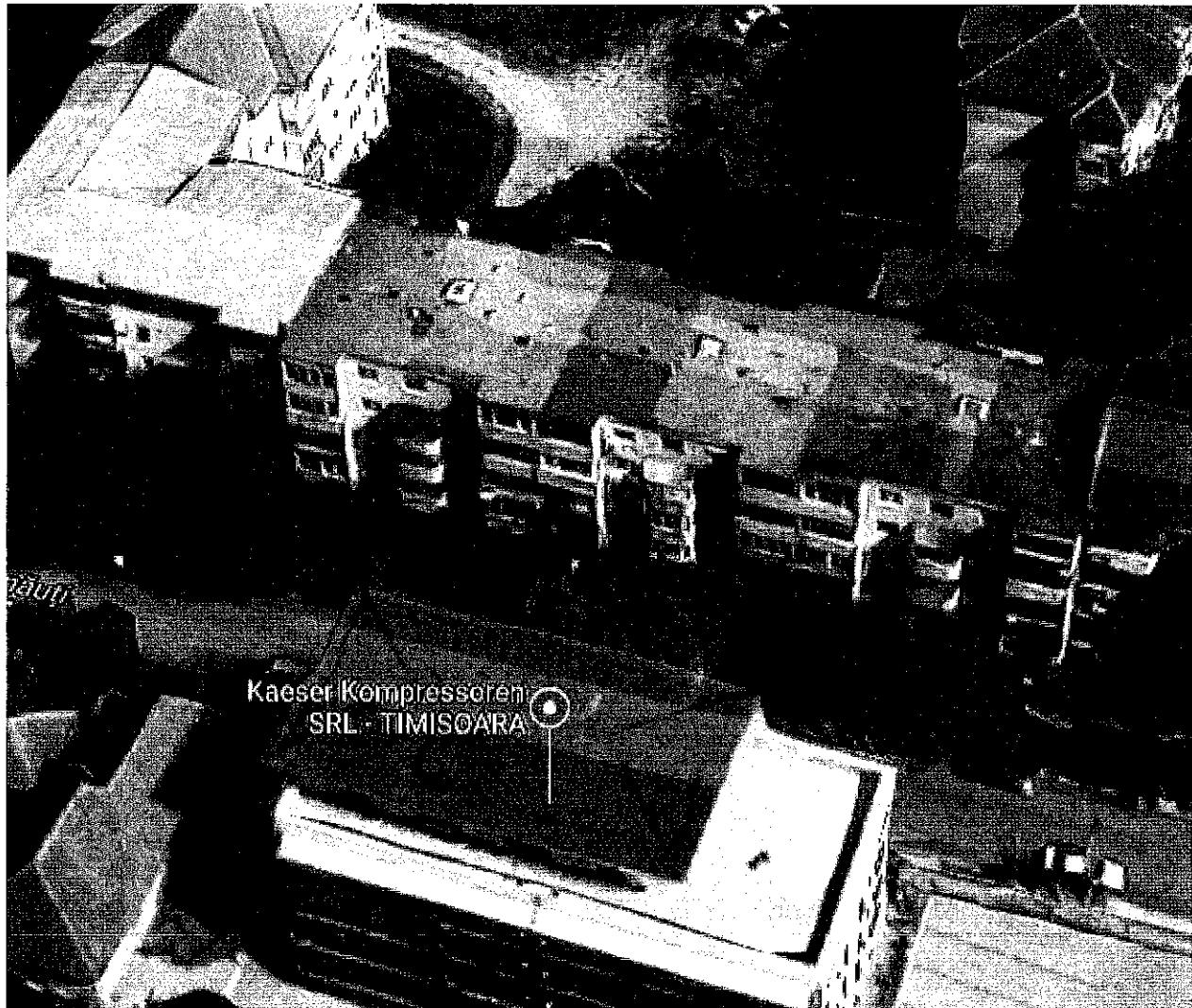


EXPERTIZA TEHNICA

REABILITARE TERMICA 3 BLOCURI S+P+4E

NR. 28/06/2017



BENEFICIAR : **ASOCIAȚIA DE PROPRIETARI,
Timisoara, str. Cernauti, nr. 10, 12, 14, jud. Timis**

EXECUTANT : **SC ARHITIM SRL TIMISOARA**

1.FOAIE DE CAPAT

Denumirea lucrarii : **REABILITARE TERMICA 3 BLOCURI S+P+4E**

Beneficiar : **ASOCIAȚIA DE PROPRIETARI**

Proiectant : **SC ARHITIM SRL**

Responsabil lucrare: **Prof.dr.ing. Valeriu STOIAN**

Faza : **Expertiza și Proiect tehnic**

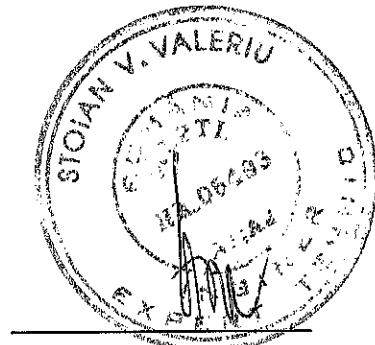
Temei legal : **Legea 10/95
HGR 766/97
HGR 925/96
Ordinul MF 784/13.04.1998
Ordinul MLPAT 34/N/13.04.1998**

SC ARHITIM SRL TIMISOARA

REABILITARE TERMICA 3 BLOCURI S+P+4E

2. COLECTIV DE ELABORARE

Prof. Dr. Ing. STOIAN VALERIU
Responsabil temă, -Expert tehnic MLPAT



Ing. Partene Eva
Responsabil temă

A handwritten signature in black ink, appearing to read "Partene Eva", written over a horizontal line.

3. BORDEROU

A. PIESE SCRISE

- 1.FOAIE DE CAPĂT
- 2.COLECTIV DE ELABORARE
- 3.BORDEROU
- 4.DATE GENERALE
- 5.MEMORIU TEHNIC

- 5.1 Motivarea efectuării expertizei
- 5.2 Descrierea structurii de rezistență
- 5.3 Descrierea construcției din punct de vedere arhitectural și funcțional
- 5.4 Condiții de amplasare
- 5.5 Identificarea zonelor cu defecte
- 5.6 Evaluarea riscului seismic
- 5.7 Metodologia aplicată
- 5.8 Lucrari de interventii

- 6.CONCLUZII
- 7.FISA TEHNICA A CLADIRII

4. DATE GENERALE

Denumirea lucrarii : **REABILITARE TERMICA 3 BLOCURI S+P+4E**
Beneficiar : **ASOCIAȚIA DE PROPRIETARI**
Expert tehnic : **Prof.dr.ing. Valeriu STOIAN**
Responsabil lucrare: **Prof.dr.ing. Valeriu STOIAN, ing. Partene Eva**
Faza : **Expertiză tehnică**
Temei legal : **Legea 10/95**
HGR 766/97
HGR 925/96

Obiectivele expertizei :

- aprecierea stării tehnice a clădirii existente în vederea efectuării modificărilor preconizate;
- stabilirea măsurilor de intervenție necesare;
- stabilirea măsurilor de consolidare;
- etapele tehnologice de execuție.

Date privind constructia existentă:

Amplasament : **TIMISOARA**
Regim de înălțime : **S+P+4E**
Antecedentele construcției :
Proiectantul initial :
Constructorul initial :
Perioada de realizare : **1989**
Proiectantul modificărilor :
Executantul modificărilor :
Suprafata construită : **574,93 mp**
Suprafata desfasurată : **2808,61 mp**

5. MEMORIU TEHNIC

5.1 MOTIVAREA EFECTUĂRII EXPERTIZEI

La solicitarea Asociatiei de Proprietari, s-a procedat la inspectarea, diagnosticarea si expertizarea structurii de rezistenta si a starii generale a imobilului din Timisoara, str. Cernauti, nr. 10, 12, 14, jud. Timis.

In intenția proprietarului se are în vedere reabilitarea termica a imobilului.

Scopul prezentei expertize tehnice este de a analiza structura de rezistenta a blocului de locuinte din punctul de vedere al asigurarii cerintei esentiale "rezistenta mecanica si stabilitate" in vederea realizarii lucrarilor de interventie pentru izolarea termica a acestuia. Expertiza tehnica se efectueaza de catre expert tehnic Prof.dr.ing. Valeriu STOIAN, atestat pentru cerinta esentiala A1, A2 (rezintenta mecanica si stabilitate), posesor al Certificatului de atestare seria. M nr.05493.

Cladirea este o constructie cu S+P+4E cu structura de rezistenta cu pereti structurali din beton armat prefabricat. Acoperisul este de tip terasa necirculabila.

Structura de rezistenta a fost supusa miscarilor seismice.

Nu sunt prezente avarii structurale si nestructurale.

Avand in vedere ca se doreste reabilitarea termica a imobilului, este necesara efectuarea unei expertize tehnice.

Cele de mai sus se constituie ca o motivație la elaborarea prezentei expertize, în scopul evaluării posibilităților si soluțiilor tehnice necesare realizării scopului investitorului.

La baza expertizei stau următoarele acte normative:

- CR0-2005 – Cod de proiectare. Bazele proiectarii structurilor in constructii;
- Normativul P100-1/2013 – Cod de proiectare seismica;
- Normativul P100-3/2008 – Cod de evaluare seismica a cladirilor existente;
- CR2-1-1:2011 – Cod de proiectare pentru constructii cu pereti structurali din beton;
- NP 112-11 – Normativ pentru proiectare structurilor de fundare directa;
- Normativ pentru comportarea in timp a constructiilor – indicativ P130/1999;
- STAS 10109;
- Normativ P2;
- Anexa la scrisoarea MLPAT nr, 485/TG/31,07,95;
- Legea 10-95, 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;
- HG 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 urgența nr. 18 din 04.03.2009 privind creșterea performantei energetice a blocurilor de locuinte;
- Metodologie de evaluare rapida a constructiilor, Colectia ERC, cataloge CCIRFF/64.

Prezenta expertiza are ca suport:

- tema de proiectare;
- constatarile vizuale ale expertului;
- sondajele si decopertarile efectuate de catre echipa de expertizare;

Baza legala a expertizei este asigurata de: Extras CF, Certificat de Urbanism.

5.2 DESCRIEREA STRUCTURII DE REZISTENTA

Imobilul, cu regim de inaltime S+P+4E, are forma in plan simetrica, avand 3 scări. Destinatia cladirii este de locuinte. Structura de rezistenta este formata din panouri mari din beton armat prefabricat, in sistem fagure. Peretii exteriori au grosimea de 30 cm, fiind alcătuiti din panouri tristrat, beton armat 9.5 cm, BCA 12.5 cm si beton de protectie exterior de 5 cm, iar cei interiori sunt din beton armat si au grosimea de 15 cm. Inaltimea de nivel este de 2.75 m. Plansele sunt din beton armat prefabricat, cu grosimea de 13 cm. Scarile de acces intre nivelurile cladirii, sunt realizate din beton armat, in doua rampe. Acoperisul este de tip terasa necirculabila. Infrastructura este alcătuita din pereti de subsol, avand 30 cm grosime, iar fundatia este continua, realizata din beton armat monolit. Peretii despartitori sunt realizati din beton armat avand grosime de 7 cm.

5.3 DESCRIEREA CONSTRUCȚIEI DIN PUNCT DE VEDERE ARHITECTURAL ȘI FUNCȚIONAL

Construcția este amplasata in localitatea Timisoara, str. Cernauti.

Analizand schema funcțională a clădirii se poate trage concluzia, în lipsa altor informații certificate, ca funcționalitatea cladirii nu a fost modificată în decursul timpului.

5.4 CONDIȚII DE AMPLASARE

Cladirea este amplasata pe o platforma orizontala. Stabilitatea platformei este asigurata. Din informatiile culese rezulta ca in decursul timpului platforma nu a fost afectata.

5.5 IDENTIFICAREA ZONELOR CU DEFECTE

Ca urmare a inspectiei efectuate de catre colectivul de expertizare s-au constatat următoarele defecte:

- deteriorarea tamplariei din lemn/metal.

5.6 EVALUAREA RISCULUI SEISMIC

Metodele de investigare pentru evaluarea nivelului de protecție structurală, se aleg în funcție de următoarele criterii:

- perioada când a fost proiectată construcția: 1989;
- numărul de nivele: S+P+4E;
- sistemul structural: panouri mari prefabricate;
- clasa de importanță și de expunere a construcției: clasa III-a pentru care coeficientul "Y_I" = 1,0;
- zona seismică de calcul caracterizată de următorii coeficienți: coeficientul ag=0,20g, perioada de colț T_c=0,7 sec, factorul de comportare q=5, durata de utilizare estimată a construcției 47 ani.

Conform normativului P100-3/2008, tinand cont de criteriile mai sus precizate, este necesara aplicarea Metodologiei de nivel 2 – metodologie de tip curent pentru constructiile obisnuite de orice tip.

5.7 METODOLOGIA APLICATĂ

Metodologia de nivel 2 implica: evaluarea calitativa constand in verificarea listei de conditii de alcatuire structurala si evaluarea cantitativa bazata pe un calcul structural elastic si factori de comportare differentiati pe tipuri de elemente.

In conformitate cu Anexa B – Structuri din beton armat, a normativului P100-3/2008, conditiile referitoare la configuratia sistemului structural este data in tabelul B.2.

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

Criteriu	Criteriul este îndeplinit	Criteriul nu este îndeplinit	
		Neîndeplinire moderată	Neîndeplinire majoră
(i) Condiții privind configurația structurii	Punctaj maxim:	50 puncte	
	50	30 – 50	0 – 29
		40	
		40	
Punctaj total realizat			
(ii) Condiții privind interacțiunile structurii	Punctaj maxim:	10 puncte	
	10	5 – 10	0 – 5
		7	
		7	
Punctaj total realizat			
(iii) Condiții privind alcătuirea (armarea) elementelor structurale	Punctaj maxim:	30 puncte	
(b) Structuri cu pereti de beton armat			
• Distribuția momentelor capabile pe înălțimea peretilor respectă variația cerută de CR 2-1-1.1 :2005 și asigură dezvoltarea unui mecanism de disipare a energiei seismice favorabil			
• Secțiunile peretilor au la capete bulbi sau tâlpi de dimensiuni limitate. Prin intersecția peretilor nu se formează profile complicate cu tâlpi excesive în raport cu dimensiunile inimii			
• Rezistența la forțe tăietoare a grinziilor 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 peretilor strucurali este mai mare decat valoarea asociată plastificării prin încovoiere la bază			
• Înnădirea armăturilor verticale este făcută pe o lungime de cel puțin 40 diametre			
• Grosimea peretilor este ≥ 150 mm			
• Procentul de armare orizontală a peretilor $p_h \geq 0,20\%$			
• Armătura verticală a inimii reprezintă un procent $p_v \geq 0,15\%$ și este ancorată adekvat			
• Echivalența grinziilor de cuplare sunt distanțați la cel mult 150 mm			
Punctaj total realizat		24	

		24		
(iv) Condiții referitoare la planșee		Punctaj maxim:	10 puncte	
• Placa planșelor cu o grosime ≥ 100 mm este realizată din beton armat monolit sau din predale prefabricate cu o suprabetonare adekvată	10	6 – 9	0 – 5	
• Armăturile centurilor și armăturile distribuite în placă asigură rezistență necesară la încovoiere și forță tăietoare pentru forțele seismice aplicate în planul planșelui				
• Forțele seismice din planul planșelui pot fi transmise la elementele structurii verticale (perete, cadre) prin eforturi de luncare și compresiune în beton, și/sau prin conectori și colectori din armături cu secțiune suficientă				
• Golurile în planșeu sunt bordate cu armături suficiente, ancoreate adekvat				
		9		
Punctaj total realizat		9		
Punctaj total pentru ansamblul condițiilor	R ₁ =	80	puncte	

Evaluarea stării de degradare a elementelor structurale se face pe baza punctajului dat în tabelul B.3, pentru diferite tipuri de degradare identificate:

Tabelul B.3 Starea de degradare a elementelor structurale

Criteriu	Criteriul este îndeplinit	Criteriul nu este îndeplinit	
		Neîndeplinire moderată	Neîndeplinire majoră
(i) Degradări produse de acțiunea cutremurului	Punctaj maxim:	50 puncte	
• Fisuri și deformații permanente în zonele critice (zonele plastice) ale stâlpilor, peretilor și grinziilor	50	26 – 49	0 – 25
• Fracturi și fisuri permanente înclinate produse de forță tăietoare în grinzi			
• Fracturi și fisuri longitudinale deschise în stâlpi și/sau perete produse de eforturi de compresiune.			
• Fracturi sau fisuri înclinate produse de forță tăietoare în stâlpi și/sau perete			
• Fisuri de forfecare produse de luncarea armăturilor în noduri			
• Cedarea ancorajelor și înăndările 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 perete			
Punctaj total realizat	20		

20			
(iii) Degradări produse de încărcarea cu deformații (tasarea reazemelor, contracții, acțiunea temperaturii, curgerea lentă a betonului).	Punctaj maxim:	10 puncte	
	10	6 – 9	1 – 5
	10		
Punctaj total realizat			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-dezgheț, agenți corozivi chimici sau biologici etc., asupra: - betonului - armăturii de oțel (inclusiv asupra proprietăților de aderență ale acesteia)	Punctaj maxim:	10 puncte	
	10	6 – 9	1 – 5
		7	
Punctaj total realizat			7
Punctaj total pentru ansamblul condițiilor		R₂ = 93 puncte	

Conform cap. 8. din P100-3/2008 valorile indicatorilor R₁, R₂ și R₃ sunt:

Tabelul 8.1. Valori ale indicatorului R₁ asociate claselor de risc seismic

Clasa de risc seismic			
I	II	III	IV
Valori R₁=80 puncte			
< 30	31 – 60	61 – 90	91 – 100

Tabelul 8.2. Valori ale indicatorului R₂ asociate claselor de risc seismic

Clasa de risc seismic			
I	II	III	IV
Valori R₂=93 puncte			
< 40	41 – 70	71 – 90	91 – 100

Tabelul 8.3. Valori ale indicatorului R₃ asociate claselor de risc seismic

Clasa de risc seismic			
I	II	III	IV
Valori R₃ (70%)			
< 35	36 – 65	66 – 90	91 – 100

Tinand cont de faptul ca normativul actual de proiectare a constructiilor cu pereti structurali din beton armat CR2-1-1.1.-2011, aduce o serie de modificari fata de editiile din 1978, 1982, 1996 si 2005, datorita progreselor inregistrate la nivel national si international si datorita cunoasterii, modelarii si calculului acestei categorii de constructii, cladirea de fata corespunde normativelor in vigoare la acea data si asigura o rezistenta, stabilitate si ductilitate satisfacatoare in conditiile noului normativ. Este de intelese ca alcatuirea structurii si dimensionarea elementelor facuta la vremea respectiva, nu respecta toate prevederile cuprinse in CR2 actual, dar pe baza comparatiei cu structuri similare la care s-au luat probe si s-au facut teste in laborator, se poate face evaluarea factorului R₃=70%. Astfel cladirea poate fi incadrata in Clasa Rs III de Risc Seismic, conform P100-3/2008.

Clasa Rs III cuprinde constructiile care sub efectul cutremurului de proiectare pot prezenta degradari structurale care nu afecteaza semnificativ siguranta structurala, dar la care degradarile nestructurale pot fi importante.

5.8 LUCRARI DE INTERVENTII

Din inspectarea uzuala a cladirii se poate concluziona ca asupra functionalitatii si asupra structurii de rezistenta nu au fost realizate modificari

In prezent cladirea are asigurata stabilitatea generala.

Interventile preconizate vizeaza reabilitarea termica a cladirii, inclusiv disponerea unor tamplarii pentru inchiderea balcoanelor/logiilor. Schimbarea tamplariilor se va face fara modificarea dimensiunilor golurilor.

Legat de inchidere 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. Prin inchiderea balcoanelor/logiilor, acestea devin spatiu interior, astfel se impune evitarea transformarii acestora in spatii de depozitare. In momentul inceperii executiei lucrarilor de termoizolare, se va inspecta atent zona balcoanelor si daca se observa deplasari, degradari la nivelul acestora, se va anunta imediat proiectantul.

Daca la curatarea peretilor pentru realizarea termoizolarii se observa fisuri ale peretilor, se anunta imediat proiectantul.

Din evaluarea greutatii elementelor nestructurale ce se vor dispune pentru reabilitarea termica rezulta ca sarcina permanenta a cladirii nu se modifica semnificativ. In consecinta nu este necesara majorarea latimii fundatiilor si nici consolidarea placii planseului de beton armat al balcoanelor, iar cladirea isi pastreaza nivelul de siguranta structurala din faza premergatoare operatiilor de reabilitare termica.

Modificarile functionale ale cladirii initiale in varianta propusa nu modifica nivelul incarcarilor utile pe plansee.

6. CONCLUZII

6.1 Concluzii

Modificarile care se aduc prin propunerea de proiect de reabilitare nu afecteaza rezistenta si stabilitatea structurii.

Pentru asigurarea rezistentei si stabilitatii constructiei nu sunt necesare masuri de interventie structurala.

Operatiile de constructii necesare pentru reabilitare vor fi urmatoarele:

- termoizolarea peretilor si a planseului de sub pod/terasa;
- termoizolarea planseului peste subsol;
- disponerea protectiei termoizolatiei;
- reabilitarea tamplariei usilor si ferestrelor;
- refacerea finisajelor.

6.2 Recomandări și obligații ce revin beneficiarului

Soluțiile de reabilitare/consolidare indicate în lucrarea de față se vor aplica pe baza unui proiect de intervenție, proiect care va avea în vedere și următoarele aspecte:

- eliminarea surselor de umiditate în interiorul și în exteriorul clădirii;
- igienizarea cladirii;
- întocmirea unei cărți a construcției conform legii;
- introducerea unui regulament de exploatare a clădirii.

Proiectul de intervenție va fi avizat obligatoriu de către expert, în conformitate cu prevederile Normativului P100-2013.

Execuția lucrărilor se va realiza pe baza unui proiect tehnic și a tuturor detaliilor de execuție cu descrierea amănunțită a tuturor fazelor tehnologice, a unui caiet de sarcini, a unui proces tehnologic întocmit de executant și aprobat de proiectant și cu respectarea fazelor determinante pentru calitatea lucrărilor executate stabilite de proiectant. La toate fazele se vor întocmi procese verbale de recepție parțială.

Execuția tuturor lucrărilor se va realiza, cu materiale de calitate certificate și agrementate, de o unitate de construcții specializată în astfel de lucrări și cu supravegherea permanentă din partea proiectantului.

Beneficiarul are obligația de a asigura urmărirea execuției printr-o persoană cu calificare tehnică corespunzătoare și atestată de MLPAT desemnată înainte de începerea lucrărilor. Pe tot parcursul execuției lucrărilor executantul va lua toate măsurile de protecție a muncii și pază contra incendiilor.

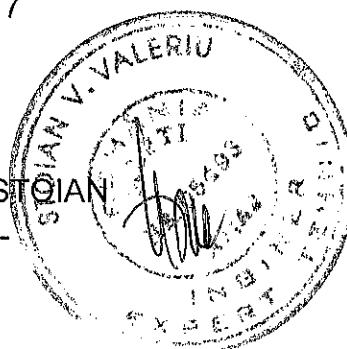
Toate documentele legate de realizarea lucrărilor (proiect, detalii de execuție, procese verbale, autorizații, memorii etc) vor fi incluse prin grija beneficiarului în cartea tehnică a construcției.

La realizarea lucrărilor se vor respecta întocmai prevederile Legii 10 privind calitatea construcțiilor.

Timișoara, iunie 2017

Întocmit:

Prof.dr.ing. Valeriu STOIAN
Expert tehnic MDRL



SC ARHITIM SRL TIMISOARA

REABILITARE TERMICA 3 BLOCURI S+P+4E

7. FIŞA DE IDENTIFICARE F1 (CONFORM REGULAMENTULUI RRS1-94)

0		IDENTIFICARE GENERALĂ											
		COD INSTITUȚIE CARE INVENTARIAZĂ 0.1.					NUMĂR FIȘĂ F1 COD SECTOR INVENT. 0.2. Nr. FIȘĂ/SECT.						
		COD ECHIPĂ INVENT. RESPONSABIL ECHIPĂ 0.3.					DATA COMPLETĂRII Fișei F1 Anul 2017 0.3. Luna 06 Ziua15						
1		LOCALIZAREA CONSTRUCȚIEI											
		1.1	Județ 1.1.1. TIMIS				1.2.	Localitate 1.2.1.					
1.1.2. TIMISOARA		Mun.					1.2.2. Sector						
2		SCHIȚA / FOTO											
3		3.1. PERIOADA DE EXECUȚIE											
		3.1.1. Înainte 1900		3.1.2. 1900...1940		3.1.3. 1941...1963		3.1.4. 1964...1970					
		3.1.5. 1971-1977		3.1.6. 1978...1991		X 3.1.7. După 1991							
4		3.2. TIPUL PROIECTULUI											
		3.2.1. Unica t	3.2.2. Tip Nr. An	x	3.2.3. Refolosibil Nr. An	3.2.4. Proiectant NECUNOSCUT		3.2.5. Documentație	da	nu	X		
		4.1. ZONAREA SEISMICĂ		A	B	C	D	E	F	4.1.2. Perioada de colț	0,7	1,0	1,5
4.1.1. Zona seismică								X					
5		4.2. TOPOGRAFIA TERENULUI											
		4.2. Te- ren plat	X	4.2.2. Teren în pantă	4.2.2.1. La vârful pantei	4.2.2.2. Pe pantă	4.2.2.3. La baza pantei	4.2.3. Teren pe malul	4.2.3.1. Râului	4.2.3.2. Lacului natural	4.2.3.3. Lacului de baraj		
		4.3. NATURA TERENULUI DE FUNDARE											
6		4.3.1. Normal	X	4.3.2. Cu sensibilități	4.3.2.1. Macroporici	4.3.2.2. Nisip lichefiat	4.3.2.3. Contractil	4.3.2.4. Goluri de mină în subteran					
		6.1. Clasa specială			6.1.1. Clasa a I-a	6.1.2. Clasa a II-a	6.1.3. Clasa a III-a	6.1.4. Clasa a IV-a	X				
7		5.1. CLASA DE IMPORTANȚĂ A CLĂDIRII											
		5.1.1. Clasa specială			5.1.2. Clasa a I-a	5.1.3. Clasa a II-a	5.1.4. Clasa a III-a						
		5.2. FUNCȚIUNEA CLĂDIRII											
		5.2.1. Funcțiuene unică											
		5.2.1.1. Locuințe		X	5.2.1.2. Învățământ		5.2.1.3. Sănătate		5.2.1.4. Administrație				
5.2.1.5. Comerț			5.2.1.6. Cultură		5.2.1.7. Turism		5.2.1.8. Sport						
5.2.1.9. Culte			5.2.1.10. Producție		5.2.1.11. Depozita re								

5	5.2.2. Funcții mixte												
	5.2.2.1. Cod %	5.2.2.2. Cod %	5.2.2.3. Cod %	5.2.2.4. Cod %									
5.3. CAPACITATEA DE OCUPARE													
	5.3.1. OP ≤ 10pers.	5.3.2. 11 ≤ OP ≤ 20	5.3.3. 21 ≤ OP ≤ 50	5.3.4. 51 ≤ OP ≤ 100	5.3.5. 101 ≤ OP ≤ 200	X							
	5.3.6. 201 ≤ OP ≤ 500	5.3.7. 501 ≤ OP ≤ 1000	5.3.8. 1001 ≤ OP ≤ 2000	5.3.9. 2001 ≤ OP ≤ 5000	5.3.10. OP ≥ 5000 pers.								
5.4. FORMA DE PROPRIETATE													
	5.4.1. Particulară - PP	X	5.4.2. Publică a statului - PPS	5.4.3. Privată a statului - PPrS	5.4.4 Mixtă	PP %							
						PPS %							
						PPrS %							
6 ALCĂTUIREA GENERALĂ													
6.1. CLĂDIREA ETAJATĂ													
6	6.1.1. Subsol (nr.)	6.1.1.1. Total		X	6.1.2. Parter								
		6.1.1.2. Parțial		X	6.1.3. Etaje (nr)								
	6.1.4. ansardă	6.1.5. Pod		6.1.6. Înălțime totală,		6.1.3.1. Complete							
				6.1.7. Înălțime nivele,		6.1.3.2. Partiale							
6.2. CLĂDIRE TIP HALĂ / SALĂ													
	6.2.1. Subsol mp		6.2.1. Şarpantă		6.2.1. Înălțime medie								
	6.3. ACCESE												
	6.3.1. Număr accese în clădire: 4			6.3.2. Număr drumuri de acces									
	6.4. DIMENSIUNI; SUPRAFEȚE												
	6.4.1. Dimensiuni în plan			6.4.2. Aria									
	6.4.1.1. La nivel teren	6.4.1.2. La nivel etaj		6.4.2.1. Construită 574,93 mp		6.4.2.2. Desfășurată 2808,61 mp							
6.5. FORMA CLĂDIRII													
6	6.5.1. Forma în plan	6.5.1.1. Simetrie 2 axe		6.5.2. Forma în elevație	6.5.2.1. Constantă								
		6.5.1.2. Simetrie 1 axă			6.5.2.2. Cu bowindouri								
		6.5.1.3. Neregulată concavă			6.5.2.3. Cu retrageri la etaj superior								
		6.5.1.4. Neregulată convexă											
		6.5.1.5. Cu curte interioară											
6.6. POZIȚIA ÎN ANSAMBLUL EDILITAR													
	6.6.1. Izolată			6.6.2. Vecinătăți 1 latură		6.6.2.1. Mai înalt							
						6.6.2.2. Mai jos							
						6.6.2.3. Egal							
	6.6.3. Vecinătăți 2 laturi	6.6.3.1. Mai înalt		6.6.4. Vecinătăți 3 laturi	6.6.4.1. Mai înalt								
		6.6.3.2. Mai jos			6.6.4.2. Mai jos								
		6.6.3.3. Egal			6.6.4.3. Egal								
7 DATE PRIVIND STRUCTURA													
7.1. STRUCTURA VERTICALĂ													
	7.1.1. Clădiri etajate												
	7.1.1.1. Materiale de slabă calitate			7.1.1.2. Zidărie de cărămidă		7.1.1.3. Schelet de beton armat							
	7.1.1.1.1. Pământ bătut			7.1.1.2.1. Simplă (nearmată)		7.1.1.3.1. Grinzi și stâlpi care formează cadre							

7	7.1.1.1.2. Paianță	7.1.1.2.2. Cu centuri	7.1.1.3.2. Cadre neductile	
	7.1.1.1.3. Chirpici	7.1.1.2.3. Cu centuri și stâlpisori	7.1.1.3.3. Cadre ductile	
	7.1.1.1.4. Zidărie uscată de piatră			
	7.1.1.4. Schelet metalic	7.1.1.5. Schelet de BAR		
	7.1.1.6. Pereți structurali din beton armat			
	7.1.1.6.1. Mod de disponere	7.1.1.6.2. Procedeu tehnologic de execuție	7.1.1.6.3. Continuitate pe verticală	
	7.1.1.6.1.1. Un perete pe o direcție	7.1.1.6.2.1. Integral prefabricat	7.1.1.6.3.1. Pereți continui pe verticală	x
		7.1.1.6.2.1.1. Panouri mari	x	
	7.1.1.6.1.2. Sistem celular	7.1.1.6.2.1.2. Celule spațiale	7.1.1.6.3.2. Un nivel flexibil	
	7.1.1.6.1.3. Sistem fagure	7.1.1.6.2.2. Integral monolit	7.1.1.6.3.3. Mai multe nivele flexibile	
	7.1.1.6.1.4. Sistem dual	7.1.1.6.2.3. Mixt		
7	7.1.2. Clădiri tip sală / hală			
	7.1.2.1. Zidărie de cărămidă	7.1.2.1.1. Simplă (nearmată)		
		7.1.2.1.2. Cu centuri		
		7.1.2.1.3. Cu centuri și stâlpisori		
	7.1.2.2. Schelet din beton	7.1.2.2.1. Alcătuire	7.1.2.2.2. Procedeu tehnologic de execuție	
		7.1.2.2.1.1. Fără contravânturi	7.1.2.2.2.1. Integral prefabricat	
		7.1.2.2.1.2. Cu contravânturi metalice	7.1.2.2.2.2. Integral monolit	
		7.1.2.2.1. Cu pereti structurali din beton armat	7.1.2.2.2.3. Mixt	
	7.1.3. Schelet metalic			
	7.2. STRUCTURĂ ORIZONTALĂ (CLĂDIRI ETAJATE ȘI TIP SALĂ / HALĂ)			
	7.2.1. Bolți de cărămidă	7.2.2. Profile metalice și bolțisoare	7.2.3. Grinzi de lemn	7.2.4. Sharpantă de lemn
	7.2.5. Grinzi metalice	7.2.6. Structură tridimensională	7.2.7. Structură pe cable	7.2.8. Alte structuri
	7.2.5.1. Cu înimă plină			
	7.2.5.2. Cu zăbrele			
	7.2.9. Beton armat / precomprimat			
	7.2.9.1. Prefabricat	7.2.9.2. Monolit	7.2.9.3. Mixt	
	7.2.9.1.1. Prefabricate mici fără suprabetonare	7.2.9.2.1. Rezemate pe pereti	7.2.9.3.1. Predale și suprabetonare	
		7.2.9.2.2. Cu grinzi principale		
	7.2.9.1.2. Prefabricate mici cu suprabetonare (fâșii)	7.2.9.2.3. Cu grinzi principale și secundare	7.2.9.3.2. Profile metalice și placă de beton	
	7.2.9.1.3. Prefabricate mari cu suprabetonare	7.2.9.2.4. Cu nervuri dese sau casetate		
	7.2.9.1.4. Prefabricate mari cu îmbinări care asigură șaiba	x 7.2.9.2.5. Tip dală cu / fără capitel		
8	DATE PRIVIND ELEMENTELE NESTRUCTURALE			
	ÎNCHIDERI EXTERIOARE			
	8.1.1. Zidărie		8.1.2. Panouri prefabricate	

SC ARHITIM SRL TIMISOARA	REABILITARE TERMICA 3 BLOCURI S+P+4E
--------------------------	--------------------------------------

8	8.1.1.1. Material	8.1.1.2. Relația cu structura	8.1.2.1. Material	8.1.2.2. Relația cu structura
	8.1.1.1.1. BCA	8.1.1.2.1. Înrămate	8.1.2.1.1. BCA	8.1.2.2.1. Conlucrează cu structura
	8.1.1.1.2. Cărămidă	8.1.1.2.2. Independente	8.1.2.1.2. Beton monostrat	
	8.1.1.1.3. Piatră		8.1.2.1.3. Beton tristrat	x 8.1.2.2.2. Independente
	8.2. ELEMENTE NESTRUCTURALE INTERIOARE			
	8.2.1. Pereți	8.2.2. Scări		
	8.2.1.1. Cărămidă 1 strat	8.2.2.1. Piatră		
	8.2.1.2. Cărămidă 2 straturi (zidărie americană)	8.2.2.2. Lemn		
	8.2.1.3. Zidărie BCA	X 8.2.2.3. Metalice		
	8.2.1.4. Paianță	8.2.2.4. Beton armat		
9	8.2.1.5. Lemn			
	8.2.1.6. Alte materiale			
	8.3. ELEMENTE EXTERIOARE CU RISC SEISMIC			
	8.3.1. Balcoane / copertine	X 8.3.2. Coșuri de fum și ventilație		
	8.3.3. Elemente decorative	8.3.4. Calcane / atice		
9	8.3.5. Alte elemente			
	9. COMPORTAREA GENERALĂ LA CUTREMURILE ANTERIOARE			
	9.1. CARACTERIZARE	1940	1977	1986
	9.1.1. Fără avarii semnificative			
	9.1.2. Cu avarii numai la elemente nestructurale			
	9.1.3. Avarii izolate la structură			
	9.1.4. Avarii grave la structură			
	9.2. MĂSURI ADOPTATE	După 1940	După 1977	După 1986
	9.2.1. Nici o măsură			X
	9.2.2. Refaceri finisaje			
10	9.2.3. Reparații locale			
	9.2.4. Consolidare (parțială / locală)			
	9.2.5. Demolare parțială			
	10 ALTE INTERVENȚII / EXISTĂ DOCUMENTAȚIE			
	10.1. SUPRAETAJARE			DA X
	10.2. DEMOLARE PARȚIALĂ			DA X
	10.3. COMPLETĂRI			DA X
	10.4. MODIFICĂRI FAȚADĂ			NU
	10.5. MODIFICĂRI COMPARTIMENT			DA X
				NU X

Întocmit,

Prof. Dr. Ing. STOIAN VALERIU
Expert tehnic al MDRL

