

Anexa nr. 1 la Hotărârea nr. 143 /2024

**Raport de expertiză tehnică nr. 102/2024
privind „Demolare construcții anexă la Căminul pentru Persoane
Vârstnice Hăghig - C5, C10, C11, C12, C13”**



Sf. Gheorghe 520060, Aleea Făcliei Nr. 10
Bl. 12, Sc. B, Ap. 11, jud. Covasna
Tel. mob. 0741.276989
bernie.weak@gmail.com,
CIF: 16806053, Reg. Com. nr. J14/375/2004
Cont: Ro34 BTRL 0150 1202 4545 78xx
Banca Transilvania, Sucursala Sf. Gheorghe

EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024

DEMOLARE CONSTRUCȚII ANEXĂ LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE
HĂGHIG - C5, C10, C11, C12, C13



RAPORT DE EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024

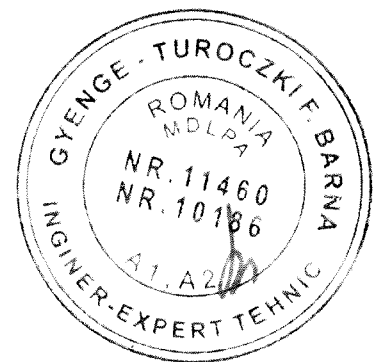
**OBIECTIV: DEMOLARE CONSTRUCȚII ANEXĂ LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE HĂGHIG
- C5, C10, C11, C12, C13**

COM. HĂGHIG, SAT HĂGHIG, STR. NR. 4, NR. 40, JUD. CV

Beneficiar: JUDEȚUL COVASNA

Proiectant str. de rezistență: NU ESTE CAZUL

Expert tehnic: ING. GYENGE-T. BARNA – CERINȚA A1, A2





Sf. Gheorghe 520060, Aleea Făcliei Nr. 10
Bl. 12, Sc. B, Ap. 11, jud. Covasna
Tel. mob. 0741.276989
bernie.weak@gmail.com,
CIF: 16806053, Reg. Com. nr. J14/375/2004
Cont: Ro34 BTRL 0150 1202 4545 78xx
Banca Transilvania, Sucursala Sf. Gheorghe

EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024:

DEMOLARE CONSTRUCȚII ANEXĂ LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE
HĂGHIG - C5, C10, C11, C12, C13



BORDEROU GENERAL

a.) Piese scrise:

1. Memoriu tehnic – Raport de expertiză
2. Certificate de atestare experți tehnici
3. Documentar foto

a.) Piese desenate:

1. Plan de amplasament și delimitare a imobilului
2. D.T.A.D.





Sf. Gheorghe 520060, Aleea Făcliei Nr. 10
Bl. 12, Sc. B, Ap. 11, jud. Covasna
Tel. mob. 0741.276989
bernie.weak@gmail.com,
CIF: 16806053, Reg. Com. nr. J14/375/2004
Cont: Ro34 BTRL 0150 1202 4545 78xx
Banca Transilvania, Sucursala Sf. Gheorghe

EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024

DEMOLARE CONSTRUCȚII ANEXA LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE
HĂGHIG - C5, C10, C11, C12, C13



CUPRINS

CAP. 1 – OBIECTUL ȘI NECESITATEA EXPERTIZEI TEHNICE

- 1.1. Scopul expertizei tehnice
- 1.2. Acte normative vizând necesitatea Expertizei Tehnice
- 1.3. Date oferite de Expertiza Tehnică

CAP. 2 – DATE GENERALE PRIVIND CONSTRUCȚIA

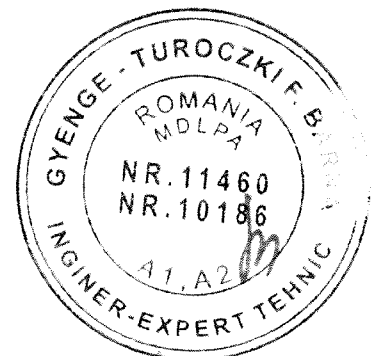
- 2.1. Numărul de nivele
- 2.2. Destinația
- 2.3. Condiții de amplasament
- 2.4. Forma, dimensiunile în plan și elevație, modul de alcătuire al construcției
- 2.5. Structura de rezistență

CAP. 3 – COLECTAREA DE INFORMAȚII PENTRU EVALUAREA STRUCTURALĂ

CAP. 4 – EVALUAREA CALITATIVĂ

- 4.1. Condiții privind configurația structurală – determinarea valorii indicatorului R1
- 4.2. Evaluarea stării tehnice a elementelor structurale – Determinarea valorii indicatorului R2
- 4.3. Evaluarea stării tehnice a elementelor nestructurale ale anvelopei
- 4.4. Determinarea indicatorilor R3 și încadrarea construcției în clasa de risc seismic

CAP. 5 – CONCLUZII ȘI RECOMANDĂRI

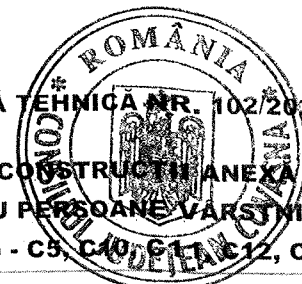




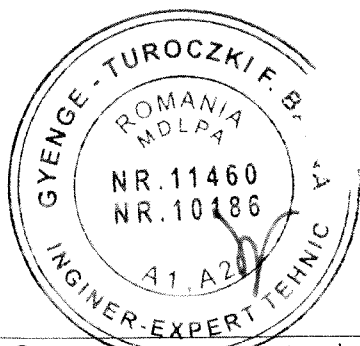
Sf. Gheorghe 520060, Aleea Făcliei Nr. 10
Bl. 12, Sc. B, Ap. 11, jud. Covasna
Tel. mob. 0741.276989
bernie.weak@gmail.com,
CIF: 16806053, Reg. Com. nr. J14/375/2004
Cont: Ro34 BTRL 0150 1202 4545 78xx
Banca Transilvania, Sucursala Sf. Gheorghe

EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024:

DEMOLARE CONSTRUCȚII ANEXĂ LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE
HĂGHIG - C5, C10, C11, C12, C13



Evaluare seismică		Raport sintetic			
Denumire lucrare:	Demolare construcții anexă la Căminul pentru Persoane Vârstnice Hăghig - C5, C10, C11, C12, C13				
Scopul expertizei tehnice:	Expertiză privind rezistența și stabilitatea obiectivului				
Data expertizei:	28.05.2024				
Expert tehnic cerința A1:	Ing. GYENGE-TUROCZKI BARNA	Legitimație:	11460/2023		
Expert tehnic cerința A2:	Ing. GYENGE-TUROCZKI BARNA	Legitimație:	10186/2022		
Adresa:	Com. Hăghig, Sat Hăghig, Str. nr. 4, Nr. 40, Jud. Covasna				
Categoria de importanță (HG 766/1997):				D – redusă	
Clasa de importanță și expunere la cutremur (P100-1/2013):				IV – normală	
Anul construirii:	1950-1960				
Funcțiunea clădirii:	Anexe gospodărești				
Înălțimea supraterană totală maximă (m):	4.60 m	Nr. niveluri:	1 – P		
Suprafața construită existentă (mp):	C5 – 115 mp C10 – 253 mp C11 – 28 mp C12 – 46 mp C13 – 17 mp	Suprafața desfășurată existentă (mp):	C5 – 115 mp C10 – 253 mp C11 – 28 mp C12 – 46 mp C13 – 17 mp		
Sistemul structural	<p><u>Seră solar – C5:</u> Fundații continue/izolate din beton simplu sub stâlpi, fără placă la parter și peste parter. Suprastructură exclusiv metalică, fără închideri laterale și acoperiș sticlă respectiv tablă metalică în două ape.</p> <p><u>Grajd porci – C10:</u> Fundații continue din beton simplu, pereți portanți din zidărie de cărămidă simplă, planșeu lemn peste parter, șarpantă lemn pe scaune în două ape.</p> <p><u>Cocină – C11:</u> Fundații continue din beton simplu, pereți portanți din zidărie de cărămidă simplă, planșeu lemn peste parter, șarpantă lemn pe scaune în două ape.</p> <p><u>Cotețe găini – C12:</u> Fundații continue din beton simplu, pereți portanți din zidărie de cărămidă simplă, fără planșeu, șarpantă lemn pe scaune într-o singură apă.</p> <p><u>Closete uscate – C13:</u> Fundații continue din beton simplu, pereți portanți din zidărie de cărămidă simplă, fără planșeu, șarpantă lemn pe scaune într-o singură apă.</p>				
Componente nestructurale:	-				
Acțiunea seismică (probabilitatea de depășire în 50 de ani):	SLS	70%	ULS	20%	
Verificarea la starea limită ultimă:					
Metodologia de evaluare prin calcul folosită (P100/3):	1	2	3		
Gradul de îndeplinire a condițiilor de alcătuire seismică R_1 :	55%				
Gradul de afectare structurală R_2 :	40%				
Gradul de asigurare structurală seismică R_3 :	40%				
Clasa de risc seismic a construcțiilor:	I	II	III	IV	





Sf. Gheorghe 520060, Aleea Făcliei Nr. 10
Bl. 12, Sc. B, Ap. 11, jud. Covasna
Tel. mob. 0741.276989
bernie.weak@gmail.com,
CIF: 16806053, Reg. Com. nr. J14/375/2004
Cont: Ro34 BTRL 0150 1202 4545 78xx
Banca Transilvania, Sucursala Sf. Gheorghe

EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024

DEMOLARE CONSTRUCȚII ANEXĂ LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE
HĂGHIG - C5, C10, C11, C12, C13



Descrierea clasei de risc seismic a construcțiilor:	Construcțiile se încadrează la mod general în clasă de risc seismic Rsl cu mențiunea că sub efectul cutremurului de proiectare, se pot produce degradări structurale sau nestructurale majore punând în pericol siguranța utilizatorilor, prăbușirea parțială sau totală este probabilă.												
Verificarea la starea limită de serviciu:	Deoarece clădirile se încadrează în clasa de risc seismic Rsl în urma verificării la SLU, nu a mai fost verificată cerința de deplasare la SLS.												
Concluzii:	Din punct de vedere tehnico-economic nu sunt justificate intervențiile pentru creșterea gradului de asigurare la acțiuni seismice, se propune desființarea construcțiilor.												
Necesitatea lucrărilor de intervenție:	<table border="1"><thead><tr><th colspan="2">DA</th><th colspan="2">NU</th></tr><tr><th>I</th><th>II</th><th>III</th><th>IV</th></tr></thead><tbody><tr><td></td><td></td><td></td><td></td></tr></tbody></table>	DA		NU		I	II	III	IV				
DA		NU											
I	II	III	IV										
Clasa de risc seismic după efectuarea lucrărilor de intervenție:													





Sf. Gheorghe 520060, Aleea Făcliei Nr. 10
Bl. 12, Sc. B, Ap. 11, jud. Covasna
Tel. mob. 0741.276989
bernie.weak@gmail.com,
CIF: 16806053, Reg. Com. nr. J14/375/2004
Cont: Ro34 BTRL 0150 1202 4545 78xx
Bașca Transilvania, Sucursala Sf. Gheorghe

EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024

DEMOLARE CONSTRUCȚII/ANEXA LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE
HĂGHIG - C5, C10, C11, C12, C13



RAPORT DE EXPERTIZĂ TEHNICĂ

CAP. 1 – OBIECTUL ȘI NECESITATEA EXPERTIZEI TEHNICE

1.1. Scopul expertizei tehnice:

În vederea analizei de evaluare seismică pentru Anexele gospodărești amplasate în Com. Hăghig, Sat Hăghig, Str. nr. 4, Nr. 40, Jud. Covasna, prezenta expertiză tehnică urmărește îndeplinirea condițiilor necesităților funcționale de asigurare a utilizării în condiții de siguranță a construcțiilor și totodată o evaluare a siguranței seismice, concomitent cu încadrarea în clasele de risc seismic într-o clasă de vulnerabilitate asociată seismului de proiectare.

Expertiza tehnică se efectuează de către expert tehnic Ing. Gyenge-Turoczki Barna, atestat pentru cerința "A1+A2" (rezistență mecanică și stabilitate), posesor al Certificatelor de atestare seria VAE nr. 11460/10.10.2023 respectiv CA E, nr. 10186/10.03.2022.



1.2. Acte normative vizând necesitatea expertizei tehnice:

- H.G. 925/95 și P100/3-2019 privind modul de elaborare al expertizelor tehnice;
- SR 11100/1-1993 – Macrozonarea seismică a teritoriului României;
- CR 0/2012 – Cod de proiectare. Bazele proiectării structurilor în construcții. Ordinul MDRT nr. 153O din 23.08.2012 și publicată în Monitorul Oficial al României partea 1, nr. 647 bis din 11 septembrie 2012;
- P100/1-2013 – Cod de proiectare seismică – Partea I – Prevederi de proiectare pentru clădiri;
- P100/3-2019 – Cod de proiectare seismică – Partea III – Prevederi pentru evaluarea seismică a clădirilor existente;
- CR 1-1-4/2012 – Cod de proiectare, bazele proiectării, evaluarea acțiunii zăpezii asupra construcțiilor;
- CR 1-1-3/2012 – Cod de proiectare, bazele proiectării, evaluarea acțiunii vântului asupra construcțiilor;
- SR EN 1990:2004/NA: 2006 EUROCODE: Bazele proiectării structurilor, Anexa Națională cu CRO/2012 Bazele proiectării structurilor în construcții, Clasificarea și gruparea acțiunilor;
- SR EN 1991-1-1: 2004/NA:2006 EUROCODE 1: Acțiuni asupra construcțiilor, Greutăți specifice, greutate proprii, încărcări din exploatare pentru construcții, Anexa Națională;



- SR EN 1991-1-3:2005/NA: 2006 EUROCODE 1: Acțiuni asupra construcțiilor, Încărcări date de zăpadă, Anexa Națională cu CR1-1-3/2012 Evaluarea acțiunii zăpezii asupra construcțiilor, cu modificările și completările date prin Ord. MDLPL nr. 1655/05.09.2012;
- SR EN 1992-1-1: 2004 – Proiectarea structurilor de beton, Partea 1-1: reguli generale și reguli pentru clădiri;
- SR EN 1992-1-1: 2004/NB: 2008 – Proiectarea structurilor de beton, Partea 1-1: reguli generale și reguli pentru clădiri Anexa Națională;
- NP 112/2014 - Normativ pentru proiectarea structurilor de fundare directă aprobat cu Ord. MTCT nr. 275/23.02.2005;
- NP 074/2007 – Normativ privind documentațiile geotehnice pentru construcții;
- ST 6054/1984 – Teren de fundare, Adâncimi maxime de îngheț;
- P 136/1995 – Principii generale privind metodologia de zonare geotehnică a teritoriului României;
- SR EN 13331-2:2004 – Sisteme pentru sprijinirea șanțurilor, Partea 2: Evaluare prin calcul și încercare;
- GP 014/1997 – Ghid de proiectare, Calculul terenului de fundare la acțiuni seismice în cazul fundării directe;
- SR 388/1995 – Standard pentru ciment CEM I 32,5 R; NR. 11460
- SR EN 197-1:2002 – Ciment, Partea 1: Compoziție, specificații și criterii de conformitate ale cimenturilor uzuale;
- SR 6232/1996 – Standard pentru cimenturi, adaosuri minerale și aditivi;
- ST 009/1996 – Specificație tehnică privind cerințele și criteriile de performanță pentru produse din oțel utilizate ca armături în structuri din beton;
- ST 031/2000 – Specificație tehnică privind cerințele de calitate pentru prepararea, transportul și punerea în operă a betonului;
- C 16/1984 – Normativ pentru execuția lucrărilor de construcții pe timp friguros;
- C254/2022 – Indicativ privind cazuri particulare de expertizare tehnică a clădirilor pentru cerința fundamentală “rezistență mecanică și stabilitate”;
- NE 012-1/2010 – Cod de practică pentru executarea lucrărilor din beton și beton armat – Partea 1 – Producerea betonului;
- NE 012-2/2022 - Cod de practică pentru executarea lucrărilor din beton și beton armat – Partea 2 – Execuția lucrărilor;
- P 130/1999 – Normativ pentru urmărirea comportării în timp a lucrărilor



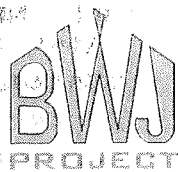


- C 130/1978 – Instrucțiuni tehnice pentru aplicarea prin torcretare a mortarelor și betoanelor;
- NP 005/2022 – Normativ de proiectare pentru structuri din lemn;
- SR EN 1995-1-1:2004 – Proiectarea structurilor de lemn. Partea 1-1: Generalități, reguli comune și reguli pentru clădiri;
- SR EN 1995-1-1:2004/NB:2008 – Proiectarea structurilor de lemn. Partea 1-1: Generalități, reguli comune și reguli pentru clădiri. Anexa națională;
- SR EN 1993-1-1:2006 – Proiectarea structurilor de oțel. Reguli generale și reguli pentru clădiri;
- SR EN 1993-1-1:2006/NA:2008 – Proiectarea structurilor de oțel. Reguli generale și reguli pentru clădiri. Anexa națională;
- SR EN 1993-1-8:2006 – Proiectarea structurilor de oțel. Proiectarea îmbinărilor;
- SR EN 1993-1-8:2006/NB:2008 – Proiectarea structurilor de oțel. Proiectarea îmbinărilor. Anexa națională;
- GP 111-04 – Ghid de proiectare privind protecția împotriva coroziunii a construcțiilor din oțel
- SR EN ISO 9001/2008 – Model pentru Asigurarea Calității în proiectare, dezvoltare, producție, montaj și service;
- Legea nr. 10/1995 – Privind calitatea în construcții cu modificările și completările din HG nr. 498/2001 și Legea nr. 123 din 05.05.2007;
- HG nr. 766/1997 – Reglementări privitoare la asigurarea calității în construcții și urmărirea comportării în exploatare a acestora împreună cu completările și modificările din HG nr. 675 din 03.07.2002;
- Ordin MDRL nr. 596/2009 – Lista standardelor române care transpun standarde europene armonizate și a specificațiilor recunoscute în domeniul produselor pentru construcții;
- Legea nr. 50/1991 – Privind Autorizarea executării lucrărilor de construcții republicată în 2004 împreună cu Normele Metode de Aplicare a Ordinului MTCT nr. 1430/2005, împreună cu OUG nr. 214/2008 pentru modificarea și completarea legii nr. 50/1991 împreună cu Ordinul MDRL nr. 119 din 26.02.2019 privind modificarea și completarea Normelor Metodologice de Aplicare.

1.3. Date oferite de expertiza tehnică:

- Evaluarea calitativă a construcțiilor în ceea ce privește conformarea structurală a acestora precum și stabilirea nivelului de performanță a





Sf. Gheorghe 520060, Aleea Făcliei Nr. 10
Bl. 12, Sc. B, Ap. 11, jud. Covasna
Tel. mob. 0741.276989
bernie.weak@gmail.com,
CIF: 16806053, Reg. Com. nr. J14/375/2004
Cont: Ro34 BTRL 0150 1202 4545 78xx
Banca Transilvania, Sucursala Sf. Gheorghe

EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024:

**DEMOLARE CONSTRUCȚII ANEXE LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE
HĂGHIG - C5, C10, C11, C12, C13**

structurii la acțiuni seismice (încadrarea construcțiilor în clasa de risc seismic) precum și la alte tipuri de acțiuni (acțiuni gravitaționale, acțiuni climatice, acțiuni provocate de tasări diferențiate).

- Verificarea stării tehnice a construcțiilor și a modului de comportare în timp a acestora.





CAP. 2 – DATE GENERALE PRIVIND CONSTRUCȚIILE

2.1 Nr. de nivele: 1 – P

2.2 Destinația: Anexe gospodărești:

- **C5** – Seră solar,
- **C10** – Grajd porci,
- **C11** – Cociună,
- **C12** – Cotețe găini,
- **C13** – Closețe uscate.

2.3 Condiții de amplasament:

Clădirile sunt situate în Comuna Hăghig, Sat Hăghig, Str. nr. 4, Nr. 40.

Terenul este înregistrat în CF nr. 23378 – Hăghig cu nr. top.

59/2/2/1/a/1/2/a/3, 59/1/2/1 și are o suprafață de 32995 mp. Construcțiile care fac obiectul prezentei sunt clădiri de sine stătătoare și sunt înregistrate sub nr. cad. 23378-C5, 23378-C10, 23378-C11, 23378-C12, 23378-C13 conform extrasului de carte funciară și P.A.D.

Elementele caracteristice privind amplasarea clădirii sunt următoarele:

- Zona de expunere la risc seismic – conform normativului P100/1/2013 amplasamentul se încadrează în zona seismică caracterizată prin perioada de colț $T_c = 0.7\text{sec}$ și accelerația terenului pentru proiectare $a_g = 0.20g$.
- Prin aplicarea prevederilor din prescripțiile P100/1-2013 și SR EN 1990:2004/NA 2006 clasa de importanță a construcțiilor analizate este IV cu coeficientul de importanță $\gamma_{I,e} = 0.8$.
- Categoria de importanță a construcțiilor analizate, stabilită pe baza prevederilor HG 766/1997 și în acord cu metodologia aprobată cu Ordinul MLPAT nr. 31/N/02.10.1995 este "D".
- Din punctul de vedere al încărcărilor climatice, zona în care se găsesc construcțiile analizate are următorii parametri de calcul:
 - presiunea de referință a vântului: 0.60kPa ,
 - valoarea caracteristică a încărcării date de zăpadă: $S = 1.5\text{ kPa}$.
- Zona climatică în care este amplasată clădirea: IV conform hărții de zonare climatică a României (fig. A1 din SR 1907-1). Temperatura exterioară de calcul iarna este de -21°C .
- Adâncimea maximă de îngheț în zona de amplasament este de 1.10 m.
- Terenul de fundare – fără date.





- Grad de rezistență la foc: IV.
- Nivel risc incendiu: mediu.
- Gradul de expunere la vânt: adăpostită.
- Modul de asigurare a utilităților (din rețele publice existente în zonă sau surse proprii): alimentare cu apă și canalizare nu este cazul, electricitate din rețeaua existentă în incintă.

2.4 Forma, dimensiunile în plan și elevație, modul de alcătuire al construcțiilor:

Din punct de vedere structural clădirile în cauză au fost edificate între anii 1950-1960 iar din punct de vedere funcțional, clădirile în sine formează câte un singur ansamblu funcțional cu mai multe accese dinspre curtea interioară.

2.5 Structura de rezistență:

Seră solar – C5:

Clădirea are o formă dreptunghiulară și în sine are un sistem regulat, fără concentrări de mase din punct de vedere al structurii de rezistență. Suprafața clădirii este de 115 mp.

Înălțimea aprox. a structurii este +2.00 la streșină și +3.00 la coamă.

Acoperișul este în două ape iar învelitoarea a fost realizată din foi de sticlă pe suport metalic înlocuit în anumite zone cu tablă metalică. Terenul este practic plat iar Sera se află poziționată pe latura Nordică a terenului.

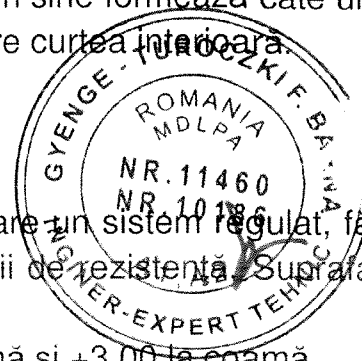
În prezent construcția nu este dată în exploatare. Clădirea se află într-o stare avansată de degradare, învelitoarea din foi de sticlă fiind prăbușită integral iar foile de tablă înlocuitoare sunt corodate și găurite pe majoritatea suprafeței acoperișului, fiind distrusă în anumite zone și structura portantă metalică. Funcționalul și structura de rezistență sunt descrise pe baza verificărilor la fața locului respectiv a proiectului D.T.A.D.

Infrastructura:

Fundațiile izolate existente sub stâlpii metalici au dimensiunea de 30 cm x 30 cm și adâncimea de fundare de aprox. 60 cm și sunt executate din beton simplu. Sunt prevăzute fundații continue perimetrare din beton simplu având adâncimea de fundare de aprox. 80 cm față de CTN. Fundațiile nu au nici adâncimea necesară față de CTN și nici dimensiunile în plan necesare și se prezintă într-o stare avansată de degradare, sunt zone cu fisuri verticale/oblice.

Suprastructura:

Structura se compune dintr-un cadru transversal alcătuit din stâlpi cu profile laminate I80 și grinzi de acoperiș în două ape din profile laminate T40 cu



un tirant rigid la streășini de asemenea din profile laminate T40. În direcție longitudinală sunt grinzi de legătură la streășini și la coamă de asemenea alcătuiți din profile laminate T40.

Anexat prezentei se vor găsi poze făcute la fața locului cu situația actuală de la data întocmirii expertizei tehnice.

Construcția este într-o stare avansată de degradare atât în ceea ce privește anvelopa din sticlă prăbușită, distrusă integral cât și în ceea ce privește structura de rezistență portantă cu zone de asemenea distruse. Betoanele din infrastructură au fost grav afectate de condițiile atmosferice, sunt atât probleme de suprafață cu decojiri și fisuri cât și spărturi cu reducerea secțiunii. Piesele metalice din suprastructură sunt ruginite, deformate cu deteriorări integrale sau parțiale.

Clădirea a fost afectată mai ales de lipsa întreținerii dar și de lipsa utilizării funcționale ca seră, învelitoarea veche din sticlă de 50 de ani fiind distrusă pe parcursul timpului, ceea ce a condus la compromiterea de către apele meteorice a structurii portante.

În momentul de față la data întocmirii prezentei la un curent major există pericolul colapsului înregii structuri, structura neavând rigiditate asigurată în plan orizontal.

Grajd porci – C10:

Clădirea are o formă dreptunghiulară și în sine are un sistem regulat, fără concentrări de mase din punct de vedere al structurii de rezistență. Suprafața clădirii este de 253 mp.

Înălțimea aprox. a structurii este +2.20 la streășină și +4.60 la coamă.

Acoperișul este în două ape iar învelitoarea este realizată din plăci ondulate. Terenul este practic plat iar Grajdul porci se află poziționată pe latura Nordică a terenului.

În prezent construcția nu este dată în exploatare. Clădirea se află într-o stare avansată de degradare, șarpanta fiind parțial prăbușită distrugând în anumite zone și planșeul peste parter. Funcționalul și structura de rezistență sunt descrise pe baza verificărilor la fața locului respectiv a proiectului D.T.A.D.

Infrastructura:

Fundațiile continue existente sub pereți au lățimea de aprox. 30 cm și adâncimea de fundare de aprox. 80 cm și sunt executate din beton simplu. Aceste fundații continue sunt prevăzute sub pereții portanți ai parterului. Fundațiile continue nu au adâncimea necesară față de CTN și se prezintă într-o stare avansată de degradare, sunt zone cu fisuri verticale/oblice respectiv sunt multe zone cu decojiri realizate de apele meteorice. Planșeul parter parțial este

realizat din beton slab armat deteriorat la rândul lui, distrugeri locale, fisuri, decojiri.

Suprastructura:

Pereții sunt realizați din zidărie de cărămidă simplă neconfinată, fără stâlpișori, centuri, buiandrugi de beton armat. Planșeul peste parter este din lemn cu grinzi și scânduri lemn iar șarpanta pe scaune în două ape este de tip cosoroabă și pane orizontale respectiv căpriori, popi și clești respectiv contrafișe lemn.

Pereții exteriori au fost afectați în timp de lipsa hidroizolației la partea inferioară și de infiltrații de ape meteorice la partea superioară și din acest motiv se prezintă serioase probleme de deteriorare a pereților cu tencuiala distrusă, cărămizi afectate de umezeală cu pierderea capacității portante inițiale, etc. Piese de lemn ale planșeului și șarpantei sunt putrezite, mușcate și nici nu au secțiunile necesare conform cerințelor actuale de proiectare.

Toată structura de lemn a fost afectată mai ales de lipsa întreținerii, lipsa jgheburilor, burlanelor în anumite zone, plăcile ondulate fiind distruse pe parcursul timpului și neînlocuite în ultimii ani ceea ce a condus la compromiterea de către apele meteorice a structurii de lemn.

Există în interiorul construcției o bucată de perete din zidărie de cărămidă simplă neconfinată și fără elemente de rigidizare din beton armat (stâlpișori sau centuri), perete ce se prezintă de asemenea într-o stare avansată de degradare cu cărămizi ce atârnă în gol.

În momentul de față la data întocmirii prezentei în cazul unui cutremur major există pericolul colapsului înregii structuri, pereții neavând rigiditatea asigurată în plan orizontal.

Cocină – C11:

Clădirea are o formă dreptunghiulară și în sine are un sistem regulat, fără concentrări de mase din punct de vedere al structurii de rezistență. Suprafața clădirii este de 28 mp.

Înălțimea aprox. a structurii este +2.20 la streășină și +3.60 la coarnă.

Acoperișul este în două ape iar învelitoarea este realizată din plăci ondulate. Terenul este practic plat iar Cocina se află poziționată pe latura Nordică a terenului.

În prezent construcția nu este dată în exploatare. Clădirea se află într-o stare avansată de degradare, șarpanta fiind prăbușită integral distrugând și planșeul peste parter. Funcționalul și structura de rezistență sunt descrise pe baza verificărilor la fața locului respectiv a proiectului D.T.A.D.

Infrastructura:

Fundațiile continue existente sub pereți au lățimea de aprox. 30 cm și adâncimea de fundare de aprox. 80 cm și sunt executate din beton simplu. Aceste fundații continue sunt prevăzute sub pereții portanți ai parterului. Fundațiile continue nu au adâncimea necesară față de CTN și se prezintă într-o stare avansată de degradare, sunt zone cu fisuri verticale/oblice respectiv sunt multe zone cu decojiri realizate de apele meteorice. Planșeul parter parțial este realizat din beton slab armat deteriorat la rândul lui, distrugerii locale, fisuri, decojiri.

Suprastructura:

Pereții sunt realizați din zidărie de cărămidă simplă neconfinată, fără stâlpișori, centuri, buiandrugi de beton armat. Planșeul peste parter este din lemn cu grinzi și scânduri lemn iar șarpanta pe scaune în două ape este de tip cosoroabă și pane orizontale respectiv căpriori, popi și clești respectiv contrafișe lemn.

Pereții exteriori au fost afectați în timp de lipsa hidroizolației la partea inferioară și de infiltrații de ape meteorice la partea superioară și din acest motiv se prezintă serioase probleme de deteriorare a pereților cu tencuiala distrusă, cărămizi afectate de umezeală cu pierderea capacității portante inițiale, deplasate din planul acoperișului din lipsa mortarului spălat de apele meteorice, etc. Piese de lemn ale planșeului și șarpantei sunt putrezite, mucegăite și nici nu au secțiunile necesare conform cerințelor actuale de proiectare.

Toată structura de lemn a fost afectată mai ales de lipsa întreținerii, lipsa jgheaburilor, burlanelor în anumite zone, plăcile ondulate fiind distruse pe parcursul timpului și neînlocuite în ultimii ani ceea ce a condus la compromiterea de către apele meteorice a structurii de lemn.

Există în interiorul construcției o bucată de perete din zidărie de cărămidă simplă neconfinată și fără elemente de rigidizare din beton armat (stâlpișori sau centuri), perete ce se prezintă de asemenea într-o stare avansată de degradare cu cărămizi ce atârnă în gol.

În momentul de față la data întocmirii prezentei în cazul unui cutremur major există pericolul colapsului înregii structuri, pereții neavând rigiditatea asigurată în plan orizontal.

Cotețe găini – C12:

Clădirea are o formă dreptunghiulară și în sine are un sistem regulat, fără concentrări de mase din punct de vedere al structurii de rezistență. Suprafața clădirii este de 46 mp.



Înălțimea aprox. a structurii este +1.80 la streășină și +2.40 la coamă.

Acoperișul este într-o singură apă iar învelitoarea este realizată din plăci ondulate. Terenul este practic plat iar Cotețele găini se află poziționată pe latura Nordică a terenului.

În prezent construcția nu este dată în exploatare. Clădirea se află într-o stare avansată de degradare, șarpanta fiind parțial prăbușită. Funcționalul și structura de rezistență sunt descrise pe baza verificărilor la fața locului respectiv a proiectului D.T.A.D.

Infrastructura:

Fundațiile continue existente sub pereți au lățimea de aprox. 30 cm și adâncimea de fundare de aprox. 80 cm și sunt executate din beton simplu. Aceste fundații continue sunt prevăzute sub pereții portanți ai parterului. Fundațiile continue nu au adâncimea necesară față de CTN și se prezintă într-o stare avansată de degradare, sunt zone cu fisuri verticale/oblice respectiv sunt multe zone cu decojiri realizate de apele meteorice. Planșeul parter parțial este realizat din beton slab armat deteriorat la rândul lui, distrugerile locale, fisuri, decojiri.

Suprastructura:

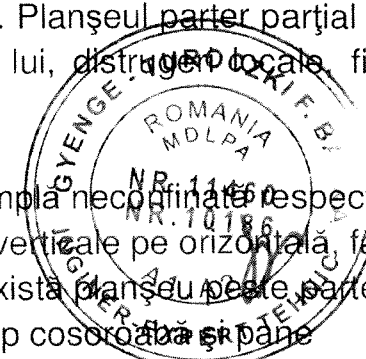
Pereții sunt realizați din zidărie de cărămidă simplă necofrinată respectiv cărămidă cu goluri verticale poziționate cu golurile verticale pe orizontală, fără stâlpișori, centuri, buiandrugi de beton armat. Nu există planșeu peste parter iar șarpanta pe scaune într-o singură apă este de tip cosorăbă și panee orizontale respectiv căpriori lemn.

Pereții exteriori au fost afectați în timp de lipsa hidroizolației la partea inferioară și de infiltrații de ape meteorice la partea superioară și din acest motiv se prezintă serioase probleme de deteriorare a pereților cu tencuiala distrusă, cărămizi afectate de umezeală cu pierderea capacității portante inițiale, etc. Piesele de lemn ale șarpantei sunt putrezite, mucegăite și nici nu au secțiunile necesare conform cerințelor actuale de proiectare.

Toată structura de lemn a fost afectată mai ales de lipsa întreținerii, lipsa jgheaburilor, burlanelor în anumite zone, plăcile ondulate fiind distruse pe parcursul timpului și neînlocuite în ultimii ani ceea ce a condus la compromiterea de către apele meteorice a structurii de lemn.

Există zone de perete din zidărie de cărămidă ce se prezintă într-o stare avansată de degradare cu fisuri majore și cărămizi ce atârnă în gol.

În momentul de față la data întocmirii prezentei în cazul unui cutremur major există pericolul colapsului înregii structuri, pereții neavând rigiditatea asigurată în plan orizontal.



Closete uscate – C13:

Clădirea are o formă dreptunghiulară și în sine are un sistem regulat, fără concentrări de mase din punct de vedere al structurii de rezistență. Suprafața clădirii este de 17 mp.

Înălțimea aprox. a structurii este +2.00 la coamă și +1.50 la streășină.

Acoperișul este într-o singură apă iar învelitoarea este realizată din plăci de azbest. Terenul este practic plat iar Closetele uscate se află poziționată pe latura Nordică a terenului.

În prezent construcția nu este dată în exploatare. Clădirea se află într-o stare avansată de degradare. Funcționalul și structura de rezistență sunt descrise pe baza verificărilor la fața locului respectiv a proiectului D.T.A.D.

Infrastructura:

Fundațiile continue existente sub pereți au lățimea de aprox. 30 cm și adâncimea de fundare de aprox. 80 cm și sunt executate din beton simplu. Aceste fundații continue sunt prevăzute sub pereții portanți ai parterului. Fundațiile continue nu au adâncimea necesară față de CTN și se prezintă într-o stare avansată de degradare, sunt zone cu fisuri verticale/oblice respectiv sunt multe zone cu decojiri realizate de apele meteorice. Planșeul parter parțial este realizat din beton slab armat deteriorat la rândul lui, distrugerii locale, fisuri, decojiri.

Suprastructura:

Pereții sunt realizați din zidărie de cărămidă simplă continuă, fără stâlpișori, centuri, buiandrugi de beton armat. Nu există planșeu peste parter iar șarpanta pe scaune într-o singură apă este de tip coșoacă și panee orizontale respectiv căpriori lemn.

Pereții exteriori au fost afectați în timp de lipsa hidroizolației la partea inferioară și de infiltrații de ape meteorice la partea superioară și din acest motiv se prezintă serioase probleme de deteriorare a pereților cu tencuiala distrusă, cărămizi afectate de umezeală cu pierderea capacității portante inițiale, etc. Piese de lemn ale șarpantei sunt putrezite, mucegăite și nici nu au secțiunile necesare conform cerințelor actuale de proiectare.

Toată structura de lemn a fost afectată mai ales de lipsa întreținerii, lipsa jgheaburilor, burlanelor în anumite zone, învelitoarea fiind distrusă pe parcursul timpului și neînlocuită în ultimii ani ceea ce a condus la compromiterea de către apele meteorice a structurii de lemn.

Există zone de perete din zidărie de cărămidă ce se prezintă într-o stare avansată de degradare cu fisuri majore.

În momentul de față la data întocmirii prezentei în cazul unui cutremur



major există pericolul colapsului înregii structuri, pereții neavând rigiditatea asigurată în plan orizontal.

CAP. 3 – COLECTAREA INFORMAȚIILOR PENTRU EVALUAREA STRUCTURALĂ

Conform Codului P100/3-2019, pct. 4.3.1 (tab. 4.1) în vederea evaluării structurii construcțiilor se aplică „**nivelul de cunoaștere**” **KL1** (cunoaștere limitată). Utilizarea acestui nivel de cunoaștere a presupus efectuarea de către expertul tehnic a următoarelor verificări și investigații la construcțiile existente:

- Stabilirea geometriei structurii:
 - s-a efectuat releveul construcției de către proiectanți,
 - s-a efectuat verificarea vizuală a construcției.
- Stabilirea modului de alcătuire a elementelor structurale și nestructurale:
 - s-au utilizat datele din releveu.
- Stabilirea calității materialelor utilizate:
 - nu s-au efectuat încercări in situ pentru determinarea caracteristicilor materialelor
 - se iau în considerare caracteristicile materialelor în acord cu documentele valabile în perioada respectivă.



CAP. 4 – EVALUAREA CALITATIVĂ

Conform Codului P100/3-2019, evaluarea prin calcul este un procedeu cantitativ prin care se verifică dacă construcția existentă satisface cerințele stărilor limită considerate la acțiunile seismice de proiectare.

Modelul de bază pentru definitivarea acțiunii seismice a fost conform precizărilor din P100/1-2013 cap. 3.

Acțiunea seismică de proiectare s-a combinat cu alte acțiuni permanente și variabile cf. CR0-2012.

La modelarea structurii nu se respectă prevederile din cap. 4 al codului P100/1-2013, P100/3-2019.

La verificarea elementelor structurale s-a avut în vedere ca cerința seismică să fie mai mică, la limita egală cu capacitatea elementului.

Modul de analiză prevede în codul P100/3-2019 trei metodologii de evaluare a construcțiilor, definite de baza conceptuală nivel de rafinare a metodelor de calcul și nivelul de detaliere a operațiunilor de verificare.



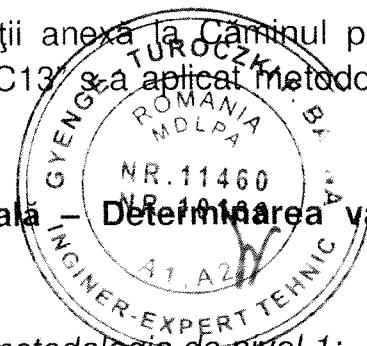
Criteriile pe baza cărora s-a ales metoda de evaluare au fost următoarele:

- perioada de realizare a construcțiilor anul 1950-1960,
- structural construcțiile au o complexitate structurală normală,
- sistemul structural, structură cu cadre transversale metalice la C5 respectiv pereți portanți și șarpantă lemn pe scaune la C10, C11, C12, C13,
- prin documentația tehnică s-a stabilit un nivel de performanță pentru construcție, normal.

În codul P100/3-2019 sunt stipulate 3 metodologii de evaluare:

- a) metodologia de nivel 1 (metodologie simplificată),
- b) metodologia de nivel 2 (metodologie de tip curent pentru construcțiile obișnuite de orice tip),
- c) metodologia de nivel 3 (se aplică la construcții complexe sau de importanță deosebită, urmărind metodele de calcul nelinier).

În cazul de față pentru "Demolare construcții anexa la Căminul pentru persoane vârstnice Hăghig – C5, C10, C11, C12, C13" s-a aplicat metodologia de nivel 1.



4.1 Condiții privind configurația structurală – Determinarea valorii indicatorului R_1 :

Tabelul D.1a Condiții privind alcătuirea seismică – metodologia de nivel 1:

Rigiditate planșee	Regim de înălțime	Condiții de regularitate		
		Cu regularitate în plan și elevație	Fără regularitate în plan sau în elevație	Fără regularitate în plan și în elevație
Rigide	$\leq P+2E$	100	85	70
	$> P+2E$	85	70	60
Fără rigiditate semnificativă	$\leq P+2E$	75	55	40
	$> P+2E$	55	40	20

$$R_1 = 55$$

4.2 Evaluarea stării tehnice a elementelor structurale – Determinarea valorii indicatorului R_2 :

Pentru evaluarea calitativă preliminară, starea generală de avarie a clădirii se notează în funcție de tipul și de gravitatea avariilor prin punctajul dat în tabelul următor:



Tabelul D.2 Valori maxime A_h , A_v – metodologia de nivel 1

Tipul avariilor	Elemente verticale (A_v)	Elemente orizontale (A_h)
Nesemnificative	70	30
Moderate	60	20
Grave	45	15
Foarte grave	25	10

Indicatorul R_2 care definește gradul de avariere seismică a clădirii se determină cu relația:

$$R_2 = A_h + A_v = 40$$

Motivul este că structura de rezistență prezintă vulnerabilități majore și gradul de uzură este ridicat.

4.3 Evaluarea stării tehnice a elementelor nestructurale ale anvelopei:

La elementele nestructurale aferente anvelopei construcției s-au observat degradări semnificative care impun lucrări de intervenție de punere în siguranță - desființare.

4.4 Determinarea valorii indicatorului R_3 și încadrarea construcției în clasa de risc seismic:

Aceste construcții au fost executată pe zonarea seismică de la acea perioadă din anii 1950-1960. Conform Codului P100/1-2013 Hăghig, județul Covasna se încadrează în zona seismică având $a_g = 0.20g$, ca atare în condițiile inițiale de proiectare se admite valoarea indicatorului $R_3 = 40$.

Valori ale indicatorului R_1 asociate claselor de risc seismic

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

Valori ale indicatorului R_2 asociate claselor de risc seismic

Valori R_2			
<50	50-70	71-90	91-100
Clasa de risc seismic			
I	II	III	IV

Valori ale indicatorului R_3 asociate claselor de risc seismic

Valori R_3			
<35	35-65	66-90	91-100
Clasa de risc seismic			
I	II	III	IV

Prin urmare se consideră că aceste construcții se încadrează în clasa de risc seismic Rsl.

În mod general construcțiile se încadrează în clasa de risc seismic Rsl cu mențiunea că sub efectul cutremurului de proiectare, se pot produce degradări structurale care afectează semnificativ structura (siguranța structurală), degradările structurale conducând până la prăbușire totală.

Clădirile au caracteristici structurale inferioare și un grad avansat de uzură, degradare. Sistemul structural nu permite măsuri de consolidare din moment ce acesta ar necesita lucrări majore de intervenție pentru punerea în siguranță, lucrări care depășesc valoarea de înlocuire a clădirilor existente. Cele de mai înainte sunt în concordanță cu dorința beneficiarului de a desființa construcțiile, din moment ce acestea nu mai corespund necesităților curente.

CAP. 5 – CONCLUZII ȘI RECOMANDĂRI

În urma verificărilor efectuate la construcții se constată că acestea nu au asigurată rezistența mecanică și stabilitatea necesară conform cu normele tehnice în vigoare și chiar reprezintă un pericol public iminent, ce necesită acțiuni imediate conform situației de urgență existente.

Măsuri pregătitoare acțiunii de desființare:

Demolarea va fi precedată de unele măsuri pregătitoare generale, care sunt obligatorii:

- Încetarea activităților din interiorul construcției și evacuarea oricăror bunuri sau materiale ce ar putea fi avariate la demolare;
- Se va asigura perimetrul prin împrejmuire – inclusiv la vecinătate;
- Se vor întrerupe racordurile la utilități – gaze, curent electric, apă-canalizare, etc. după caz;
- Asigurarea continuității instalațiilor tehnico-edilitare pentru vecinătăți – dacă este cazul;
- Se vor semnaliza și avertiza, conform procedurilor legale, activitățile ce urmează să se desfășoare;

- Se determină locul unde se vor depozita materialele rezultate;
- Se iau toate măsurile impuse de normele de protecție a muncii și prevenire a incendiilor;
- Etapizarea lucrărilor pornind de sus în jos;
- Eliberarea amplasamentului prin îndepărtarea materialelor inclusiv cele rezultate din dezafectarea infrastructurii.

Procedee de desființare a structurilor:

Există următoarele procedee aplicabile în cazul de față:

- Demolarea cu unelte manuale,
- Demolarea cu aparate și utilaje mecanice.

Acte normative privind intervențiile:

La lucrările de dezafectare a acoperișului existent se vor respecta prevederile și procedeele cuprinse în „Normativ privind postutilizarea ansamblurilor, subansamblurilor și elementelor componente ale construcțiilor. Intervenții la învelitori și acoperișuri” – Indicativ NE005-97.

Pentru o mai bună execuție se vor avea în vedere următoarele:

- Principii și reguli privind desfacerea învelitorilor pentru șarpante;
- Tehnologii de lucru la demontarea învelitorilor la construcții;
- Scule și dispozitive necesare intervențiilor la învelitori și acoperișuri;
- Organizare de șantier.

Prevederile care stau la baza proiectului tehnologic pentru desființarea totală sau parțială sunt cuprinse în „Normativul privind postutilizarea ansamblurilor, subansamblurilor și elementelor componente ale construcțiilor. Intervenții la structuri” – Indicativ NP035-99.

Organizare de șantier:

Documentația tehnică elaborată în vederea desființării construcției va cuprinde obligatoriu și realizarea unei organizări de șantier care va cuprinde:

- Căile de acces;
- Utilajele și mijloacele necesare;
- Sursele de energie;
- Grafice de execuție a lucrărilor de desființare;
- Organizarea spațiilor necesare depozitării temporare a materialelor și elementelor rezultate din demolare, cu măsurile specifice pentru conservarea pe timpul depozitării și evitarea degradărilor;
- Măsuri specifice privind protecția și securitatea muncii, precum și de





prevenire și stingere a incendiilor, decurgând din natura operațiilor și tehnologiilor de demolare-recuperare cuprinse în documentația tehnică de execuție a demolărilor;

- Măsurile de protecția vecinătăților (transmitere vibrații și șocuri puternice, degajări mari de praf, asigurarea acceselor necesare).

Recuperarea, valorificarea sau reintegrarea în natură a materialelor:

În urma procesului de demolare se va trece la sortarea și gruparea generală a materialelor rezultate pe grupe de utilități și sorturi:

- materiale refolosibile ca atare;
- materiale refolosibile după prelucrare și transformare (pe loc sau în unități specializate);
- materiale refolosibile după prelucrare și transformare (pe loc sau în unități specializate), ca materii prime brute sau ca materiale cu alte caracteristici;
- materiale neutilizabile și nereciclabile necesare a fi prelucrate pentru neutralizare și integrare în natură.

Evaluarea calitativă, cantitativă și valorică a materialelor ce rezultă din recuperarea materialelor după sortare se realizează în baza unei expertize tehnico-economice.

Verificările se vor efectua în conformitate cu cerințele de calitate ale produselor corespunzătoare prevăzute în prescripții.

Toate operațiile de dezafectare, verificare și recondiționare se vor efectua numai de către personal calificat și autorizat să execute lucrările respective.

Pregătirea materialelor recuperabile rezultate în procesul de demolare se face prin grija executantului lucrării de demolare.

Transport:

Nu se va începe demontarea componentelor unei structuri înainte de amenajarea căilor de acces și a spațiilor necesare pătrunderii mijloacelor de transport și utilajelor de ridicat.

Se recomandă ca transportul materialelor și elementelor rezultate din demolări la depozite sau obiective stabilite prin documentația tehnică să se facă în mod uniform pe toată durata procesului demolării pentru evitarea aglomerării și a ocupării nejustificate a spațiilor.

Se vor respecta obligatoriu legislația în vigoare referitoare la măsurile de securitate și sănătate în muncă respectiv cele referitoare la situații de urgență.





Sf. Gheorghe 520060, Aleea Făcliei Nr. 10
Bl. 12, Sc. B, Ap. 11, jud. Covasna
Tel. mob. 0741.276989
bernie.weak@gmail.com,
CIF: 16806053, Reg. Com. nr. J14/375/2004
Cont: Ro34 BTRL 0150 1202 4545 78xx
Banca Transilvania, Sucursala Sf. Gheorghe

EXPERTIZĂ TEHNICĂ NR. 102/2024:

**DEMOLARE CONSTRUCȚII ANEXĂ LA
CĂMINUL PENTRU PERSOANE VÂRSTNICE
HĂGHIG - C5, C10, C11, C12, C13**

Concluzie:

S-a realizat în condiții corespunzătoare identificarea clădirilor și amplasamentului.

Desființarea de urgență este acceptată de către beneficiar.

S-a realizat o descriere a clădirilor pe baza inspecției vizuale.

Demolarea se va realiza cu respectarea procedurilor legale.

Ing. GYENGE-TUROCZKI BARNA
Expert tehnic atestat MDLPA domeniul A1, A2
Certificate de atestare seria VAE nr. 11460 respectiv seria CA E nr. 10186



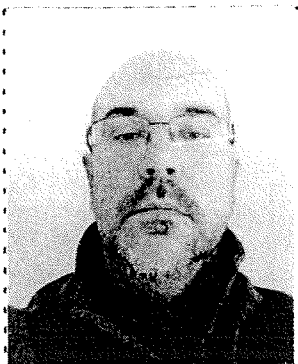


Seria VAE Nr. 11460

MDLPA

ROMÂNIA

MINISTERUL DEZVOLTĂRII, LUCRĂRILOR
PUBLICE ȘI ADMINISTRAȚIEI



**CERTIFICAT
DE ATESTARE
TEHNICO - PROFESIONALĂ**

În aplicarea dispozițiilor art. 21 alin. (1) din Legea nr. 10/1995 privind calitatea în construcții, republicată, cu modificările și completările ulterioare;

urmare cererii înregistrată la Ministerul Dezvoltării, Lucrărilor Publice și Administrației cu nr. 1563/2023 și promovării examenului organizat conform Procedurii de atestare tehnico-profesională a verficatorilor de proiecte și a experților tehnici aprobată prin Ordinul MDLPA nr.817/2021, cu modificările și completările ulterioare, în sesiunea Iunie 2023

SE ATESTĂ

DI. GYENGE-TUROCZKI BARNA

Cod numeric personal: 1771118141052

De profesie: ing.

Județul/Sectorul: COVASNA

Localitate: SFÂNTU GHEORGHE

EXPERT TEHNIC

Domeniul de atestare tehnico-profesională A1 – Rezistență mecanică și stabilitate pentru construcții civile, industriale, agricole, energetice, miniere, pentru telecomunicații și construcții aferente rețelelor edilitare și de gospodărie comunală cu structura de rezistență din beton, beton armat, zidărie, lemn

NIVELUL: nu este cazul

Titularului acestui certificat i se acordă toate drepturile legale.

MINISTRUL DEZVOLTĂRII, LUCRĂRILOR PUBLICE ȘI ADMINISTRAȚIEI

ADRIAN-IOAN VEȘTEA

Data emiterii: 10.10.2023

Semnătura titularului

MDLPA

MDLPA

MDLPA

MDLPA



MINISTERUL DEZVOLTĂRII, LUCRĂRILOR PUBLICE ȘI ADMINISTRAȚIEI

DI. GYENGE-TUROCKZI BARNA

Cod numeric personal: 1771118141052

Profesia: ing.

**ATESTAT
EXPERT TEHNIC**



Documentul de atestare tehnico-profesională - M - reprezintă o declarație de răspundere pentru construcții civile, industriale, agricole, industriale, miniere, petroliere, chimice sau în construcții aferente regulilor de siguranță și asigurării calității în construcții de construcții din beton, beton armat și zăbrele beton.

Nu elib: nu este cazul

Data emiterii: 10.10.2023

Director:
Anca GINAVAR

(L.S)

Șef birou:
Andreea UNCROP

MDLPA

Valabilă de la:
10.10.2023

Până la:
10.10.2028

Semnătura titularului

Prezenta legitimație este valabilă însoțită de certificatul de atestare tehnico-profesională de expert tehnic / certificat de proiecte

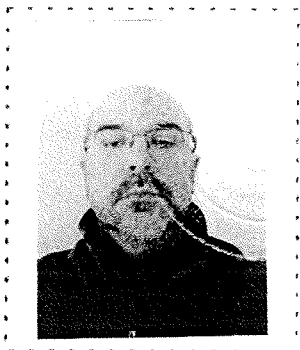
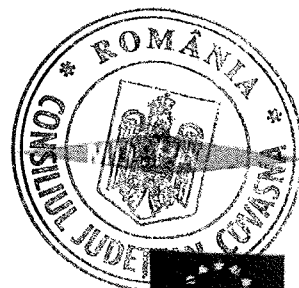
Seria VAE Nr. 11460

Seria **CA E** Nr. **10186**



ROMÂNIA

MINISTERUL DEZVOLTĂRII, LUCRĂRILOR
PUBLICE ȘI ADMINISTRAȚIEI



**CERTIFICAT
DE ATESTARE
TEHNICO - PROFESIONALĂ**

În aplicarea dispozițiilor art. 21 alin. (1) din Legea nr. 10/1995 privind calitatea în construcții, republicată, cu modificările și completările ulterioare;

urmare cererii înregistrată la Ministerul Dezvoltării, Lucrărilor Publice și Administrației cu nr. 154180 / 2021

urmare promovării examenului organizat, conform art. 3 din Ordinul MDLPA nr.817/2021, în sesiunea de atestare tehnico - profesională 2021

SE ATESTĂ

DI. GYENGE-TUROCZKI BARNA

Cod numeric personal: 1771118141052

De profesie: **INGINER DIPLOMAT**

Județul/Sectorul: **COVASNA**

Localitate: **SFÂNTU GHEORGHE**

EXPERT TEHNIC

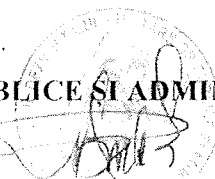
Domeniul de atestare tehnico-profesională: **A2 – Rezistență mecanică și stabilitate pentru construcții civile, industriale, agricole, energetice, miniere, pentru telecomunicații și construcții aferente rețelelor edilitare și de gospodărie comunală cu structura de rezistență din metal, lemn și alte materiale compozite**

NIVELUL: Nu este cazul

Titularului acestui certificat i se acordă toate drepturile legale.

MINISTRUL DEZVOLTĂRII, LUCRĂRILOR PUBLICE ȘI ADMINISTRAȚIEI

CSEKE ATTILA



Data emiterii: *10.03.2022*

Semnătura titularului



MINISTERUL DEZVOLTĂRII, LUCRĂRILOR PUBLICE ȘI ADMINISTRAȚIEI

DI. **GYENGE-TUROCZKI BARNA**

Cod numeric personal: 1771118141052

Profesiune: INGINER DIPLOMAT

**ATESTAT
EXPERT TEHNIC**



Documentul de atestare tehnico-profesională - A1 - Rezistență mecanică și
stabilitate pentru construcții civile, industriale, agricole, amenajări, poduri,
pentru telecomunicații și construcții aferente rețelelor de alimentare cu energie
comercială cu structura de rezistență din metal, beton și alte materiale compozite
Nivelul: Nu este cazul

Data emiterii: *11.05.2022*

Director,
Anica *CIN-AYAR*

(L.S)

Șef birou,
Andreea UNCROP

Valabilă de la: *11.05.2022*

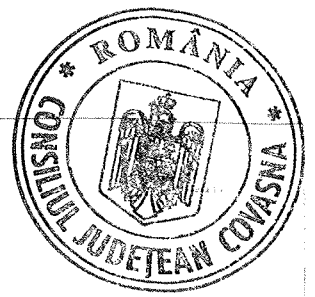
Până la: *11.05.2027*

Semnătura titularului *[Signature]*

Prezenta legitimație este valabilă însoțită de certificatul de atestare tehnico-
profesională de expert tehnic - verificateur de proiecte

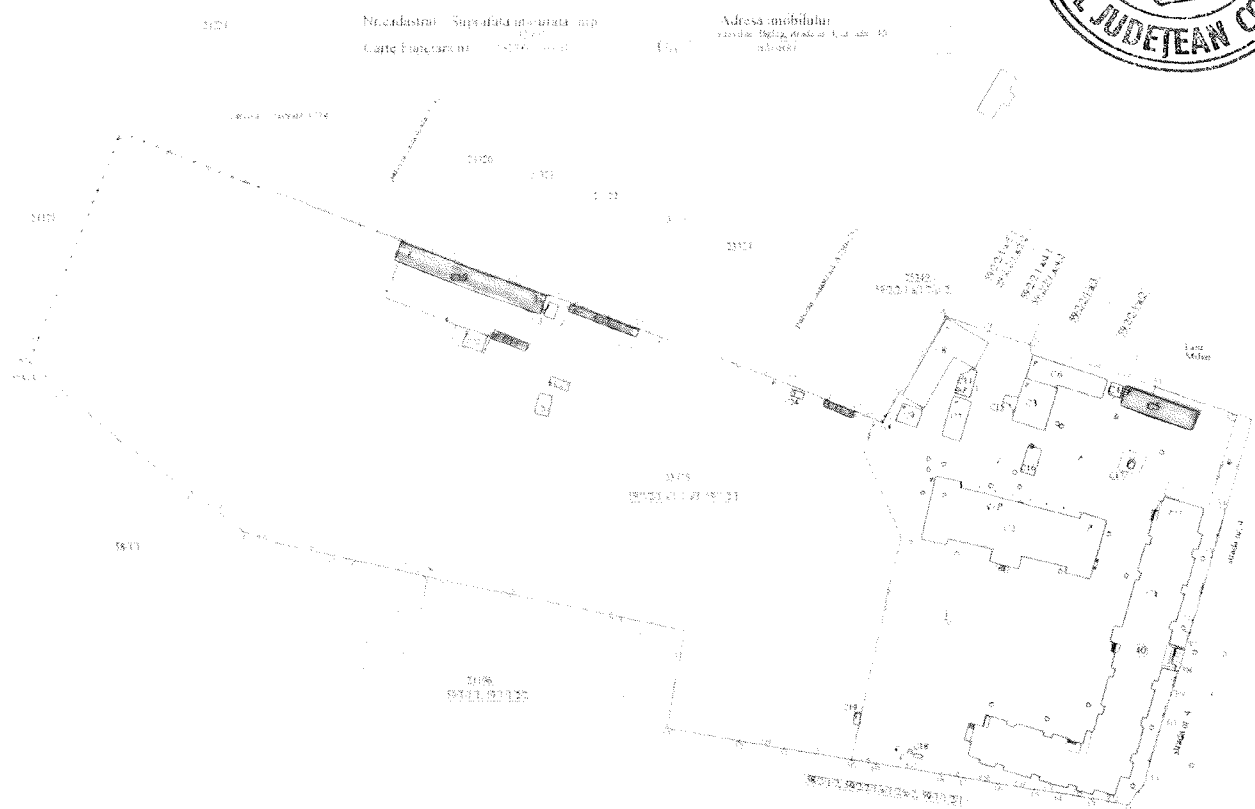


Seria CA E Nr. 10186



Plan de amplasament și distribuție a imobilului

Scara: 1:1000

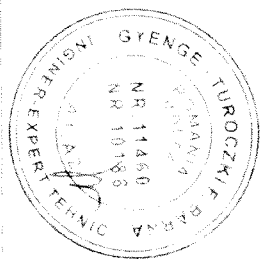


A. Date referitoare la teren

Table with 3 columns: Nr. parcelă, Categorie de folosință, Suprafață teren. Includes a list of parcels and their respective categories and areas.

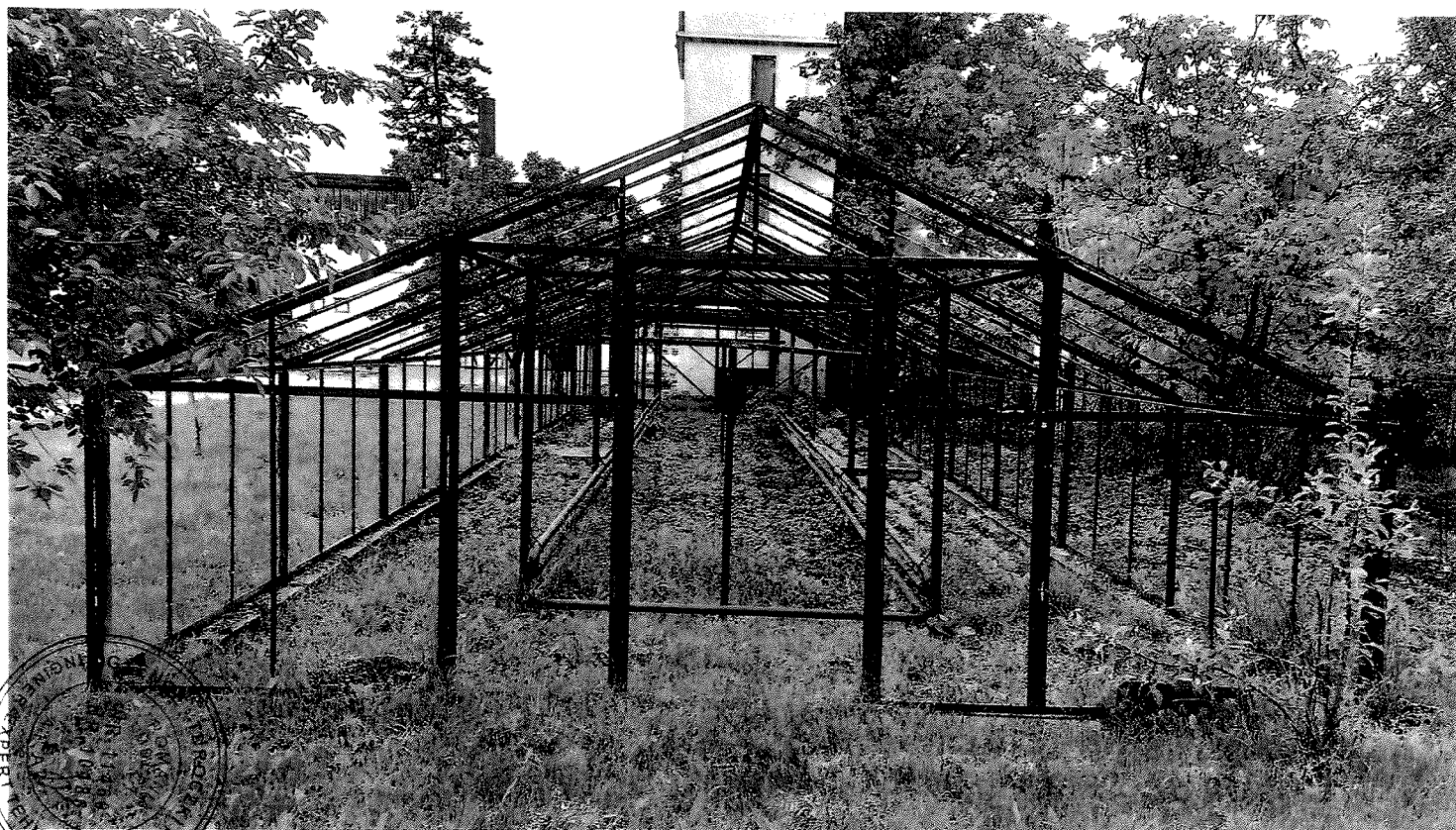
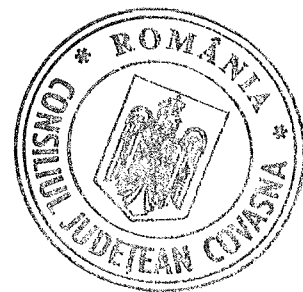
B. Date referitoare la construcții

Table with 4 columns: Nr. construcție, Categorie de construcție, Suprafață construită, Descriere. Lists various buildings with their categories, areas, and detailed descriptions.



Textual notes and signatures at the bottom of the page, including the name Irinel Racu and a date.

Digitally signed by LUFFY VILMOIS Date: 2024.04.08 11:52:09 +03'00' and Irinel Racu Digitally signed by Irinel Racu Date: 2024.04.08 14:02:11 +03'00'

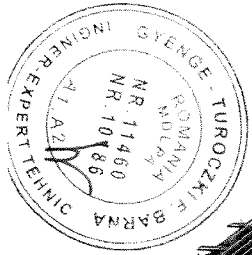
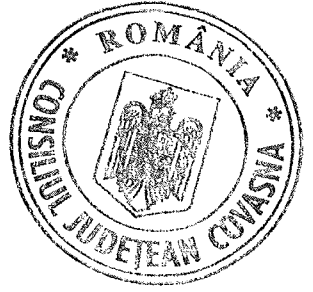
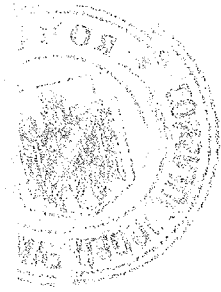


05

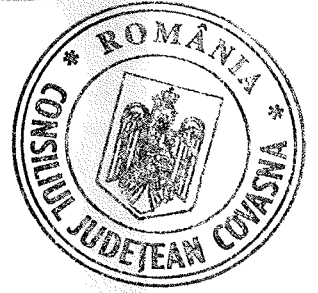
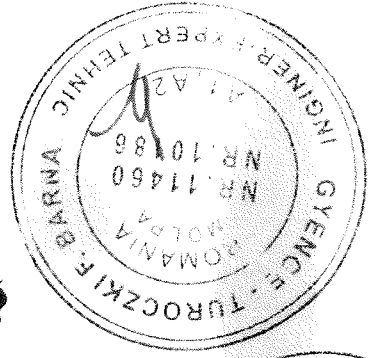
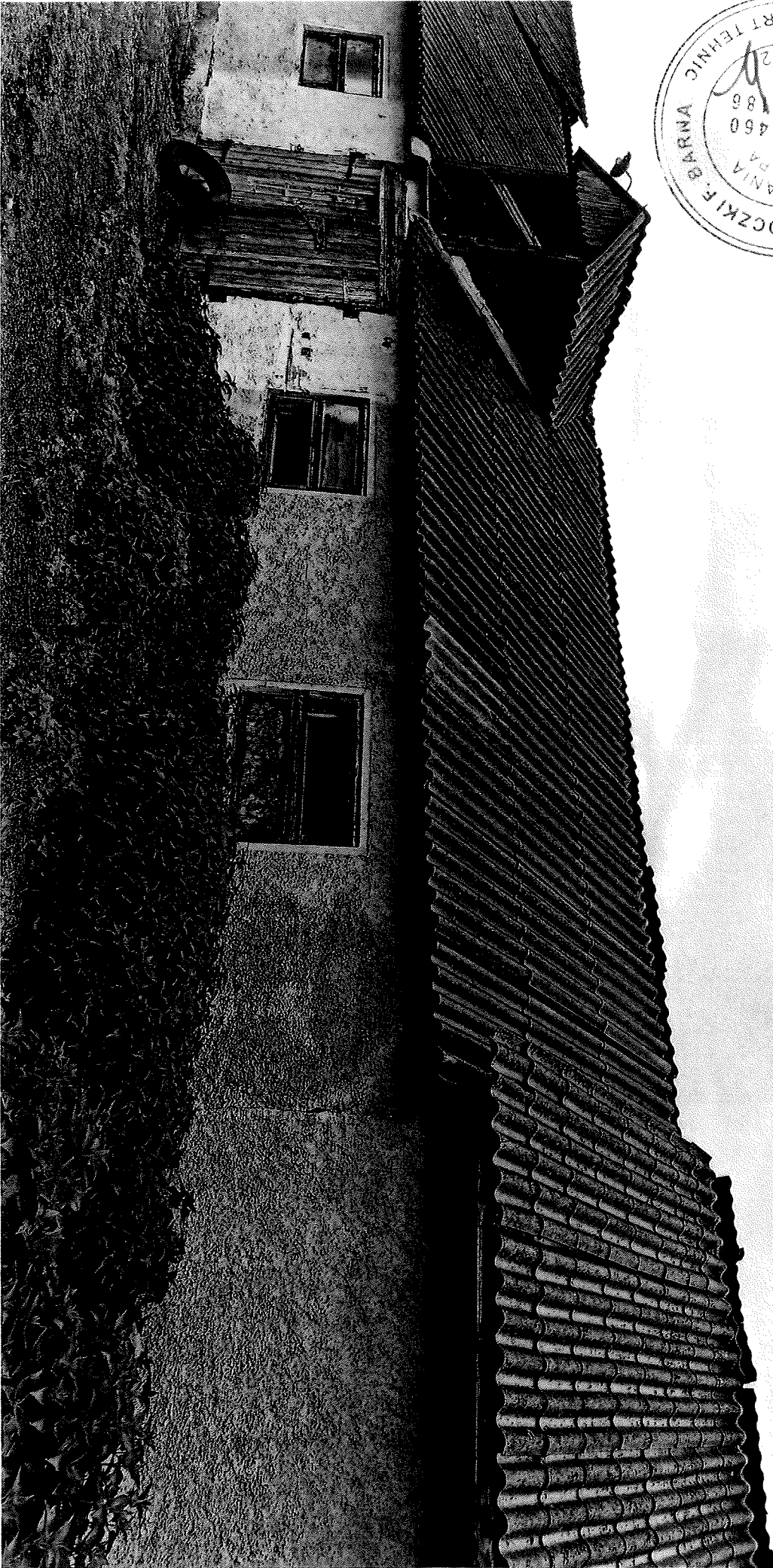


ROMANIA
COVASNA *
10

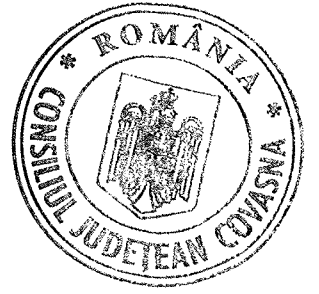
GYENGE - TUROCZKI F. BANNA
ROMANIA
MDLPA
NR. 11460
NR. 10186
A1, A2
INGINER-EXPERT TEHNIC



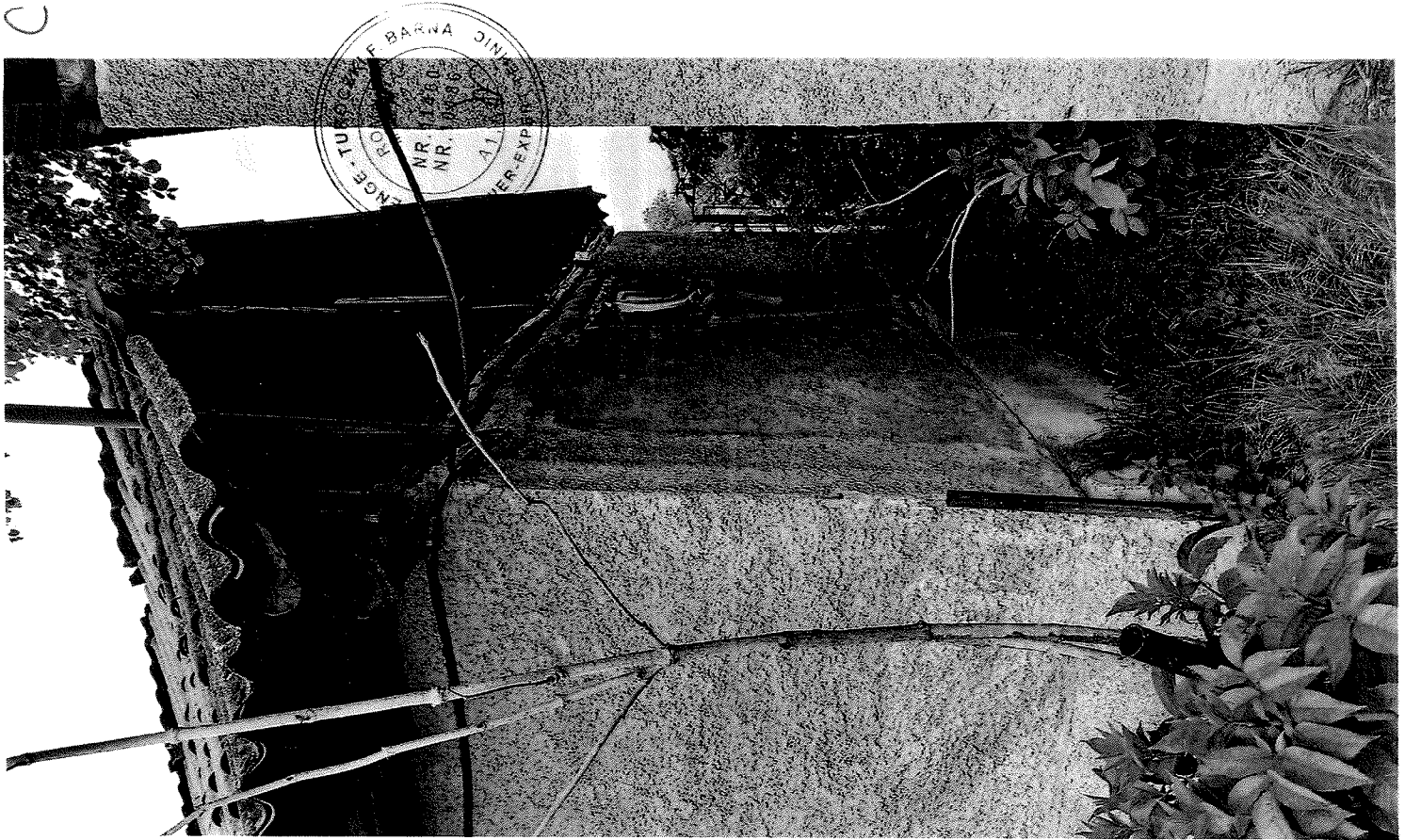
CAP



C40



C19

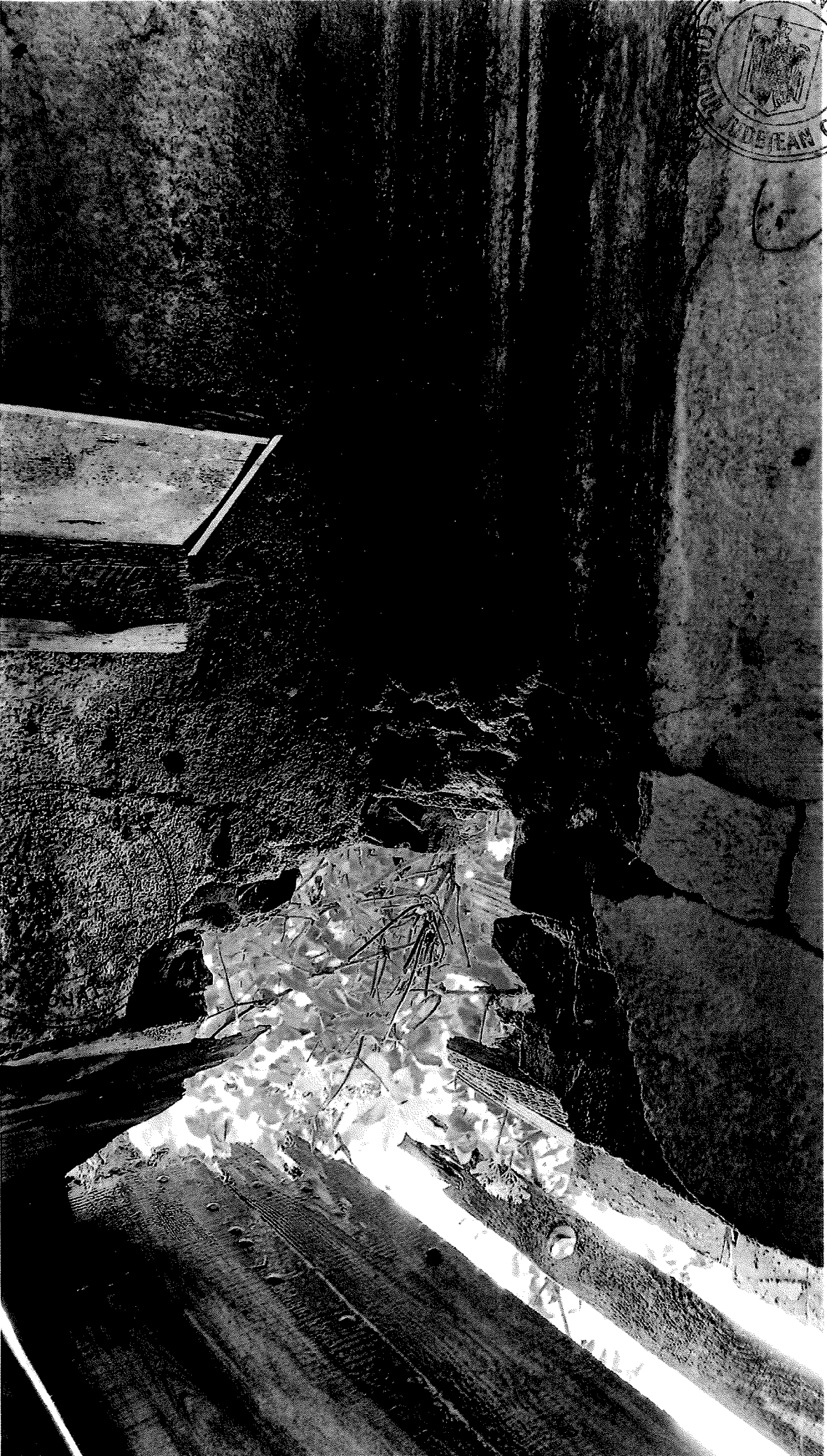
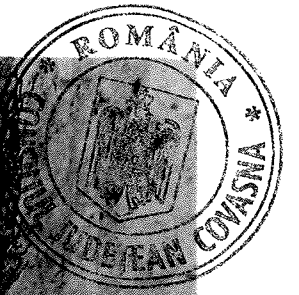




ROMANIA
COVASNA

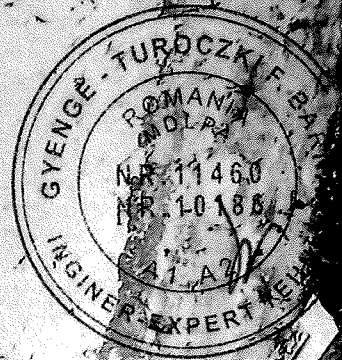
BARNIA CERNIC
ING. EXPL.
NR. 1
60
86

C10

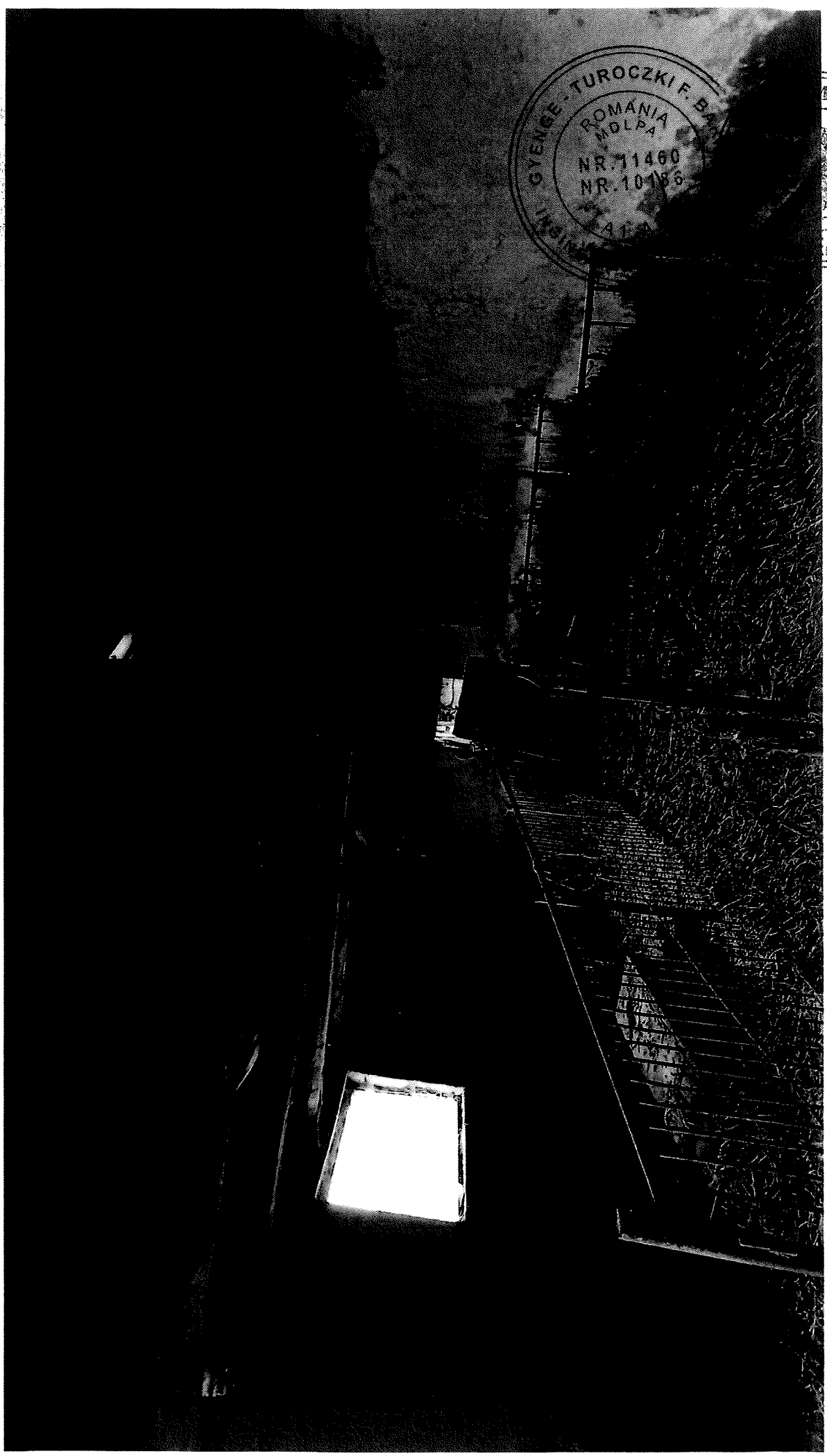


010

C10



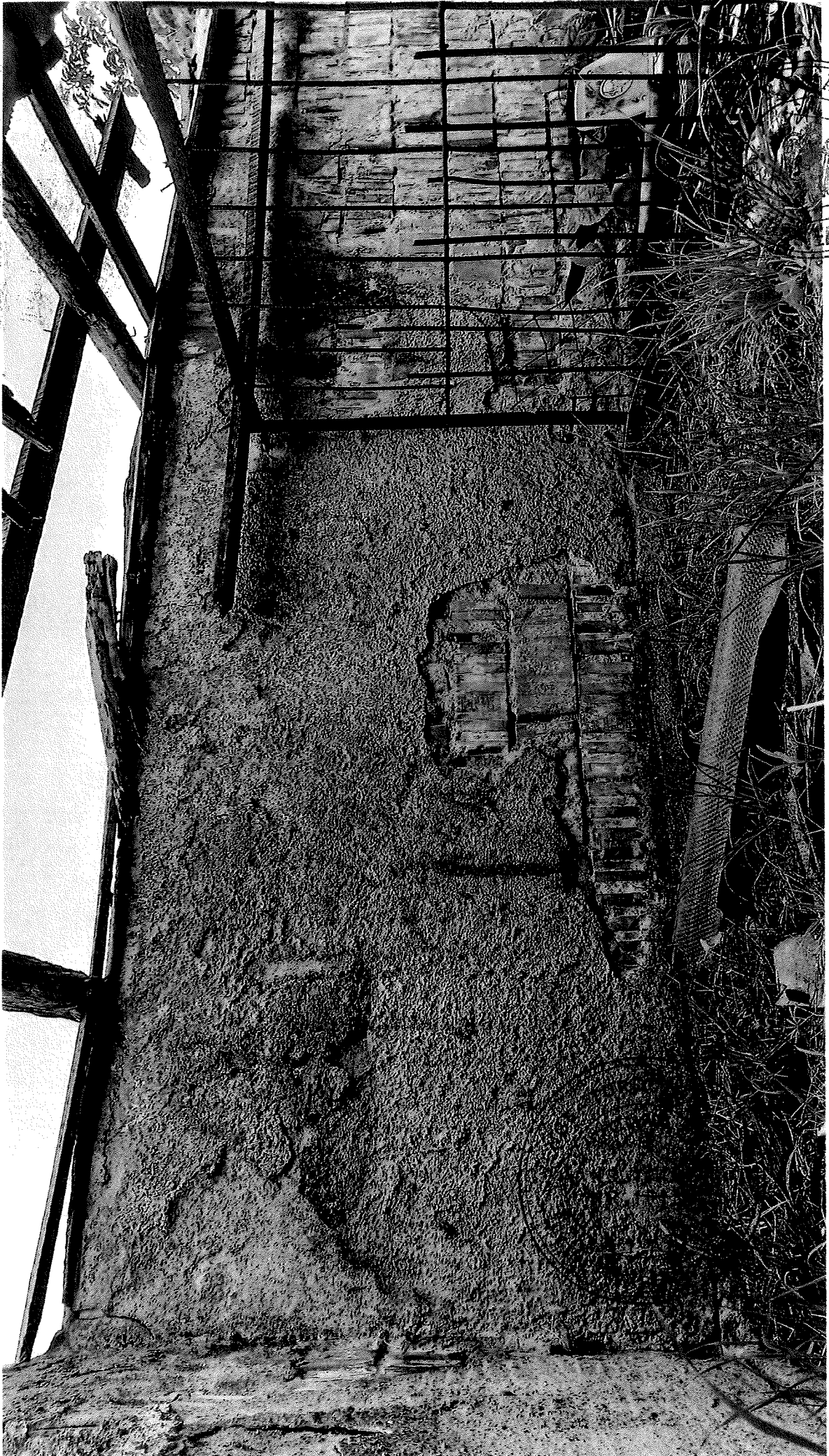
C10



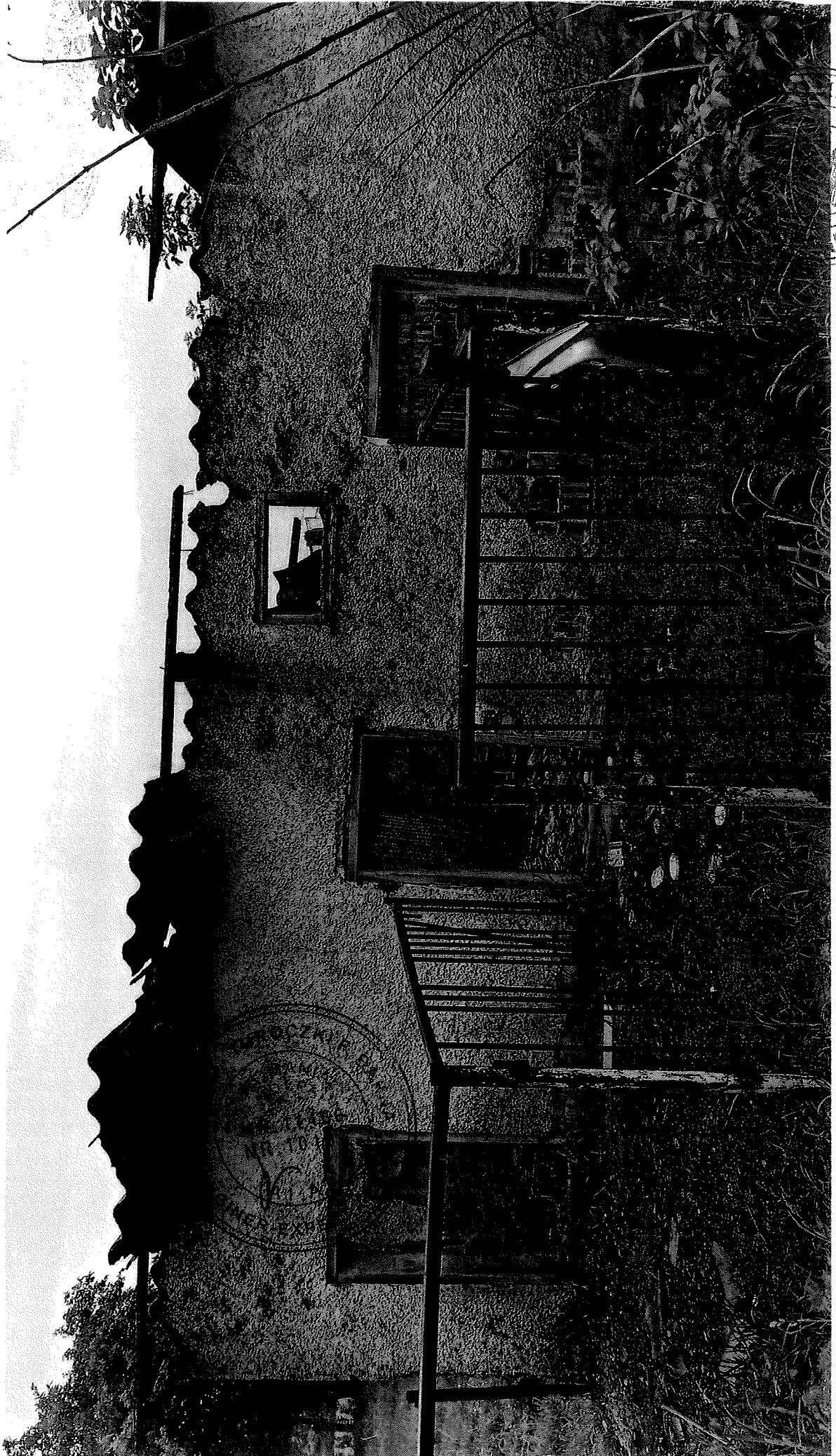
CM



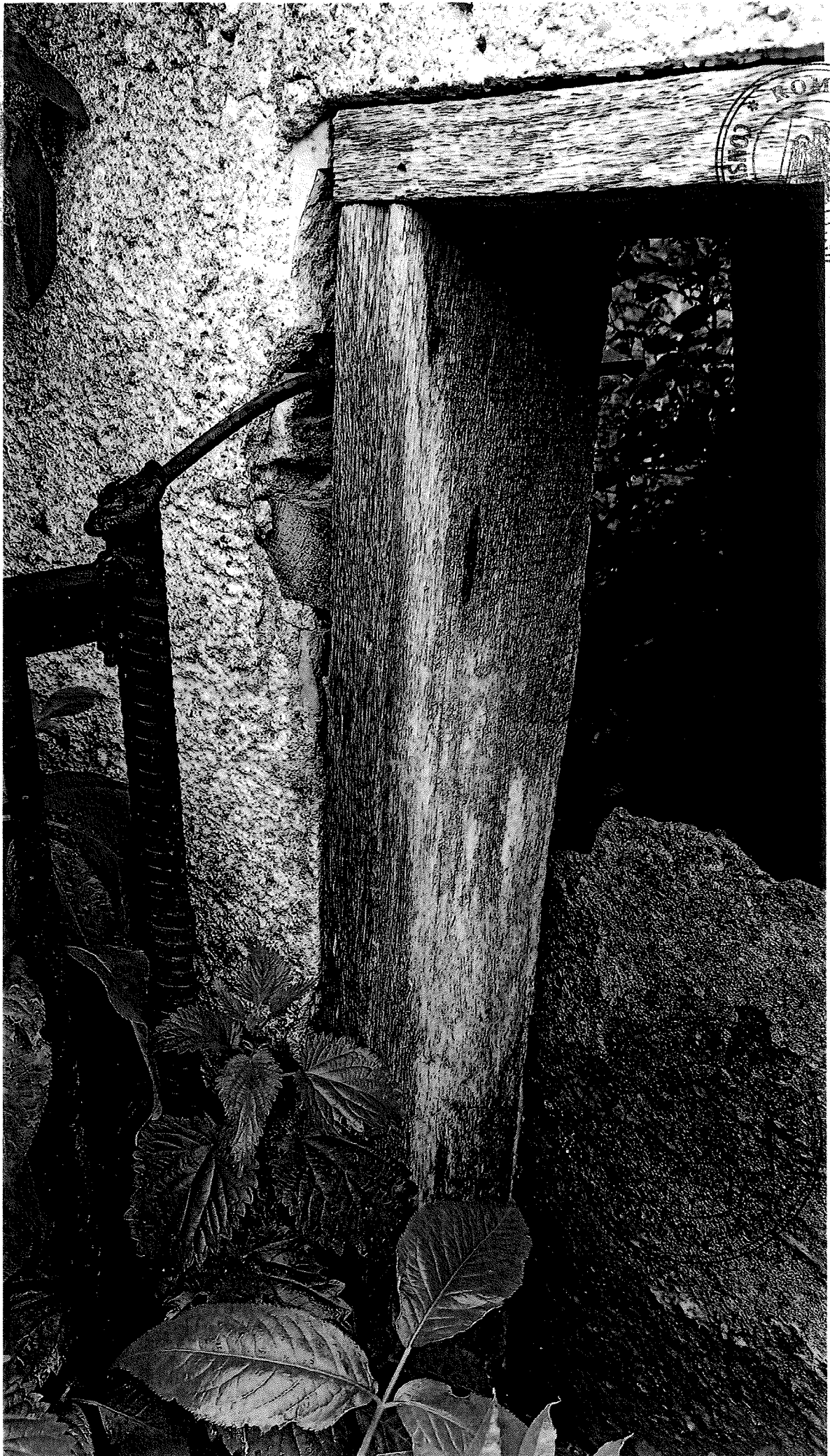
CM



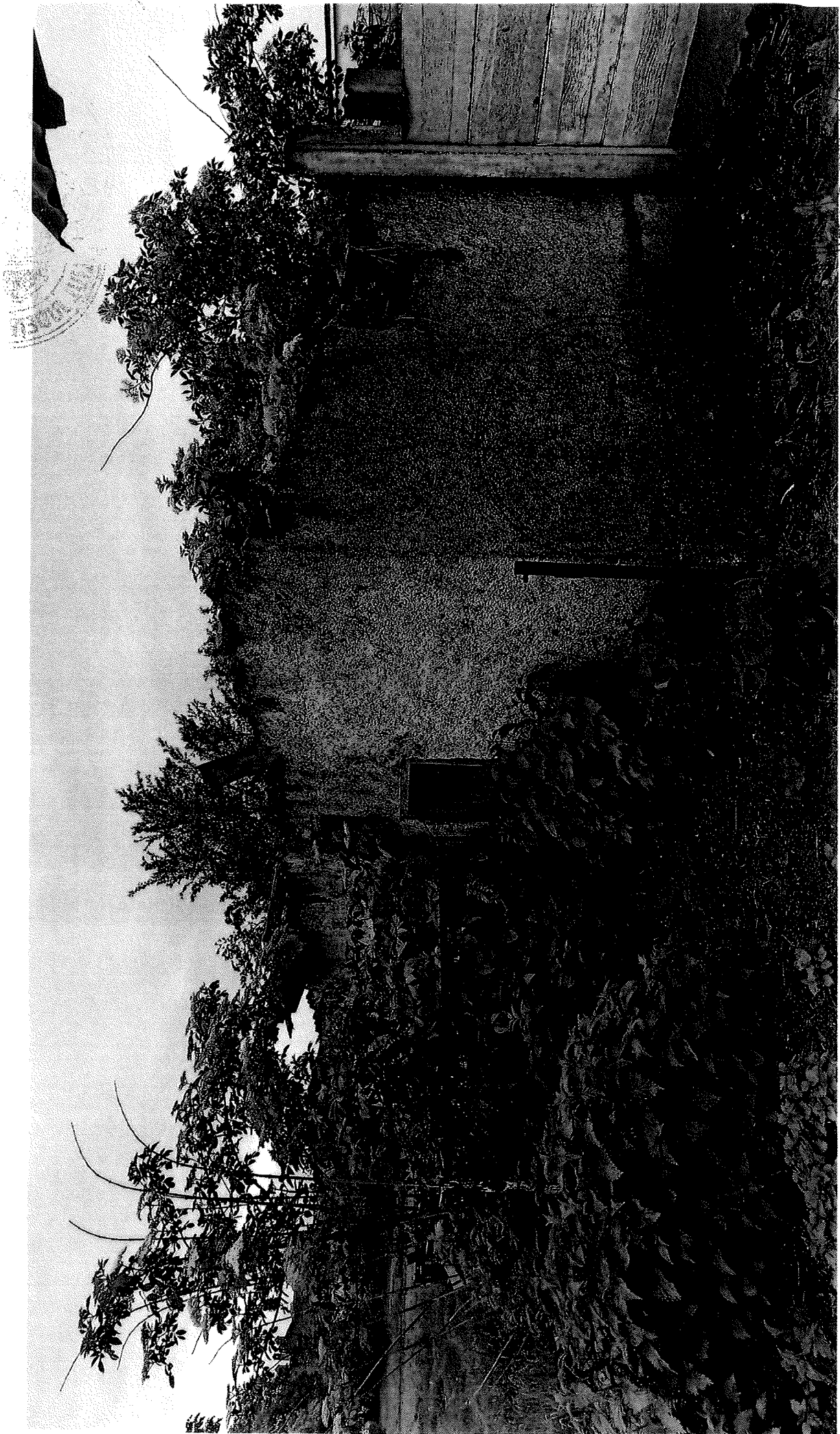
CM



CM



ROMANIA
AN COVASNA



CH



C12



ROMANIA
IAN COVASNA

C12





012



C12

C13



C13

