

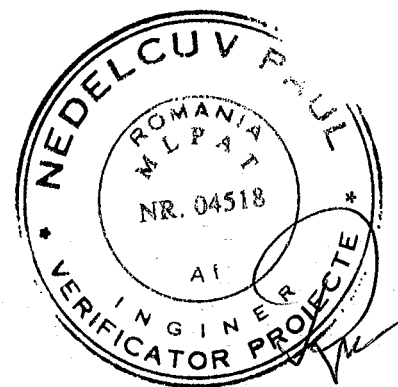
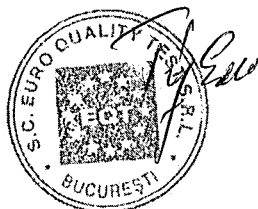
## STUDIUL GEOTEHNIC

privind condițiile terenului natural din amplasamentul  
 Oraș COSTEȘTI, județul Argeș, strada Industriilor nr. 19,  
 pentru „Construire grupuri sanitare Parter anexate corpuri existente  
 și modificări de compartimentare interioara”

Beneficiar: SPITALUL ORĂȘENESC “REGELE CAROL I” COSTEȘTI

Faza: DTAC+PTH

Director  
 Ing. Gabriel TRIF



Decembrie 2025

**EURO QUALITY TEST**  
 TESTE DE CALITATE EUROPEANA

Tel./Fax.: 0374.099.991;  
 Mobile: 0724.399.041;  
<http://www.euroqualitytest.ro>;  
 E-mail: [www.euroqualitytest.ro@gmail.com](mailto:www.euroqualitytest.ro@gmail.com);

Sediul: Punct de lucru (Laborator): Str. Șaru Dornei, nr. 11,  
 Sector 5, București  
 RC: J40/16381/2007, CUI: RO 22343301  
 ING BANK, Ag. Grivița: RO50INGB0000999907484725  
 Cont Trez. Sect. 6, Buc.: RO03TREZ7065069XXX010021

**Cuprins:**

**1. Introducere**

**1.1. Date generale tematice**

**1.2. Norme tehnice și documentații ce au stat la baza realizării studiului**

**1.3. Date generale constructive si de acces in amplasament**

**2. Caracterizare generală a zonei amplasamentului**

**3. Cercetarea geologo-tehnică a amplasamentului investiției**

**4. Caracterizare geotehnică a succesiunii litologice evidențiate în perimetru**

**5. Condiții geologo-tehnice de fundare și Recomandări privind realizarea construcțiilor**

**Anexe:**

**Autorizație Laborator încercări construcții – profil GTF**

**Plan amplasament Investigatii Geotehnice**

## 1. Introducere

### 1.1. Date generale tematice

Documentația prezentă are ca obiect realizarea investigațiilor și analizelor de laborator minime pentru întocmirea unui Studiu geotehnic privind condițiile terenului natural situat în Oraș COSTEȘTI, județul Argeș, strada Industriilor nr.19, pentru „Construire grupuri sanitare Parter anexate corpuri existente și modificări de compartimentare interioara”

Studiul a fost efectuat în conformitate cu:

*“Normativ privind exigențele și metodele cercetării geotehnice a terenului de fundare” - indicativ NP 074/2022 și SR EN 1997-1:2004 Eurocod 7: Proiectarea geotehnică. Partea 1: Reguli generale, SR EN 1997-2:2007 Eurocod 7: Proiectarea geotehnică. Partea 2: Investigarea și încercarea terenului.*

*Studiul de față a fost realizat, prin documentare și analiză de specialitate privind condițiile geologo-structurale, seismologice și geotehnice specifice zonei unde este situat amplasamentul, completate cu date geotehnice rezultate în urma studiilor de teren efectuate în perimetru și a avut următoarele obiective:*

- Caracterizarea generală - geomorfologică, geologică și hidrogeologică a amplasamentului;
- Sensibilitatea la îngheț și adâncimea de îngheț ;
- Determinarea seismicității zonei;
- Încadrarea lucrării în categoria geotehnică specifică;
- Identificarea litologiei și stratificației generale din amplasamentul studiat, pe baza datelor geotehnice obținute în urma executării unui foraj, cu adâncimea de 6,00m, completate cu date existente în zonă.
- Identificarea domeniului de variație a apei subterane;
- Determinarea în laborator a parametrilor fizici de stare și a caracteristicilor de deformabilitate;
- Documentare și analiză de specialitate privind condițiile geologo-structurale și geotehnice specifice zonei unde este situat amplasamentul, precum și condițiile hidrogeologice și seismologice ale zonei investigate;
- Recomandări privind condițiile de fundare
- Încadrarea în Ts a sapaturilor în deluviul și rocile întâlnite

## 1.2. Norme specifice în domeniu ce au stat la baza realizării studiului

Aceste norme sunt cele specifice din domeniu „Teren de fundare” și se referă la metode de investigare de teren și laborator, clasificare-tipuri geotehnice, caracterizare fizico-mecanică și date necesare pentru calcule de predimensionare și verificare ale structurilor.

Astfel normele menționate se grupează în:

- Norme de interes general privind cercetarea geotehnică de teren și laborator în vederea definirii geotehnice a succesiunii:

STAS 1242/2-83	Teren de fundare - Cercetări geologice tehnice specifice Prelevare probe pentru studii geotehnice
STAS 1242/3-87	Teren de fundare Cercetări prin sonde deschise
STAS 1242/4-85	Teren de fundare – Cercetări geotehnice prin foraje executate în pământuri
STAS 1243/88	Clasificarea și identificarea pământurilor
Seria STAS 1913/1-15	Teren de fundare. Determinarea caracteristicilor fizice și mecanice ale pământurilor
Normativ NP074-2014	Intocmirea și verificarea documentațiilor geotehnice pentru construcții – referitor la fundarea directă
SR EN 1997-1:2004	SR EN 1997-1:2004 Eurocod 7: Proiectarea geotehnică. Partea 1: Reguli generale
SR EN 1997-2:2007	SR EN 1997-1:2004 Eurocod 7: Proiectarea geotehnică. Partea 2: Investigarea și încercarea terenului

- Norme specifice privind calculul terenului de fundare în cazul fundării directe:

STAS 3300/1-2/85	Teren de fundare. Principii generale de calcul și calculul terenului de fundare
Normativ NP112/2004	Proiectarea structurilor de fundare directă
Normativ NP 120/2014	Normativ privind cerințele de proiectare și execuție a excavațiilor adânci în zone urbane
Normativ P100-1/2013	Normativ privind proiectare antisismică
STAS 6054/1-84	Macrozonarea teritoriului României după adâncimea de îngheț
Indicator de norme de deviz TS/95	Terasamente
STAS 9470/73	Relațiile dintre intensități și duratele ploilor maxime de calcul cu anumite frecvențe pe teritoriul României

În cadrul documentațiilor existente pe problemele de interes din zonă s-au consultat și anexat fragmente ale hărților morfologice, geologice și hidrogeologice, în care se specifică condițiile generale ale zonei de interes

## 2. Caracterizare generală a zonei amplasamentului

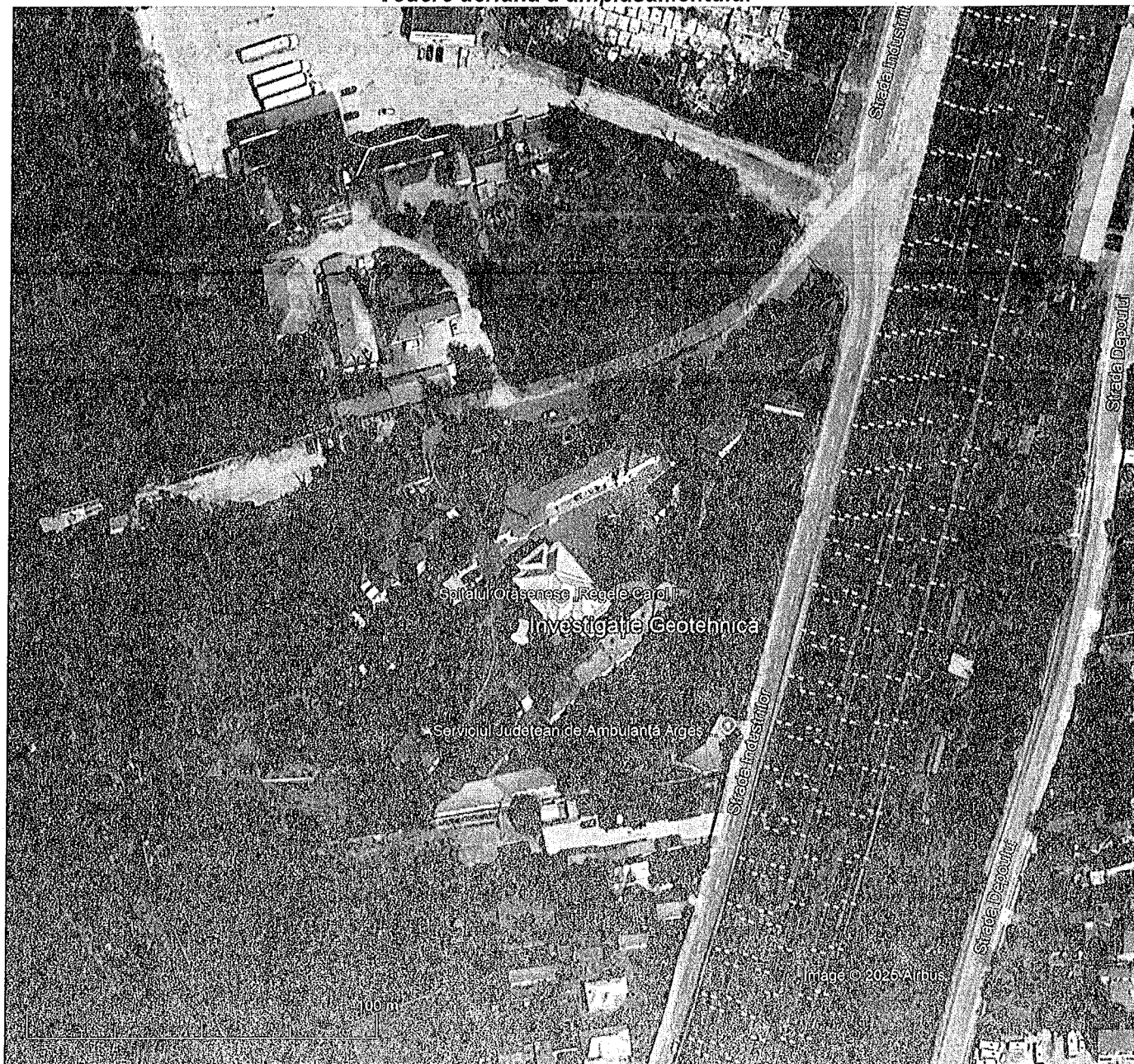
2.1. Din punct de vedere morfologic amplasamentul studiat amplasamentul studiat se situează în Sud-Est-ul Depresiunii Getice în zona de terasă stânga (cca150m) a râului Teleorman, caracterizată printr-un relief relativ șters, cu energie și pante reduse spre medii, ce nu pot să favorizeze desfășurarea unor procese geomorfologice actuale (alunecări de teren, eroziune accelerată).

Amplasarea exactă, vecinătățile și accesul în zona amplasamentului studiat este conform Planului de amplasament și delimitare a imobilului (Scara 1:1000 și Sc.1:5000), anexe la Certificatul de Urbanism nr.....din .....2025, emis de Primăria orașului Costești.

Amplasamentul în care s-a efectuat cercetarea geotehnică având coordonatele geografice 44°39'50...53" **Latitudine** Nordică, 24°52'25...28" **Longitudine** Estică, iar **Altitudinea** (Cota medie a Terenului +232.00mdNMN cu 0,25% pantă E-V.

Amplasamentul studiat se poate încadra Conform Normativului GT 006-97 – Ghid monitorizare și identificarea alunecărilor de teren, zona studiată prezintă un potențial "scăzut" de producere a alunecărilor de teren cu o "probabilitate mică" de alunecare în zonele de câmpie-deal.

*Vedere aeriana a amplasamentului*



Map of the study area in the Săpălaș area. The map shows a network of roads and settlements. The study area (Amplasamentul studiat) is marked with a square symbol near Costești. Other settlements include Săpălaș de Sus, Broșteni, Costești, Tutulești, and various smaller villages like Zănești, Lunca Carbului, and Padureni. The map also shows geographical features like rivers and hills.

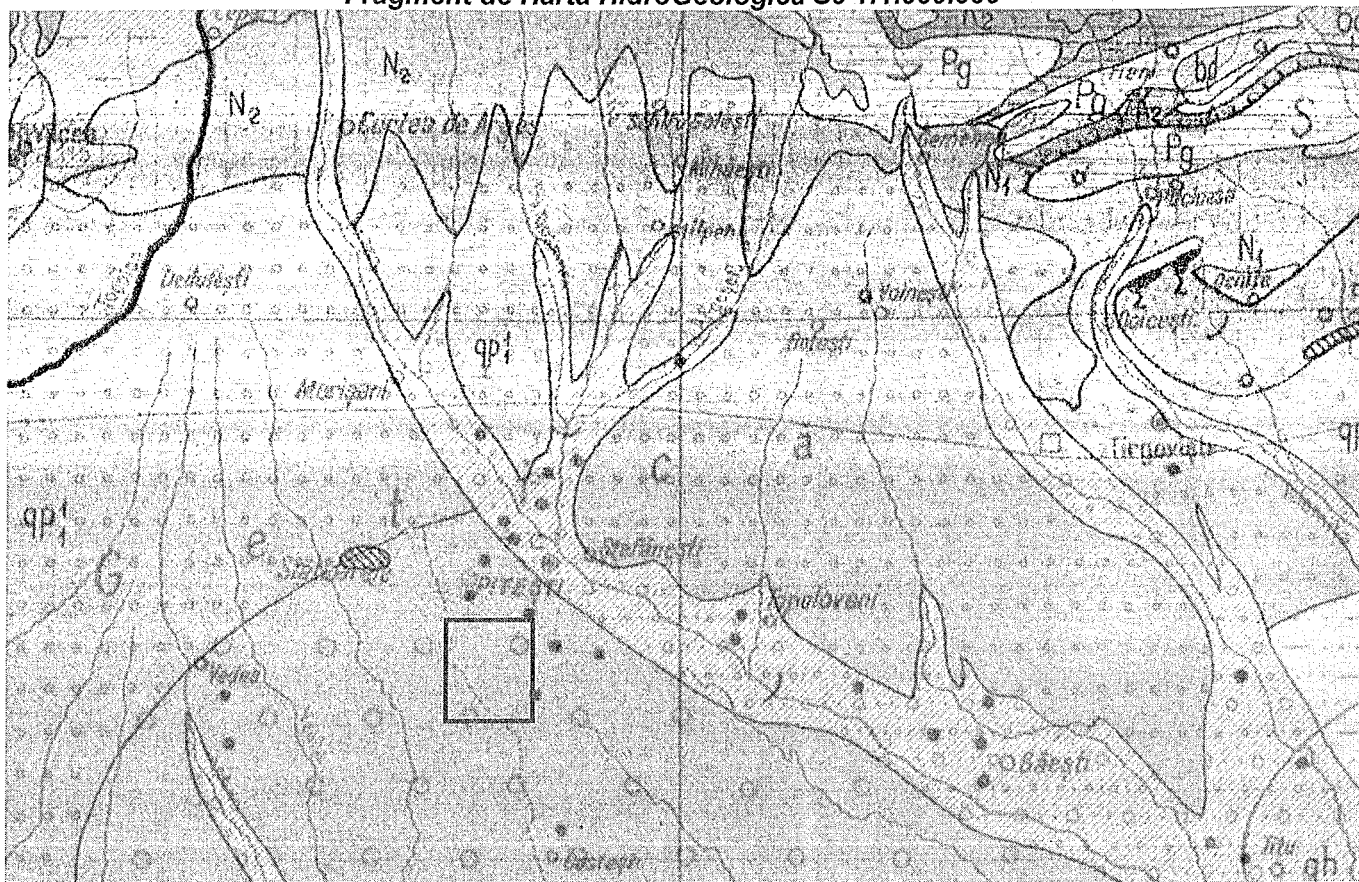
CUATERNAR	HOLOCEN	SUPERIOR	1	$qh_2$	Depozite loessoida și nisipuri de dune, pietrișuri și nisipuri
		INFERIOR	2	$qh_1$	Depozite loessoida
	PLEISTOCEN	SUPERIOR	3	$qp_3^1$	Pietrișuri, nisipuri și depozite loessoida
			4	$qp_2^2$	Pietrișuri, nisipuri și depozite loessoida
			5	$qp_1^1$	Depozite loessoida
		MEDIU	6	$qp_2^2 - qp_3$	Depozite loessoida
			7	$qp_1^1$	Depozite loessoida
		INFERIOR	8	$qp_1$	Pietrișuri, nisipuri, argile


10		Depozite fluviale
11	1 2	Depozite deluvial-proluviale 1, Depozite de dune 2.






**2.3. Nivelul apei subterane conform *Hărţii hidrologice a zonei* variază între 3,50-4,50m.** În aluviunile specific terasei exista cantonat un orizont acvifer freatic cu nivel liber, variaţia acestuia , fluctuanta, fiind în funcţie de regimul hidric al zonei şi nivelul râului Teleorman.

**Fragment de Harta HidroGeologică Sc 1:1.000.000**



 **Amplasamentul studiat**

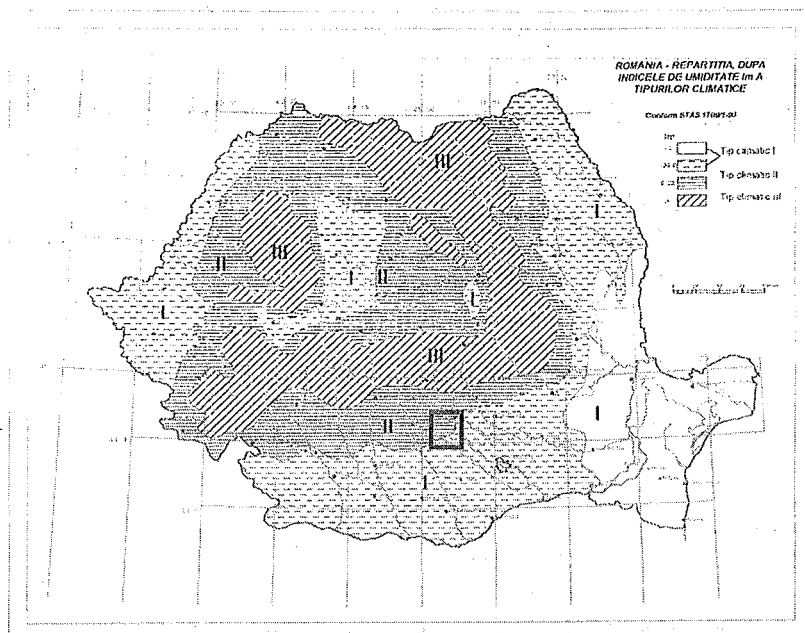
**Legendă**

Tip strat acvifer în roci	Constitutie	Caracteristici
Strat acvifer locale în roci poroase permeabile cu granulaţie mare/ mijlocie		Nisipuri şi pietrisuri
Strat acvifer întins în roci poroase din exteriorul Carpaţilor cu granulaţie fină		Nisipuri şi pietrisuri "Strate de Frăteşti"
Strat acvifer întinse în roci poroase permeabile cu granulaţie mare/ mijlocie		Nisipuri şi pietrisuri "Strate de Căndeşti"

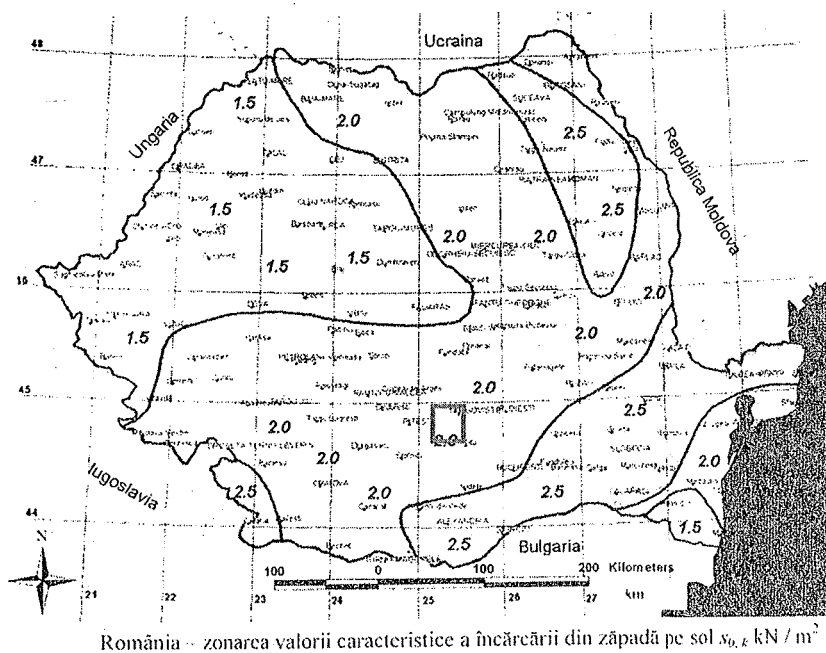
**În forajul executat în amplasament, apa a fost întâlnită începând cu -4,00mCT, NH (Nivel hidrostatic) liber, influenţabil de regimul pluviometric al zonei şi respectiv nivelul râului Teleorman.**

**2.4. Din punct de vedere climatic,** zona studiată aparţine sectorului cu climă continentală şi se caracterizează prin veri fcalde, cu precipitaţii nu prea abundente ce cad mai ales sub formă de averse, şi prin ierni relativ reci, marcate uneori de viscole puternice, dar şi de frecvente perioade de încălzire care provoacă discontinuităţi repetate ale stratului de zăpadă şi repetate cicluri de îngheţ – dezgheţ .

**2.4.1.** În conformitate cu harta privind repartizarea tipurilor climatice, după indicele de umezeală Thortwaite, zona la care ne referim se încadrează la tipul climatic II - moderat umed, cu regim hidrologic  $0 < I_m < 20$ .



**2.4.2.** Prima ninsoare cade aproximativ în ultima decadă a lunii noiembrie, iar ultima, către sfârșitul lunii martie. **Încărcarea din zăpadă**, conform Normativ CR-1-1-3-2005, este de **2,0 KN/m<sup>2</sup>**.

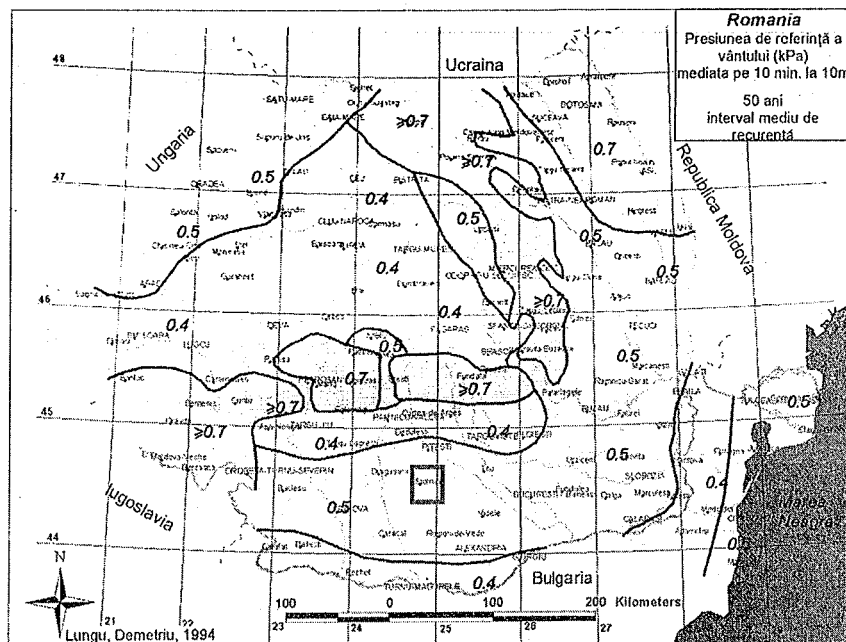


România - zona de valori caracteristice a încărcării din zăpadă pe sol  $S_{0,k}$  kN/m<sup>2</sup>

☐ Amplasamentul studiat



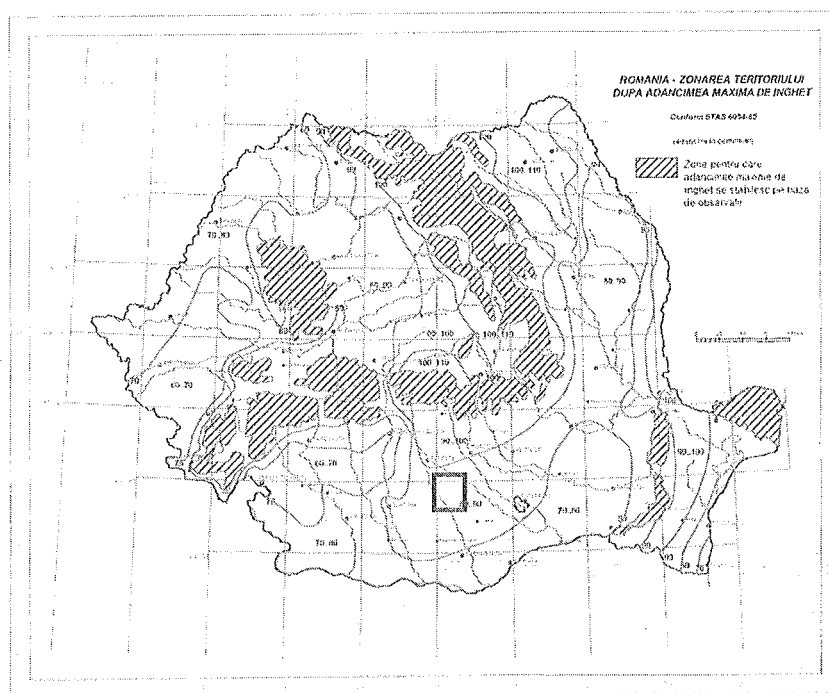
**2.4.3. Vântul dominant** suflă în toate anotimpurile din nord-est . **Valorile presiunii de referință**, conform normativului **NP 082/04**, mediată pe 10 minute, la 10 m, având 50 ani interval mediu de recurență, este de **0,4-0,5 kPa** .




NP-082-04 Valori caracteristice ale presiunii de referință a vântului, mediată pe 10 min., având 50 ani interval mediu de recurență (2% probabilitate anuală de depășire)

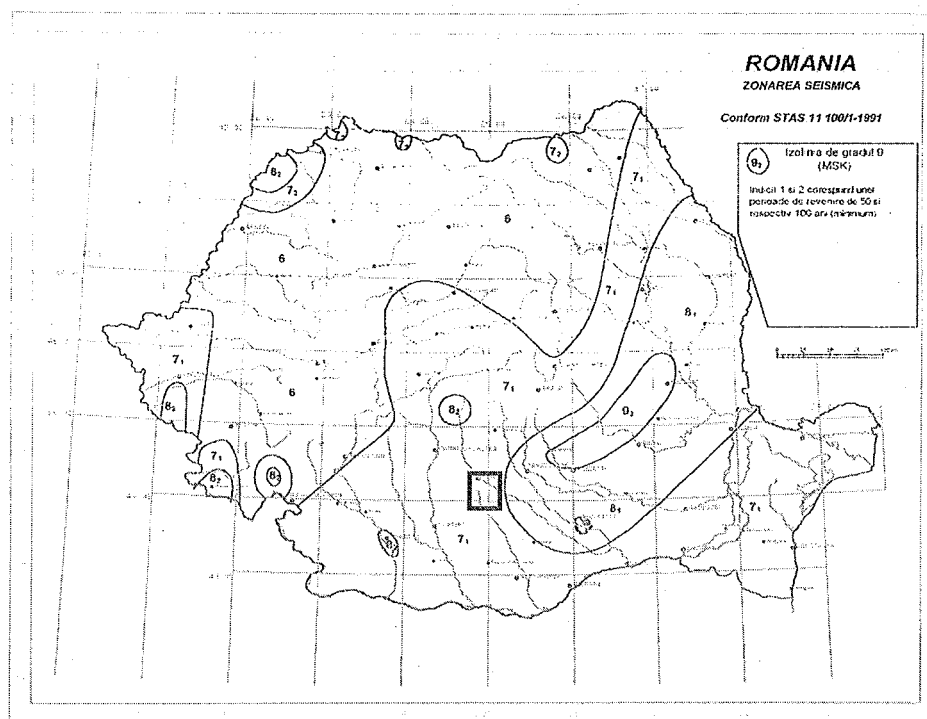
**2.5 Adâncimea de îngheț** în terenul natural, conform STAS 6054-77, este de **0,90-1,00**

m.

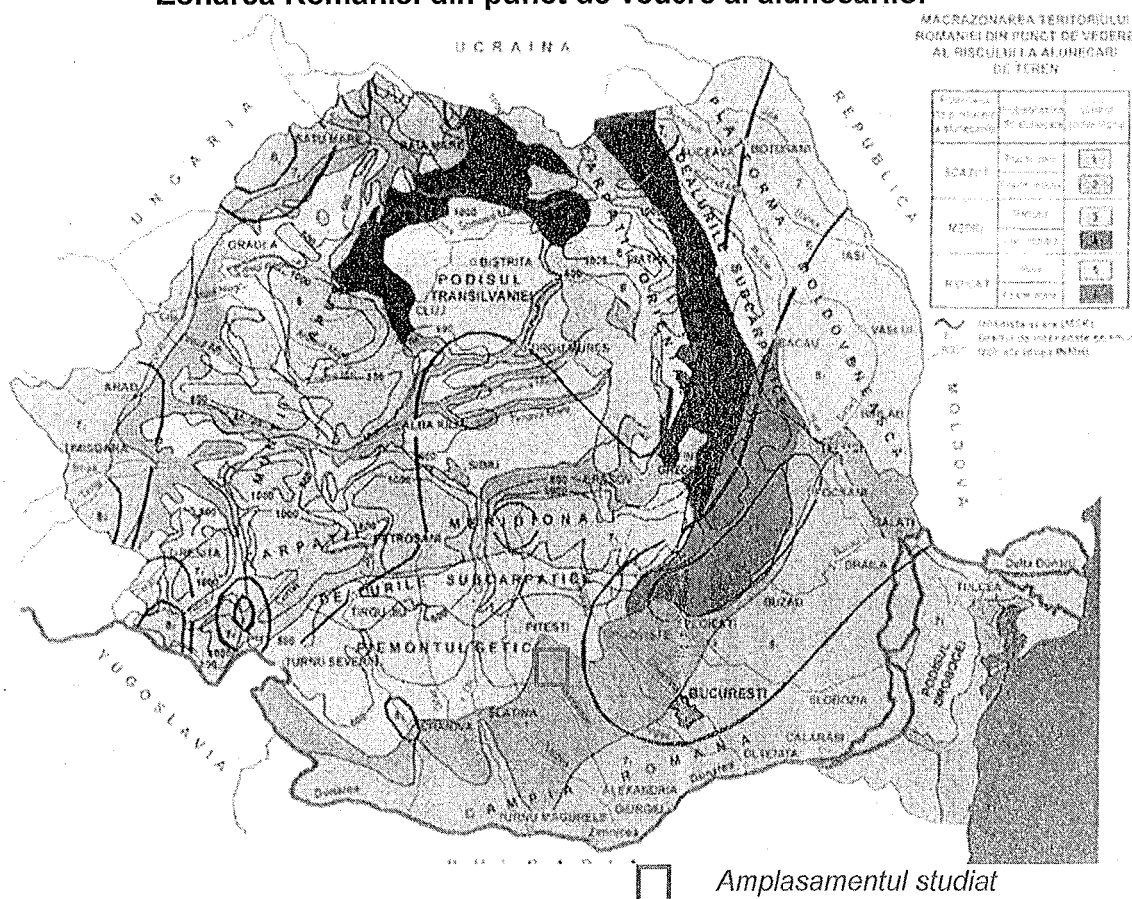


 Amplasamentul studiat

2.6. Din punct de vedere seismic amplasamentul studiat este încadrat în zona de macroseismicitate  $I=7_1$  pe scara MSK (unde indicele 1 corespunde unei perioade medii de revenire de 50 ani), conform STAS 11100/1-93



### Zonarea României din punct de vedere al alunecărilor





### 3. Cercetarea geologo-tehnică a amplasamentului investiției

Scopul cercetării geologo-tehnice de proiectare așa cum este definit de Normativul NP074/2022 este să precizeze datele geotehnice referitoare la terenul de fundare (caracterizare și stabilitate fenomenologică), necesare pentru proiectarea, execuția și exploatarea construcției

Având în vedere poziția perimetrului construibil, coloana litologică tip probabilă a zonei, tipul construcțiilor se preliminează că realizarea acestora prin prisma criteriilor de risc geotehnic, acesta este de categoria 1 (riscuri minime) deoarece:

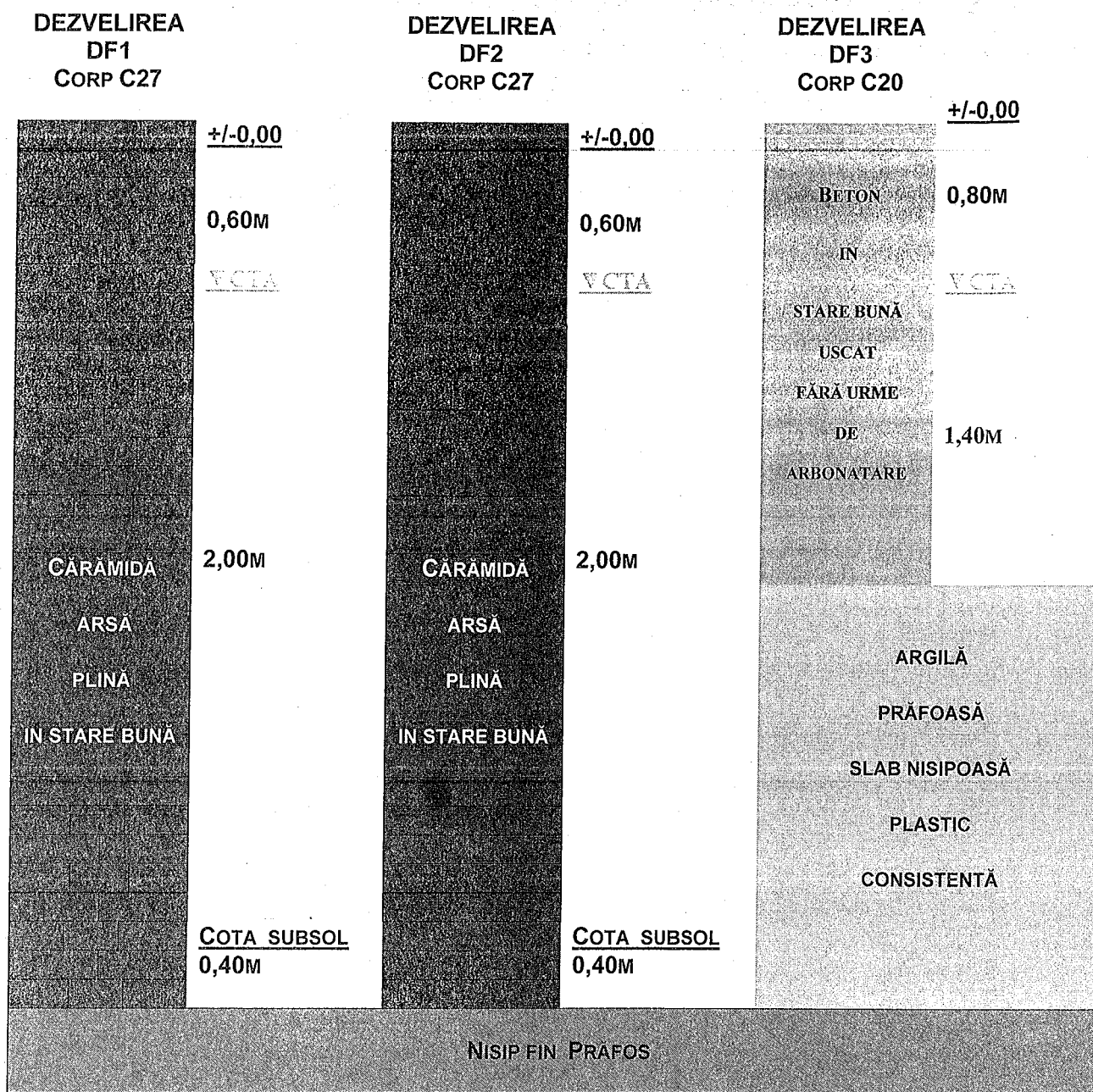
- după criteriul condițiilor de teren (teren bun/mediu)	1/2 puncte
- după criteriul apei subterane (fără epuizmente)	1 punct
- după criteriul categoria de importanță a construcției (normală)	2 puncte
- după criteriul vecinătăți (riscuri minime)	1 punct
- după criteriul seismic ( $a_g = 0,25g$ )	3 puncte
<b>Total</b>	<b>8/9 puncte</b>

Pentru categoria geotehnică de risc menționată se admit investigații de rutină și determinări de laborator uzuale, astfel că pentru faza de proiectare existentă (DTAC și ulterior PTh) se pot utiliza metode de rutină în proiectarea execuției lucrărilor.

În scopul identificării litologiei și stratificației și determinării caracteristicilor geotehnice ale terenului din amplasamentului studiat a fost executat 1 foraj cu prelevare de probe pentru testarea în laboratorul geotehnic, fișa acestuia prezentându-se astfel:

Adancime	Descrierea Stratului	Proba tulburata (adancime)	Proba netulburata (adancime)	NH (m) Apa subterana
0,00	Umplutura			
-0,70			-0,70m	
-0,70	Argilă prăfoasă slab nisipoasă Cu FeO Plastic consistentă			
-2,40			-2,40m	
-2,40	Nisip fin prăfos cenușiu cu FeO			
-3,70			-3,70m	
-3,70	Nisip grosier si pietris mic-mijlociu-mare mediu indesarat umed-saturat			-4.00m
-6,00				

## RELEVU DEZVELIRE FUNDATIE CONSTRUCȚII EXISTENTE



$\pm 0,00$  Cota zero

$\nabla \text{CTA}$  - Cota terenului amenajat

Cota Subsola - Cota pardoseala Subsola

#### 4. Caracterizare geotehnică a succesiunii litologice evidențiate în perimetru

Din lucrările de investigare de teren notate F1 s-au prelevat probe tulburate (T) și netulburate (N) care au fost supuse determinărilor specifice de laborator conform STAS-urilor de metoda 1913/1-15 și 8942/1-5, pentru:

- determinarea caracteristicilor de identificare geotehnică (granulozitate și plasticitate);
- determinarea caracteristicilor fizice (parametrii de stare), ce cuprind greutatea volumică (stare naturală și uscată), porozitatea și gradul de saturare;
- determinarea caracteristicilor mecanice (deformabilitate și forfecare).

Scopul efectuării determinărilor menționate este de a identifica în baza determinărilor de granulozitate, în secțiunea evidențiată pachete omogene-straturi, a căror poziție în plan (orizontale sau înclinate), cu grosime constantă sau variabilă, dar și din punctul de vedere al caracteristicilor fizice și mecanice, permit realizarea construcției dorite în condițiile specifice lor.

- ⇒ Stratul notat U - Umplutură cu grosimea 0,70m;
- ⇒ Stratul notat AP cu grosimea de cca.1,70m – Argilă prăfoasă slab nisiopasă galben-cafenie cu FeO, plastic consistentă
- ⇒ Stratul notat NP cu grosimea de cca.1,30m – Nisip fin prăfos cenușiu cu FeO;
- ⇒ Stratul notat N+P cu grosimea de cca.2,30m - Nisip grosier și pietris mic-mijlociu-mare

Caracteristicile geotehnice ale celor două tipuri menționate sunt redată în Tabelul nr.1 și au fost obținute prin prelucrarea statistică conform STAS 3300/1-85.

Tabelul nr.1

Tip litologie	Greutatea volumetrică $\gamma$ (kN/m <sup>3</sup> )	Unghi de frecare internă $\varphi$ (°)	Coeziunea $c$ (KPa)	Modul edometric – stare naturală $M_{2-3}$ (KPa)	Indicile de plasticitate $I_p$ (%)	Indicile de consistență $I_c$ (%)	Indicele porilor $e$	Presiunea convențională * $P_{conv}$ (kPa)
Argilă prăfoasă plastic consistente	18,5-18,9	15-16	30 - 40	10500 - 11000	20	0,65	0,50	225-250**
Nisipuri prăfoase plastic vârtoase	19,1-19,9	18-20	5 - 10	12500 - 15000			0,50	250**
Nisipuri mijlocii mediu îndesate	20,2-20,8	30-32	--	35000*	-	-	-	300**

\* Valori orientative conform STAS 3300/2-85 – Anexa C.

\*\* Conform Normativului "P7-2000", valorile  $P_{conv}$  sunt stabilite pentru fundații având lățimea tălpii de baza  $B=1m$  și adâncimea de fundare  $D_f=2m$ ,

Pentru  $\gamma$ ,  $\varphi$ ,  $c$  valorile maxime sunt valori normate, iar cele minime sunt valori cu asigurare de 85% (conform STAS 3300/2-85)

Din stratul acvifer existent s-a prelevat o probă de apă pentru care determinările de analiză chimică a apei prelevate arată următoarele:

- conform STAS 3349/83 „apa prezintă agresivitate slab carbonică, slabă de dezalcalinizare față de betoane;

- conform I 14/76 – agresivitate puternică față de metale.

## 5. Condiții geologo-tehnice de fundare

### 5.1. Calculul capacității portante a terenului de fundare pe baza presiunilor convenționale

La calculul preliminar sau definitiv al terenului de fundare pe baza presiunilor convenționale trebuie să se respecte condițiile:

- la încărcări centrice:  $p_{ef} \leq p_{conv}$
- la încărcări cu excentricități după o singură direcție:  $p_{ef \max} \leq 1,2 p_{conv}$
- la încărcări cu excentricități după ambele direcții:  $p_{ef \max} \leq 1,4 p_{conv}$

$p_{ef}$  - presiunea medie verticală pe talpa fundației provenită din încărcările de calcul din gruparea fundamentală;

$p_{ef \max}$  - presiunea efectivă maximă pe talpa fundației provenită din încărcările de calcul din gruparea fundamentală;

$p_{conv}$  - presiunea convențională de calcul.

În ceea ce privește capacitatea portantă a terenului, pe baza datelor de laborator geotehnic și conform STAS 3300/2-85, Anexa B, Tabel 17, pentru fundații având lățimea tălpii  $B=1$  m și adâncimea de fundare de 2 metri față de nivelul terenului sistematizat, presiunea convențională de bază se poate estima astfel:  $\bar{P}_{conv} = 225-250 \text{ kPa}$

Pentru alte lățimi ale tălpii sau alte adâncimi de fundare presiunea convențională se calculează cu relația:  $P = \bar{P}_{conv} + C_B + C_D$

în care  $\bar{P}_{conv}$  = presiunea convențională de bază, calculată conform STAS 3300/2-85, Anexa B, Tabel 17.

$C_B$  = corecția de lățime (kPa);

$C_D$  = corecția de adâncime (kPa).

- Corecția de lățime  $C_B$  pentru  $B \leq 5 \text{ m}$  se calculează cu relația:

$$C_B = \bar{P}_{conv} \cdot K_1 \cdot (B - 1)$$

în care:  $K_1 = 0,05$  – coeficient pentru pământuri coezive;

$B$  = lățimea fundației (m).

- Corecția de lățime  $C_B$  pentru  $B > 5 \text{ m}$  se calculează cu relația:

$$C_B = 0,2 \cdot \bar{P}_{conv}; B > 5 \text{ m pt. nisipuri prafoase și pământuri coezive}$$

- Corecția de adâncime  $C_D$  se calculează astfel:

- Pentru adâncimi de fundare mai mici de 2 m se aplică următoarea formulă:

$$C_D = \bar{P}_{conv} \cdot \frac{D_f - 2}{4}$$

în care:  $D_f$  = adâncimea de fundare (m)

- Pentru adâncimi de fundare mai mari de 2 m se aplică următoarea formulă:

$$C_D = K_2 \cdot \gamma (D_f - 2); D_f > 2 \text{ m}$$

$K_2 = 1,5$  pt pământuri coezive cu plasticitate mare și foarte mare

$K_2 = 2,0$  pt pământuri coezive cu plasticitate redusă și mijlocie

$\gamma$  = greutatea volumică de calcul a straturilor situate deasupra nivelului tălpii fundației, calculată ca medie ponderată cu grosimea straturilor în  $\text{KN/m}^3$



## 5.2. Recomandări privind realizarea construcțiilor

Având în vedere următoarele aspecte:

- structura litologica a terenului de fundare bun;
- nivelul apei la cca. -4,00m sub CTN, ușor influențabil de precipitații, și cu o valoare relativă, agresivitate față de betoane și metale;
- valoarea de calcul a presiunii convenționale se situează în zona convenabilă  $> 125 \text{ kPa}$ , care să suporte sarcinile maxime ale clădirilor care se vor extinde,

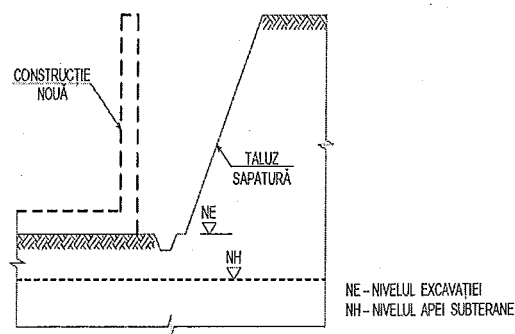
se va alege pentru construcțiile cu regim tehnic de înălțime P, fundarea directă începând cu cota - 1,00mCT(-2,00mCT pentru varianta cu subsol), tipul de fundație fiind fundații continue sub stâlpi(intersecții de axe) și ziduri.

Talpa fundațiilor la alipirea extinderii se vor corela cu talpa fundațiilor corpurilor clădirilor C27 și C20 existente.

De asemenea nivelul +/-0.00 al suprastructurilor construcțiilor va fi definit și mai ridicat  $> 0,50\text{m}$  față de CTS.

Excavația infrastructurii se va executa sub protecția unor pereti temporari, tipul de construcție al acestora fiind prezentat alaturat.

Se vor lua masuri de protecție a fundațiilor sub talpa acestora - izolarea cu folii geotextile, față de posibilitatea apariției apei în imediata apropiere – sistem de colectarea apelor de infiltrații sau meteorice canalizații/drenuri corespunzător între alee acces și clădire.



Incintă limitată de taluz înclinat

În conformitate cu instrucțiunile din *Indicativul de Norme de Deviz comasate pentru lucrări de Terasamente – TS/95*, straturile de pământ ce se vor excava se vor încadra conform Tabelului nr.2, astfel:

Tabel nr.2

Nr. crt	Strat	Tărie la excavare (mecanizat)	Coeficient de afânare %	Greutatea volumică medie în săpătura $\text{Kg/m}^3$
1	Umplutură	II	24 - 30	1900 - 2000
2	Strat Prăfos/nisipos	II	25 - 30	1800 - 1900
3	Strat nisip	II	8 - 17	1900 - 2200

Intocmit,  
Ing.geotehn. **Gabriel TRIF**





GUVERNUL ROMÂNIEI  
INSPECTORATUL DE STAT ÎN CONSTRUCȚII



# AUTORIZAȚIE

## LABORATOR DE GRADUL II

Nr. 2068  
Data: 22.06.2010

Seria ISC L01

*Se autorizează Laboratorul: "LABORATOR DE ANALIZE ȘI ÎNCERCĂRI ÎN  
CONSTRUCȚII GRAD II - S.C. EURO QUALITY TEST SRL"*  
*aparținând "S.C. EURO QUALITY TEST SRL"*

*înmatriculată sub Nr J40/16381/2007*

*C.I.F. RO22343301*

*având sediul social în MUNICIPIUL BUCUREȘTI, SECTOR 6, Strada Lacul  
Zanoaga, Nr. 35, pentru efectuarea de încercări și verificări de laborator, în  
profilurile și pentru încercările din anexă:*

*Standard de referință SR EN ISO/CEI 17025:2005/AC:2007.*

INSPECTOR GENERAL DE STAT

**REFERAT**

**privind verificarea de calitate la cerința Af a proiectului :  
STUDIUL GEOTEHNIC privind condițiile terenului natural din amplasamentul  
intravilanul Oraș COSTEȘTI, județul Argeș, strada Industriilor nr.19,  
pentru „Construire grupuri sanitare Parter anexate corpuri existente  
și modificări de compartimentare interioară”  
Faza DTAC+PTH**

**1. Date de identificare :**

**Proiectant de specialitate:** EURO QUALITY TEST SRL Bucuresti

**Denumirea lucrării:** STUDIUL GEOTEHNIC privind condițiile terenului natural din amplasamentul intravilanul Oraș COSTEȘTI, județul Argeș, strada Industriilor nr.19, pentru „Construire grupuri sanitare Parter anexate corpuri existente și modificări de compartimentare interioară”

**Beneficiar:** SPITALUL ORĂȘENESC “REGELE CAROL I” COSTEȘTI

**Amplasament:** Oraș COSTEȘTI, județul Argeș, strada Industriilor nr.19

**Data prezentării proiectului:** Decembrie 2025

**2. Caracteristicile principale ale proiectului:**

Studiul Geotehnic în vederea realizării Proiectului „Construire grupuri sanitare Parter anexate corpuri existente și modificări de compartimentare interioară”

**3. Documente ce se prezintă la verificare:**

**I. Piese Scrise:**

Studiu Geotehnic

**II. Piese desenate:**

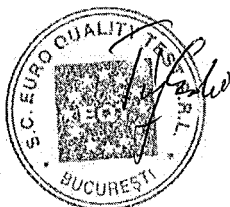
Plan de situație cu amplasarea investigațiilor geotehnice

**4. Concluzii asupra verificării :**

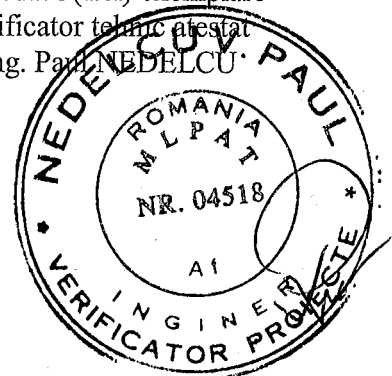
Studiul Geotehnic este întocmit corespunzător conform Normativelor în vigoare (NP074-2022 și respectiv EUROCOD 7), semnându-se și ștampilându-se conform îndrumătorului.

Am primit 3(trei)exemplare  
Investitor

Proiectant



Am predat 3(trei) exemplare  
Verificator tehnic atestat  
ing. Paul NEDELICU



MINISTERUL INFRARILOR PUBLICE SI AMENAJARI TERITORIULUI

SE ATESTA DOMNUL / DOAMNA

**NEDELCU V. PAUL**

nascut in anul 1948 la data 14.06.1948  
in (nascut in anul) 14.06.1948  
de profesie ING. GEOL.



DIRECTOR GENERAL

IONA STANESCU

Semnatura titularului

Comisia nr. 22

*Ignat*

Data eliberarii 11.08.1998

In baza certificatului nr. 04518 din 14.06.1998

1) Pentru calitatea de VERIFICATOR DE PROIECTE

2) In domeniul: - TITLUL - A4

3) In specialitatea:

4) Pentru urmatoarele cerinte: REZISTENTA SI STABILITATEA TERENURILOR DE FUNDACII SI A MASIVELOR DE PAMANT - A4

Valabil (vozi verso)

Prezentul certificat a fost

eliberat in baza legii nr. 10/1995

SERIA N NR.

04518

Prezenta legitimatie va fi vizata de emitent din 5 in 5 ani de la data eliberării

Prelungit valabilitatea 20.07.2016 pana la	Prelungit valabilitatea 20.07.2021 pana la	Prelungit valabilitatea 20.07.2026 pana la
Prelungit valabilitatea pana la	Prelungit valabilitatea pana la	Prelungit valabilitatea pana la

LEGITIMATIE

04518