de proiectare seismică

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

-CR2-1-1.1:2011-Cod de proiectare pentru constructii cu pereti structurali de beton

-NP 112- 11-Normativ pentru proiectarea structurilor de fundare directa

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

-NE 012/2-2007 : Cod de practica pentru executarea lucrarilor din beton, beton armat si beton precomprimat. Partea a II-a –Executarea lucrarilor din beton armat si beton precomprimat.

-ST 009- 05: Specificatie privind cerinte si criterii 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, actualizata si publicata in martie 2006, 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 P+10, are forma in plan simetrica, este un tronson independent si are o singura scara. Parterul are tot destinatia de locuinte. Este o structura cu diafragme monolite turnate in cofraje glisante in sistem "celular" avand travei de 6.65, 1.95 m si adancimea de 5.68, 4.27 m. Inaltimea de nivel este 2.7 m. Peretii interiori sunt din diafragme monolite de 17 cm grosime realizate in cofraje glisante. Peretii exteriori sunt diafragme din beton armat monolite realizate in cofraje glisante. Peretii exteriori sunt realizati din diafragme din beton armat monolite. Planseele sunt din beton armat monolit avand 12 cm grosime, iar scarile sunt cu 2 rampe din beton armat monolit. Acoperisul este de tip terasa necirculabila. Fundatiile sunt continue din beton realizat monolit. Peretii despartitori sunt realizati din fasii din BCA avand grosime de 10 cm.

Constructia a fost finalizata in anul 1967, iar structura de rezistenta a fost proiectata in jurul anului 1965. Tipul proiectului pereti structurali din beton armat monolit proiect tip : G, sectiune: D1. Structura a fost proiectata la gradul 6 de seismicitate.

DESCRIEREA CONDITIILOR DE FUNDARE

Terenul de fundare este constituit din zone cu umpluturi de grosimi mari 3-6 m caracterizate de neomogenitate.

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:

Abateri mari pe verticala datorate procesului de glisare

Betoane cu segregari

Rosturi de turnare accidentale datorate aprovizionarii, netratate corespunzator

Zone cu betoane de calitate mai slaba cauzate de deficiente de aprovizionare

Zona cu sectiuni reduse datorate deviatiiilor izolatiei din cofraj

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 finisaj strop. Pe fatada sunt 2 logii. Fatada prezinta desprinderi placaj/tencuieli pe zone reduse

Fatada posterioara este realizata cu placaj din caramida aparenta la parter si bordari pe fasii orizontale de latime mare la etaje. Pe fatada este o logie. Fatada prezinta desprinderi placaj/tencuieli pe zone reduse

Fatada laterala stanga este realizata cu accente locale cu placaj din caramida aparenta. Pe fatada sunt 3 logii. Fatada prezinta desprinderi placaj/tencuieli pe zone reduse

Fatada laterala dreapta este realizata cu accente locale cu placaj din caramida aparenta. Pe fatada sunt 3 logii. Fatada este fara degradari vizibile.

- Peretii exteriori sunt realizati din diafragme din beton armat monolite. Termoizolatia este din BCA de 10-12 cm si tehnologia de executie era montarea acesteia in cofraj inainte de turnarea betonului. Din cauza dificultatilor de executie si din neglijenta, de foarte multe ori aceasta nu mai era montata. Termoizolatia este discontinua, punctele termice sunt o caracteristica a acestui sistem

-Acoperisul este de tip terasa necirculabila. Invelitoarea este din membrana bituminoasa. Starea tehnica a terasei este fara degradari vizibile si fara infiltratii. Nu au fost realizate reparatii ale terasei in ultimii ani, Termoizolatia a fost realizata din zgura expandata

-Placa suport a pardoselii de la nivelul parterului este fara 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 99 logii.

-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. Peretii care delimiteaza ghenă de gunoi de casa scarii sau apartamente nu sunt prevazuti cu termoizolatie.

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 aceasta 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-prezent, valabil Codul de proiectare P100-1/2006. Actualmente in curs de revizuire.

Comparatie cu prescriptiile in vigoare

Fara a face un comentariu mai amplu, mentionam ca actiunea seismica normata a sporit intre 1965 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 2-1-1.1-2011 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 1965 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 2-1-1.1-2011, privind proiectarea constructiilor cu pereti structurali din beton armat.

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

| Criteria | Criteria este îndeplinit | Neîndeplire moderată | Neîndeplire 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 | | 8 | |
| Punctaj total pentru ansamblul condițiilor | R1 = | 79 | puncte |

Tabelul B.3 Starea de degradare a elementelor structurale

| Criteriu | Criteriul este îndeplinit | Criteriul nu este | |
|---|---------------------------|-------------------------------|---------------------------|
| | | Neîndeplinit nere 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 grinzelor | 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 planșeelor | | | |
| · 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 planșeelor | 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 |
| | | 7 | |
| Punctaj total realizat | 7 | | |
| (v) Degradări produse de factori de mediu: îngheț-dezghet, agenți corozivi chimici sau biologici etc., - betonului | Punctaj maxim: 10 puncte | | |
| - armăturii de oțel (inclusiv asupra proprietăților de | 10 | 6 – 9 | 1 – 5 |
| | | 8 | |
| Punctaj total realizat | 8 | | |

| | | | |
|--|------|-----------|--------|
| Punctaj total pentru ansamblul condițiilor | R2 = | 95 | 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 $R_1=79$ 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 $R_2=95$ 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 $R_3=70\%$

CONFORM P100-3/2008, CONSTRUCTIA SE INCADREAZA IN CLASA DE RISC SEISMIC R_{sIII}

Clasa R_{sIII} 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 REZERVE 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 LOGIA TIP 1 SE INCHIDE CU TAMPLARIE DIN PVC CARE REAZEMA PE PARAPETII DIN BETON EXISTENTI. IN CAZUL IN CARE SE CONSTATA DEGRADARI ALE ACESTORA SE ANUNTA PROIECTANTUL LOGIA TIP 2 SE INCHIDE CU TAMPLARIE DIN PVC CARE REAZEMA PE PARAPETII DIN BETON EXISTENTI. IN CAZUL IN CARE SE CONSTATA DEGRADARI ALE ACESTORA SE ANUNTA PROIECTANTUL LOGIA TIP 3 SE INCHIDE CU TAMPLARIE DIN PVC CARE REAZEMA PE PARAPETII DIN BETON EXISTENTI. IN CAZUL IN CARE SE CONSTATA DEGRADARI ALE ACESTORA SE ANUNTA PROIECTANTUL

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 DESFACEREA STRATURILOR EXISTENTE DE HIDROIZOLATIE, TERMOIZOLATIE SI BETON DE PANTA, DACA ACESTE SE VOR INLOCUI, SE VA FACE MECANIZAT CU SCULE USOARE CARE NU PRODUC VIBRATII MARI PENTRU A NU AFECTA STRUCTURA DE REZISTENTA

Expert tehnic

Dr. ing. MARINOV VICTOR RADU

