

SC GEO TOLS SRL

Localitatea Dumbrăvita. Str. Petofi Sandor. nr. 45. tel 0721. 911.665 sau 0723.298.097



FOAIE DE CAPĂT

STUDIU GEOTEHNIC

AMPLASAMENT: Loc. Lugoj, str. Fdt. Closca, FN., C.F. 412235,
jud. Timiş.

P.U.Z.- Lotizare pentru locuințe și funcțiuni complementare.

Nr. Proiect : 70/2019

Beneficiar: Bordea Ancuța, Bordea Adrian și Musat Ion Sorin

**Faza de execuție: Documentație pentru studiu de prefezabilitate
și fezabilitate (P.U.Z.)**

**TIMIȘOARA
- Martie 2019 -**

BORDEROU

PIESE SCRISE:

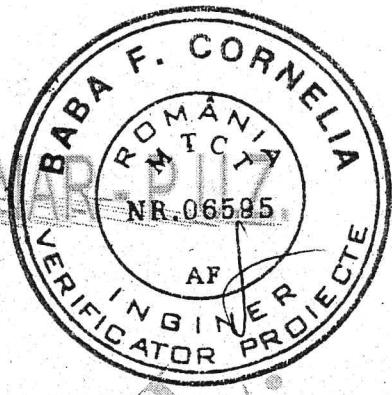
Foaie de capăt
Borderou
Studiu geotehnic preliminar

Pag. 1
Pag. 2
Pag. 3

PIESE DESENATE:

Plan de situație
Profilul geotehnic al forajului F1
Fișele de prelucrare a penetrărilor
Determinări granulometrice
Buletin de analiză chimică pe sol

Planșa 1
Anexa 1
Anexe 2 - 3
Anexe 4 - 9
Anexa 10



STUDIU GEOTEHNIC PRELIMINAR

1. PREZENTARE GENERALĂ

1.1. Pentru Studiul de fezabilitate, elaborat la cererea beneficiarilor Bordea Ancuța, Bordea Adrian și Musat Ion Sorin, S.C. GEO TOLS S.R.L. a întocmit prezentul studiu geotehnic preliminar, pentru aprecierea condițiilor de fundare în eventualitatea amplasării de construcții pe amplasamentul cercetat.

1.2. Terenul pe care beneficiarii l-au indicat este situat în situat în Loc. Lugoj, str. Fdt. Cloșca, FN., C.F. 412235, jud. Timiș, iar la data realizării lucrărilor de teren acesta era liber de orice sarcini.

1.3. Lucrările de investigație efectuate pe amplasament și cele de laborator au urmărit aprecierea următoarelor aspecte:

- stratificația terenului
- adâncimea minimă de fundare
- sistemul de fundare
- capacitate portantă estimată a terenului de fundare
- nivelul apei subterane.

2. ÎNCADRAREA ÎN ZONA SEISMICĂ, ADÂNCIMEA DE ÎNGHEȚ, GEOMORFOLOGIE

2013

2.1. Seismicitatea. În conformitate cu Codul P100-1/2006, perioada de colț $T_c = 0,7s$. Factorul de amplificare dinamică maximă a accelerării orizontale a terenului de către structură $\beta_0 = 2,5$. Spectrul normalizat de răspuns elastic $Se(T) = ag \beta(T)$ se consideră pt. Zona Banat (fig. 3.4 din codul mentionat) iar accelerarea orizontală a terenului pt. proiectare $ag = 0,20g$.

2.2. În conformitate cu STAS 6054-77 adâncimea maximă de îngheț în zona de amplasare a viitoarelor construcții este de 0,70 m.

2.3. În general, suprafața morfologică constă din forme de relief nediferențiate, cu văi puțin adânci, meandre, albi părăsite, terase îngropate, acoperite cu o crustă subțire de sol vegetal și umpluturi recente de sistematizare verticală.

3. ÎNCADRAREA ÎN CATEGORIA GEOTEHNICĂ. RISC GEOTEHNIC.

3.1. În conformitate cu normativul geotehnic NP074/2014, s-au stabilit categoria geotecnică respectiv riscul geotehnic pentru viitoarele construcții. Acestea au fost puse într-un tabel de forma:

FACTOR		PUNCTAJ
Condiții teren	Teren mediu	3
Apă subterană	Fără epuismente	1
Clasificare construcție	Normală	3
Seismicitate	$ag = 0,20$	2
Vecinătăți	Fără riscuri	1
Risc geotehnic		10

Conform datelor din tabel construcțiile se vor încadra în *Categoria geotecnică 2 cu risc geotehnic moderat*.

4. INVESTIGAȚII GEOTEHNICE ȘI STRATIFICAȚIA INTERCEPTATĂ

4.1 Luându-se în considerare scopul pentru care se elaborează studiul geotehnic preliminar, s-au executat un foraj geotehnic (F1) cu adâncime de 6,00m și două sondaje de penetrare (PDU1-PDU2) cu adâncime de 6,00m (conform planșei 1).

4.2 Forajul s-a realizat, cu trusa mecanică de 4", pe adâncime de 6,00m, probele prelevate analizându-se în laborator pentru stabilirea stratificației (Anexele 3 - 9).

4.3. Stratificația interceptată în forajul F1 față de cota terenului natural la care s-a considerat cota $\pm 0,00$ este :

-0,00 ÷ -0,50 m - sol vegetal;

-0,50 ÷ -3,70 m - argilă, cafenie, plastic consistentă spre vrtoasă, $I_c = 0,54$.

-3,70 ÷ -6,00 m - pietriș cu nisip, îndesat, saturat, strat neepuizat, $I_d = 0,87$.

Stratul de pământ coeziv, este în stare plastic consistentă spre vrtoasă ($I_c = 0,54 \dots 0,81$) fiind cu compresibilitate mare ($M = 5641 \dots 8410 \text{ kPa}$) conform aprecierii pe baza sondajelor de penetrare și analizei de laborator.

Tot pe baza sondajului de penetrare a reieșit faptul că stratul de pietriș cu nisip, neepuizat la -6,00 m este în stare de îndesare ($I_d = 0,87 \dots 1,00$), fiind cu compresibilitate mare spre medie ($M = 10704 \dots 13678 \text{ kPa}$).

4.4 Apa subterană interceptată în forajul F1, la data efectuării forajului 20.02.2019 a fost la -3,80 m față de nivelul terenului natural, având o ușoară tendință ascensională, respectiv stabilizându-se la -3,60 m față de nivelul terenului natural.

Din observațiile asupra variației nivelului apei în zona amplasamentului cercetat (discuții purtate cu vecinii, lucrări efectuate în zonă), apreciem faptul că **nivelul maxim superior** al apei subterane poate ajunge până la -1,50 m față de cota terenului natural.

Pentru determinarea agresivității chimice a solului față de betoane, s-a prelevat o probă de pământ care s-a analizat (buletin nr. 12.659/2019 – Anexa 10). Din buletinul de analiză chimică reiese faptul că solul nu prezintă agresivitate chimică față de betoane.

4.5 Pentru obținerea de informații suplimentare cu privire la stratificarea terenului și parametri geotehnici s-au executat două sondaje de penetrare PDU₁ - PDU₂. Aceste sondaje s-au realizat cu penetrometrul dinamic ușor, conform normativului C 159 - 89, având masa berbecului de 10 kg, înălțimea de cădere de 0,50 m și suprafața bazei conului 10 cm².

Variația rezistenței de penetrare, exprimată prin numărul de lovitură a berbecului pentru pătrunderea conului de penetrare pe adâncimea de 10 cm (N₁₀) și parametri geotehnici apreciați pe baza acestora sunt prezentate în Anexele 2-3.

Parametri geotehnici apreciați pe baza rezistenței la penetrare, Anexele 2-3, evidențiază pentru stratul de pământ coeziv interceptat până la adâncimea de 3,70 m stare de consistență situată în domeniul plastic consistent spre vârtos și compresibilitate mare, iar pentru stratul de pietriș cu nisip neepuizat până la -6,00 m stare de îndesare și compresibilitate mare.

5. CONCLUZII ȘI RECOMANDĂRI

Pe baza elementelor prezentate în cap. 1...4 se pot sintetiza următoarele concluzii și recomandări.

5.1 Din observațiile asupra amplasamentului și a vecinătăților acestuia rezultă că stabilitatea terenului este asigurată.

5.2 La suprafața terenului până la cca. - 0,50 m este un strat de sol vegetal. De la adâncimea de 0,50 m până la 3,70 m este un strat de argilă cafenie, plastic consistentă, cu compresibilitate mare, după care s-a interceptat un strat de pietriș cu nisip, neepuizat până la adâncimea de 6,00 m, îndesat și cu compresibilitate mare.

5.3 Apa subterană, la data efectuării forajului 20.02.2019, a fost interceptată la adâncimea de 3,80 m, fiind cu caracter ușor ascensional. Se apreciază că **nivelul maxim** poate ajunge până la cota de -1,50 m față de cota terenului natural. Din buletinul de analiză chimică pe sol nr. 12.659/2019 rezultă faptul că **solul nu prezintă agresivitate chimică față de betoane**.

5.4 Pentru construcțiiile propuse, se poate adopta sistemul de fundare directă la adâncimea minimă de fundare $Df_{min} = 1,00$ m față de nivelul terenului natural. Stratul de teren de la nivelul tălpiei fundației va fi format din argilă, cafenie, plastic consistent, cu extindere până la - 3,70 m.

5.5 În faza de predimensionare a fundațiilor drept capacitate portantă a terenului se va admite p_{conv} stabilit în funcție de presiunea convențională de bază $\overline{p_{conv}}$ (pt. $B = 1,00$ m și $Df = 2,00$ m) corectată pentru lățimea și adâncimea de fundare corespunzătoare fundației dimensionate și pentru gruparea de încărcări, conf. STAS 3300/2-85.

Pentru stratul menționat la punctul 5.4 care poate veni în contact cu talpa fundației, în funcție de adâncimea de fundare adoptată, presiunea convențională de bază va fi :

$$\overline{p_{conv}} = 200 - 220 \text{ kPa}$$

5.6 La proiectarea infrastructurii se va ține seama de prescripțiile 'Normativului pentru proiectarea structurilor de fundare directă' indicativ NP 112 - 04.

5.7 Betoanele din fundații se vor realiza conform prevederilor codului CP 012/1-2011 (clasa minimă de beton pentru clasa de expunere XC2 este 16/20).

5.8 Din punct de vedere al rezistenței la săpare terenurile interceptate se încadrează la terenuri mijlocii.

5.9 Lucrările de terasamente, inclusiv cele aferente (săpături, sprijiniri, umpluturi etc.) se vor executa cu respectarea întocmai a tuturor normativelor în vigoare cu privire la aceste lucrări (C 169-83, Ts inclusiv normele de protecția muncii, etc.) prevederi de care trebuie să se țină seama la toate lucrările de construcții până la cota ± 0,00 m a construcției.

5.10 În concluzie, se apreciază că zona cercetată permite amplasarea de construcții, cu mențiunea că pentru elaborarea proiectului de execuție trebuie efectuată cercetarea geotehnică pentru proiectare, finalizată cu Studiu geotehnic.

Foarte important:
Studiul geotehnic preliminar nu poate substitui Studiu geotehnic.

TIMIȘOARA
Martie, 2019

ÎTOCMIT
Ing. Boangiu Claudiu



Ing. BABA CORNELIA
Timisoara Str. Cluj nr. 20 ap.1
Tel. 0721158506

Nr.8241 din 13.03.2019
cf. reg. evidenta



REFERAT

privind verificarea de calitate la cerinta A_f a studiului

"PUZ- LOTIZARE PENTRU LOCUIINTE SI FUNCTIUNI COMPLEMENTARE"
STUDIUL GEOTEHNIC nr. 70/2019, amplasament: loc. LUGOJ, str. FDT. CLOSCA, FN,
CF nr. 412235, jud. TIMIS
faza **P.U.Z**

1. Date de identificare:

Proiectant de specialitate : S.C. GEO TOLS S.R.L.

Titular de investiti : BORDEA ANCUTA, BORDEA ADRIAN SI MUSAT ION SORIN

Amplasament : loc. LUGOJ, str. FDT. CLOSCA, FN, CF nr. 412235,
jud. TIMIS

Data prezentarii pentru verificare: 13.03.2019

2. Caracteristici principale ale proiectului

STUDIUL GEOTEHNIC CUPRINDE:

- **STUDIU GEOTEHNIC** cu datele generale referitoare la amplasament, lucrările de investigare geotecnica efectuate, buletine de analiza si interpretarea rezultatelor incercarilor de investigare geotecnica, concluzii si recomandari privind terenul de fundare.
- **Anexe grafice si tabelare:** - plan de situatie, fise sondaj geotehnic, buletine de analiza ale incercarilor de laborator, fise centralizatoare cu rezultatele penetrarilor dinamice cu con PDU, calculul capacitatii portante a terenului de fundare, buletin de analiza al solului.

3. Documente prezentate la verificare

- Memoriu tehnic in care se prezinta solutia adoptata pentru respectarea cerintei de verificare:
STUDIUL GEOTEHNIC nr. 70/2019

- Caietele de sarcini: ---

- Breviar de calcul: Calculul capacitatii portante a terenului de fundare

- Plansele cu solutia proiectata:

- Alte documente: plan de situatie, fise sondaj geotehnic, buletine de analiza ale incercarilor de laborator, fise centralizatoare cu rezultatele penetrarilor dinamice cu con PDU, calculul capacitatii portante a terenului de fundare, buletin de analiza al solului.

4. Observatii si recomandari

STUDIUL GEOTEHNIC verificat corespunde din punct de vedere al exigentelor impuse de legislatia de specialitate in vigoare.

5. Concluzii finale

STUDIUL GEOTEHNIC verificat corespunde scopului cerut furnizand elementele geotehnice necesare proiectarii infrastructurii pentru **"PUZ- LOTIZARE PENTRU LOCUIINTE SI FUNCTIUNI COMPLEMENTARE"**.

Am primit 3 exemplare

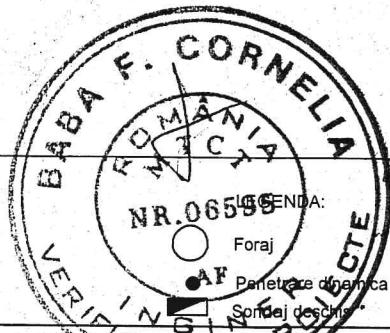
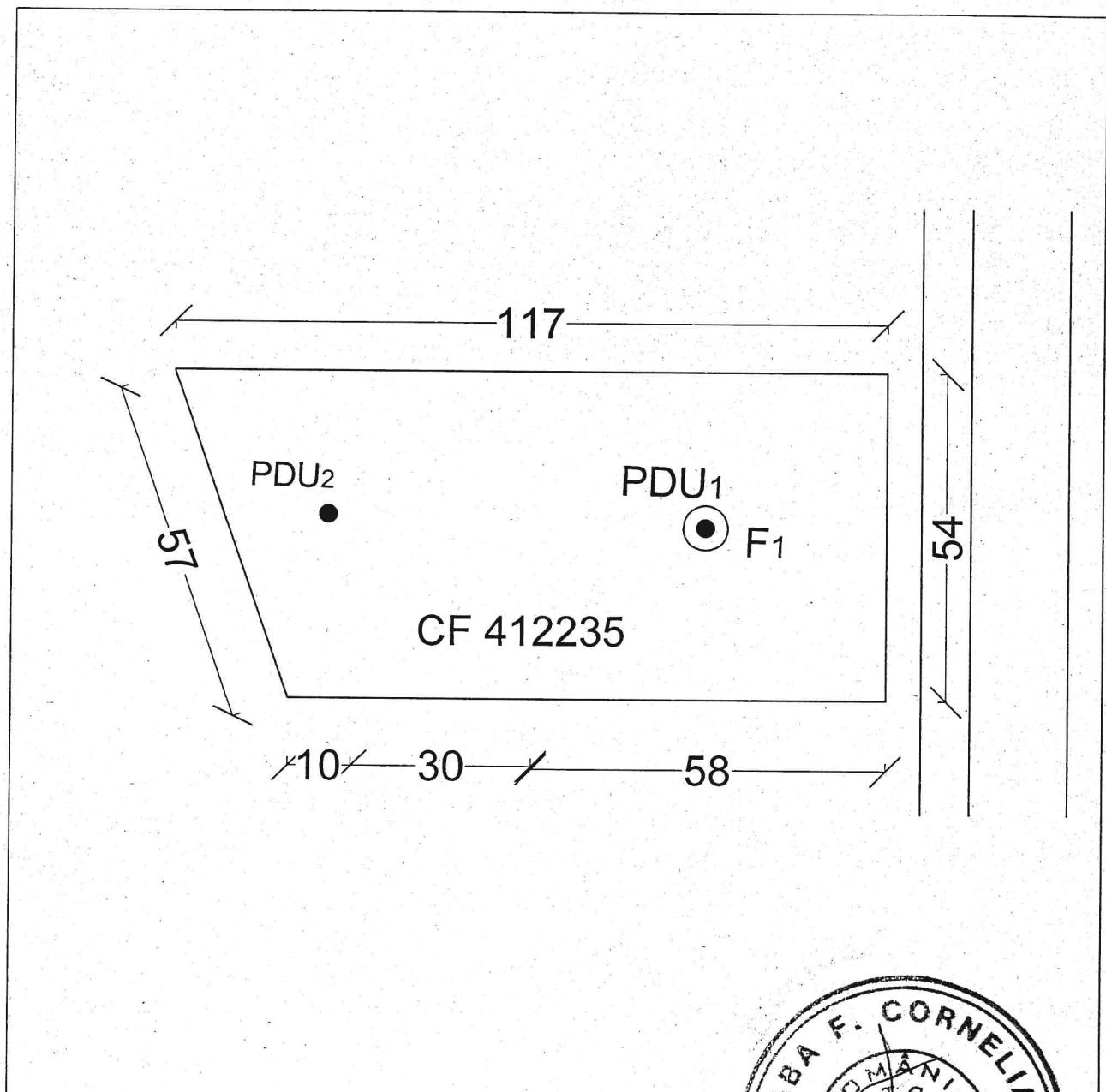
Investitor/Proiectant

Verifier/ing. BABA CORNELIA





PLAN DE SITUATIE
Loc. Lugoj, jud. Timiș
Scara 1:1000



S.C. GEO TOLS S.R.L.

Dumbravita, str. P. Sandor, nr. 45
tel: 0721.911.665 sau 0723.298.097

P.U.Z.-Lotizare pentru locuințe și funcții complementare.

Bordea Ancuța, Bordea Adrian și Musat Ion Sorin

Loc. Lugoj, str. Fdt. Cloșca, FN., C.F. 412235, jud. Timiș

Desenat	ing. ARDELEAN LIVIU		PLAN DE SITUATIE A LUCRARILOR EFECTUATE	Plansa 1
Proiectat	ing. ARDELEAN LIVIU			
Verificat	ing. BOANGIU CLAUDIU			
			Data: Martie 2019	Scara: 1:1000
				Faza: P.U.Z.

SC GEOTOLS SRL

Dumbravita, str. Petofi Sandor, nr.45
Nr.Reg. Comert RO17639174, J35/1828/2005
tel. 0721911665, 0723298097

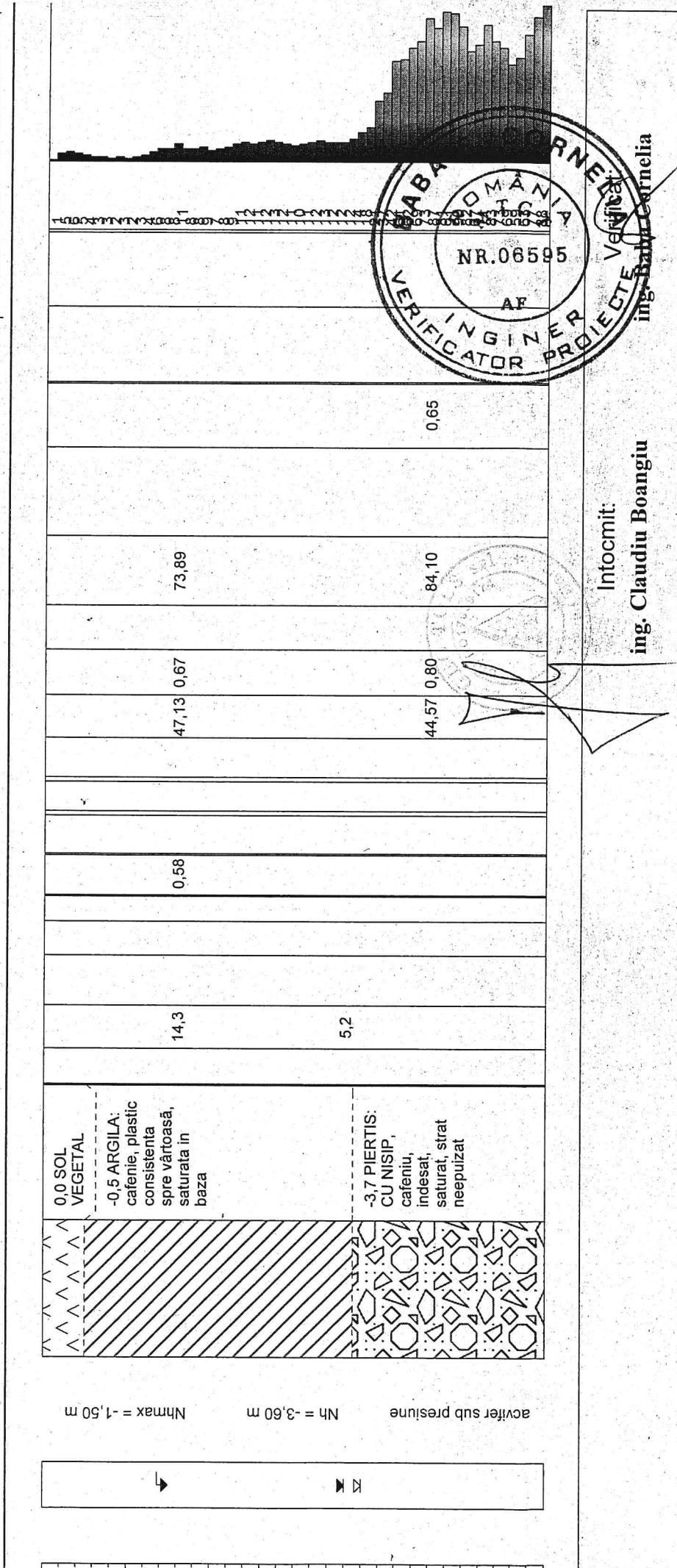
NR. PROIECT: 70/ 9

BENEFICIAR: Bordea Ancuta, Bordea Adrian si Musat Ion Sorin
ADRESA: Loc Lugoj, str. Fdt. Closca, FN., C.F. 412235, jud. Timis,
DATA: Martie 2019

FISA GEOTEHNICA A FORAJULUI: F1

Anexa 1

Nivelul superior al acviferului		Nivelul hidrostatic		PLASTICITATE		IND. DE CONSISTENTA		Ic		Proba comp. tasare		Id		Forfec. si zdrobire		Rezistenta la penetrare						
DANCIME	COTA APEI SUBTERANE	STRATIFICATIE	DENUMIREA STRATULUI	Wp	W	Wp	W	W	W	Curgator	Molare	Consist.	Vatos	Tare	Greut. volumica	Porozitatea	Indicele porilor	Deformatia specifica	Grad de indesemne frecvare	Cezizune	Unghi de lov/10cm	N10



SC GEO TOLS SRL

Locuitoara Dunăriș, str. Petofi Sandor, nr. 45, tel. 0721.911.665 sau 0723.208.097

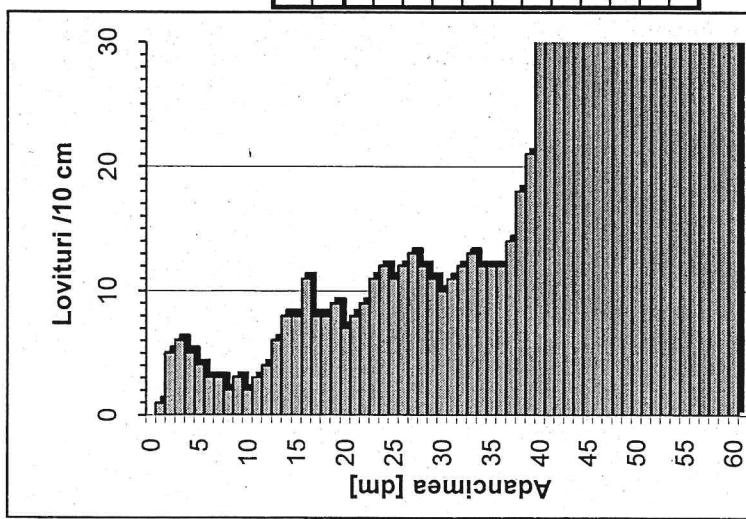
ANEXA 2

Proiect: STUDIU GEOTEHNIC PRELIMINAR

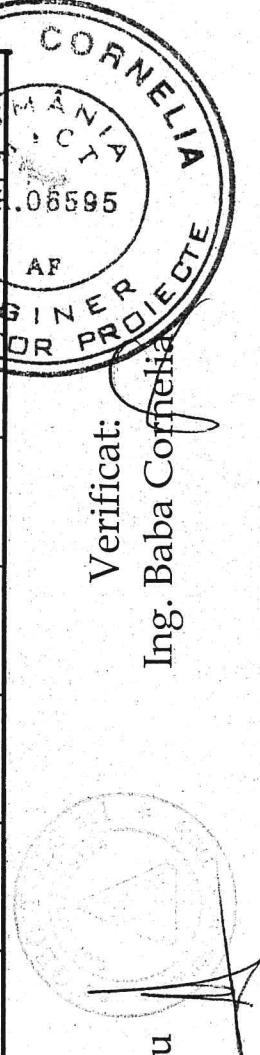
Amplasament :Loc. Lugoj, str. Fdt. Closca, FN, C.F. 412235, jud. Timiș
Beneficiar : Bordea Ancuța, Borda Adrian și Musat Ion Sorin
Data : Martie 2019

REZULTATUL INCERCARILOR DE TEREN PRIN PENETRARE DINAMICA CU CON

PDU 1

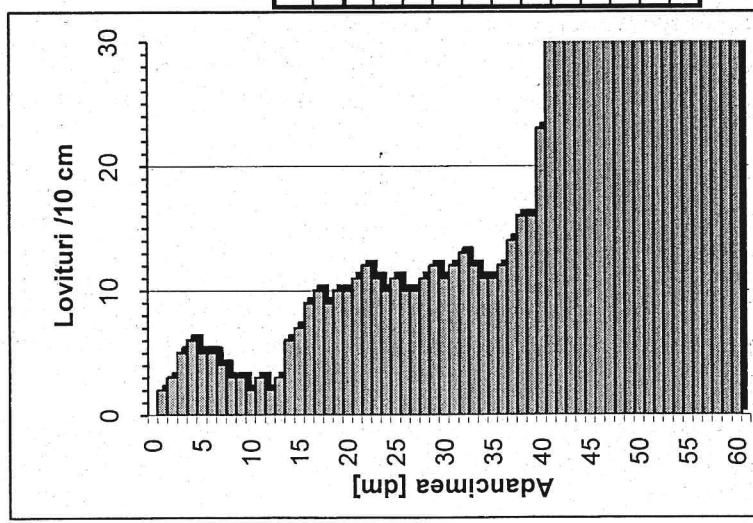


H m	N10 lov/10cm	Rd daN/cmp	Rp daN/cmp	n %	e	Ic	I _D	M2-3 daN/cmp	E daN/cmp
0,0-0,5	3,4	10,57	8,25	50,54	1,02	0,55	-	-	64,56
0,5-1,0	3,0	9,33	7,28	51,01	1,04	0,54	-	58,69	64,56
1,0-1,5	4,6	12,72	9,92	49,82	0,99	0,57	-	56,41	62,05
1,5-2,0	8,8	24,33	18,98	47,13	0,89	0,67	-	62,06	68,27
2,0-2,5	9,4	25,99	20,27	46,84	0,88	0,68	-	73,89	81,28
2,5-3,0	11,8	32,63	25,45	45,82	0,85	0,73	-	75,09	82,60
3,0-3,5	11,6	32,07	25,02	45,89	0,85	0,73	-	79,24	87,17
3,5-4,0	15,4	42,58	33,21	44,57	0,80	0,81	-	78,93	86,82
4,0-4,5	54,2	149,86	116,89	37,78	0,61	-	0,87	107,04	109,33
4,5-5,0	84,4	233,37	182,03	34,98	0,54	-	1,11	136,78	132,83
5,0-5,5	75,2	207,93	162,18	35,73	0,56	-	1,05	121,98	127,38
5,5-6,0	75,3	208,30	162,47	35,72	0,56	-	1,06	122,19	127,72

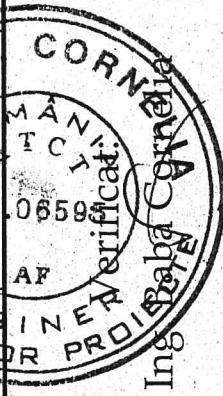


Întocmit:
Ing. Ardelean Liviu
Verificat:
Ing. Baba Corneliu

Amplasament :Loc. Lugoj, str. Fdt. Closca, FN., C.F. 412235, jud. Timiș
 Beneficiar : Bordea Ancuța, Bordea Adrian și Musat Ion Sorin
 Data : Martie 2019

REZULTATUL INCERCARILOR DE TEREN PRIN PENETRARE DINAMICA CU CON**PDU 2**

H	N10 lov/10cm	Rd dan/cm ²	Rp dan/cm ²	n %	e	Ic	I _D	M2-3 dan/cm ²	E dan/cm ²
0,0-0,5	3,2	9,95	7,76	50,77	1,03	0,54	-	-	63,34
0,5-1,0	4,0	12,44	9,70	49,91	1,00	0,56	-	57,58	61,65
1,0-1,5	3,2	8,85	6,90	51,21	1,05	0,54	-	55,44	60,99
1,5-2,0	9,0	24,89	19,41	47,03	0,89	0,67	-	74,30	81,73
2,0-2,5	10,8	29,86	23,29	46,22	0,86	0,71	-	77,63	85,39
2,5-3,0	10,8	29,86	23,29	46,22	0,86	0,71	-	77,63	85,39
3,0-3,5	11,8	32,63	25,45	45,82	0,85	0,73	-	79,24	87,17
3,5-4,0	13,8	38,16	29,76	45,09	0,82	0,78	-	82,10	106,73
4,0-4,5	47,0	129,96	101,36	38,63	0,63	1,1	104,44	117,55	107,49
4,5-5,0	66,2	183,04	142,77	36,55	0,65	1,1	107,49	1182,73	109,42
5,0-5,5	67,4	186,36	145,36	36,43	0,52	1,1	109,42	186,02	117,90
5,5-6,0	72,7	200,92	156,72	35,95	0,56	1,1	103,11	200,43	



Întocmit:
 Ing. Ardelean Liviu

S.C. CARA SRL
STR. FILARET BARBU NR. 2
300193 TIMIȘOARA



Lugoj, CF 412235
Foraj nr./Boring no.
Gata/Dentib: - 0 50

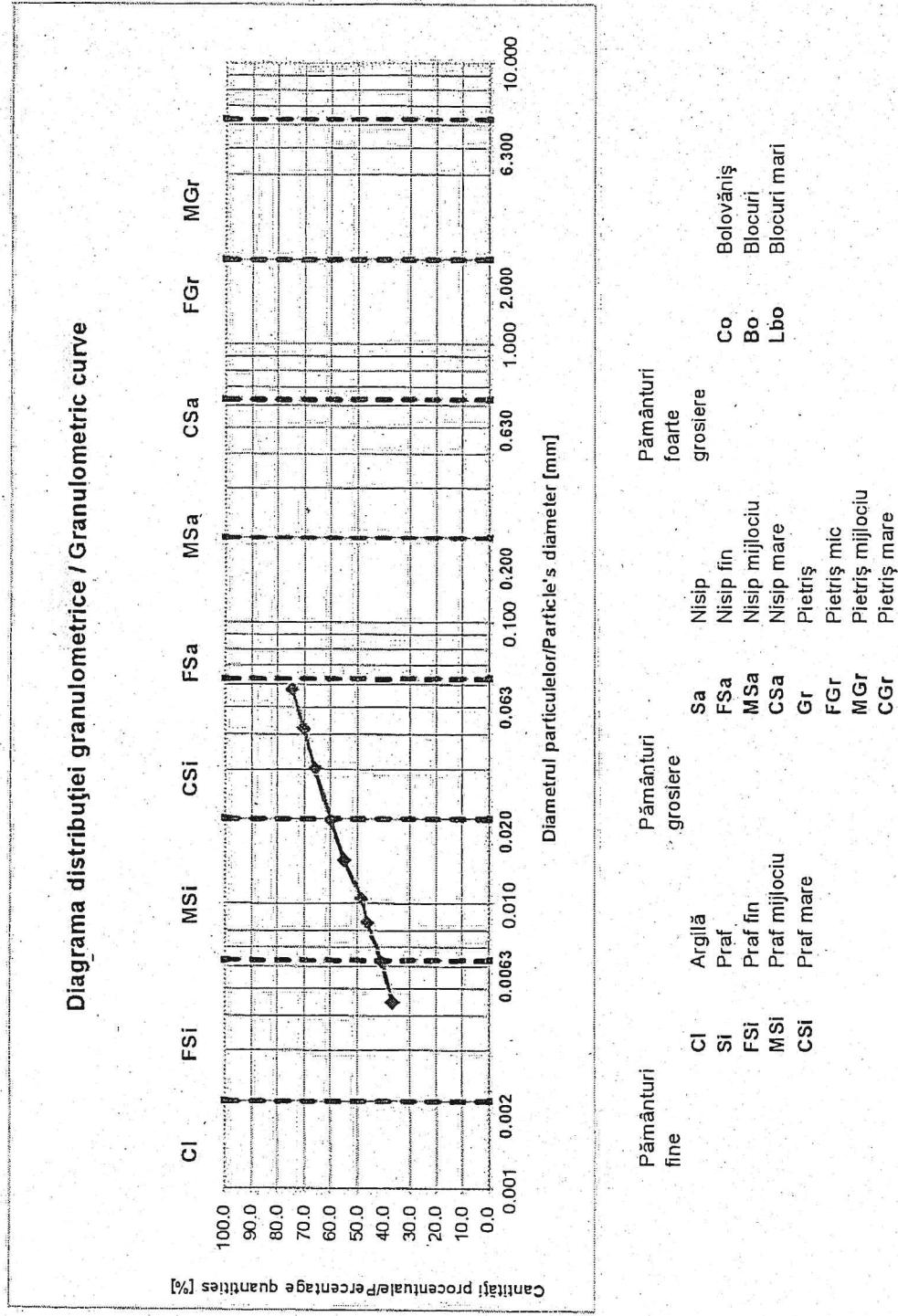
BULETIN DE ANALIZĂ Nr. / ANALYSIS REPORT no.

DETERMINAREA GRANULOZITATII PÂMÂNTURILOR PRIN METODA SEDIMENTĂRII / PARTICLE SIZE ANALYSIS FOR SOILS BY SEDIMENTATION
Conform/According to SR EN ISO 14688-2 - Laborator autorizat/Authorized laboratory - Aut. nr/aut. No 2723/18.04.2013

ANEX# 5

Lugoj, CF 412235
Foraj nr./Boring no.: F 1
Cota/Depth: -0.50...-3.70 m

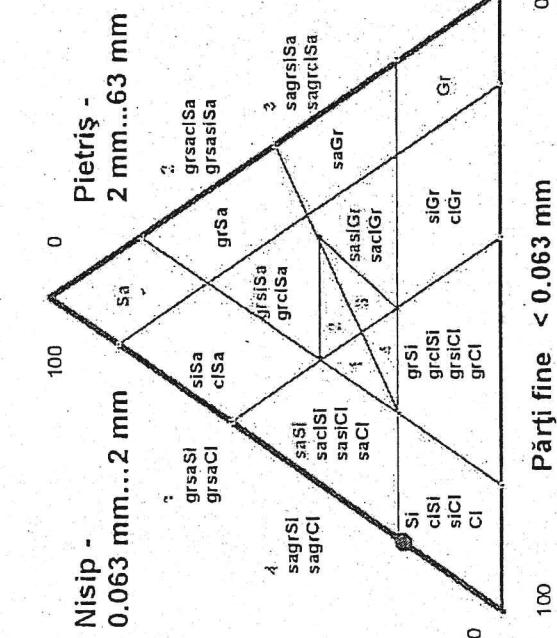
Diagrama distribuției granulometrice / Granulometric curve



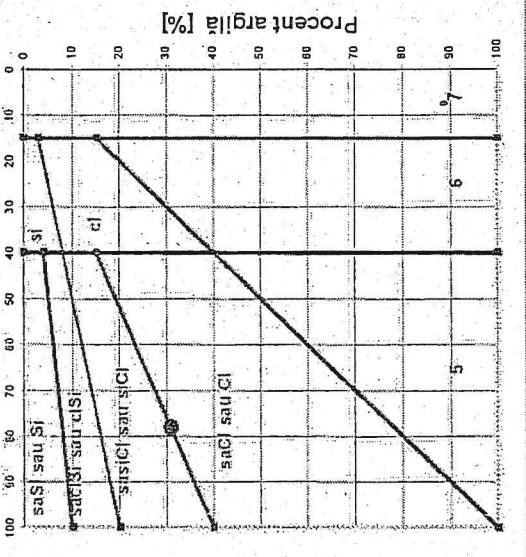
AUTEXA

Lugoj, CF 412235
Foraj nr./Boring no.: F 1
Cota/Depth: -0.50 ... -3.70 m

**CLASIFICARE PĂMÂNTURI
SR EN ISO 14688-2/2005**



Părți fine $d < 0.063 \text{ mm}$ [%]

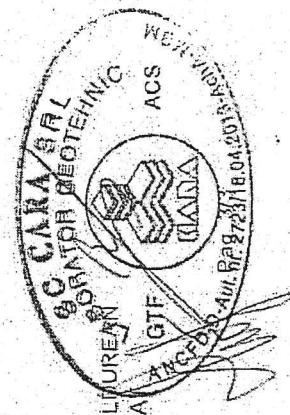


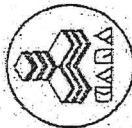
- 5 Pământuri fine (praf și argilă)
- 6 Pământuri mixte (pietris și argilos sau prăfos și nisip)
- 7 Pământuri granulare (pietris și nisip)

DENUMIRE PĂMÂNT / SOIL TYPE

ARGILĂ / CLAY - CI

Sef profil: Dr. ing. Ioan Petru BOIUROIANU
Sef laborator: Ing. Gabriela ARVA





S.C. CARA SRL
STR. FILARET BĂRBU NR. 2
300193 TIMIȘOARA

Lugoj, CF 412235

Foraj nr./Boring no.: F 1

Cota/Depth: -3.70 ... -6.00 m

BULETIN DE ANALIZĂ nr. / ANALYSIS REPORT no.

DETERMINAREA GRANULOMETRIEI PÂMÂNTURILOR PRIN METODA CERNERII/PARTICLE SIZE ANALYSIS OF SOILS BY SIEVING

Conform/According to SR EN ISO 14688-2 - Laborator autorizat/Authorized laboratory - Aut. nr/Aut. No.2723/18.04.2013

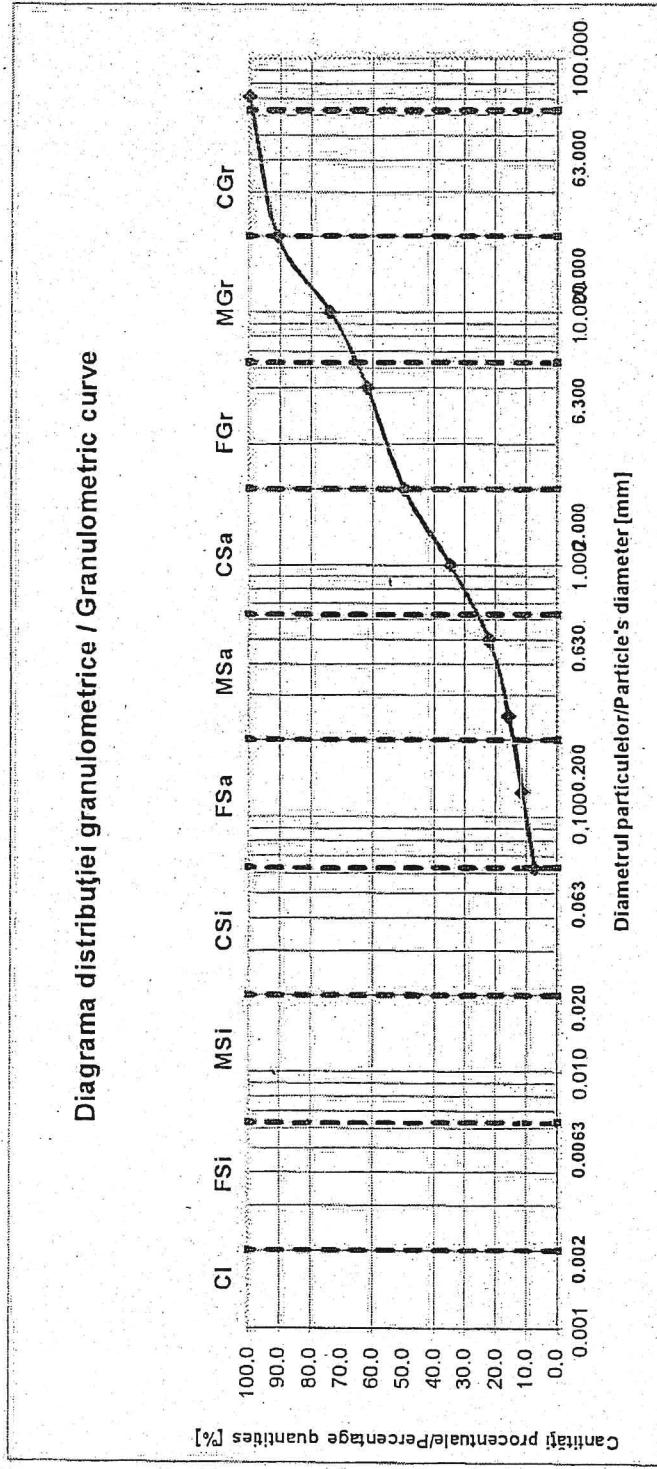
d_i [mm]	m_i [g]	$\frac{m_i}{m_d} \cdot 100$ [%]	$\frac{m_d - \sum m_i}{m_d} \cdot 100$ [%]
71.000	0.0	0.0	100.0
20.000	27.4	9.1	90.9
10.000	51.5	17.2	73.7
5.000	35.8	11.9	61.8
2.000	36.3	12.1	49.7
1.000	45.0	15.0	34.7
0.500	37.9	12.6	22.0
0.250	19.3	6.4	15.6
0.125	13.2	4.4	11.2
0.063	11.9	4.0	7.2
Talger	21.7	7.2	0.0
Sumă	300.0		

$$m_d = 300.0 \text{ g}$$

ALEXIA 8

Lugoj, CF 412235
Foraj nr./Boring no.: F 1
Cota/Depth: -370 ... -6.00 m

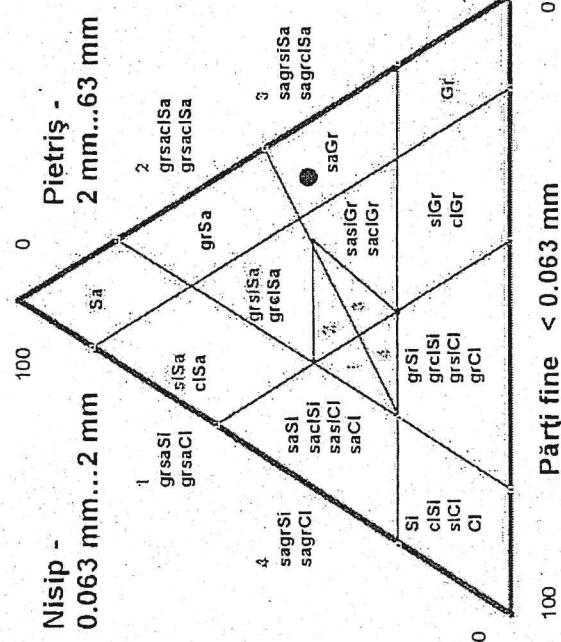
Diagrama distribuției granulometrice / Granulometric curve



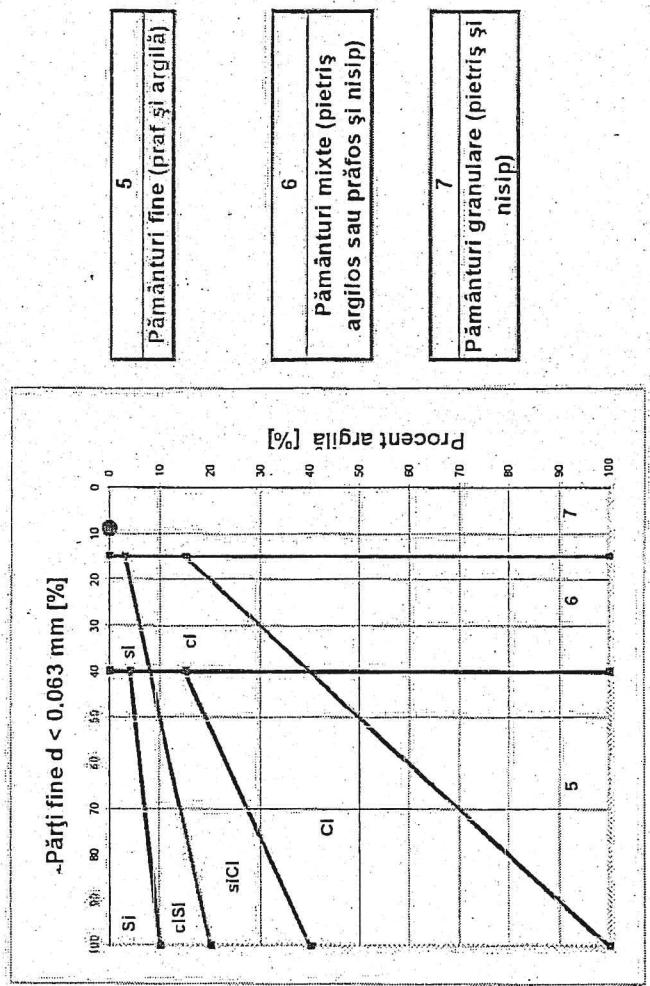
Pământuri fine	Ci	Argiă	Sa	Nisip	Co	Total	100 %
Pământuri groziere	Si	Praf	Fsa	Nisip fin	Bo	Bolovăniş	
	FSi	Praf fin	MSa	Nisip mijlociu	Lbo	Blocuri	
	MSi	Praf mijlociu	CSa	Nisip mare		Blocuri mari	
	CSI	Praf mare	Gr	Pietriş			
					FG	Pietriş mic	
					MGr	Pietriş mijlociu	
					CGr	Pietriş mare	

PO-101-01.07/13

**CLASIFICARE PĂMÂNTURI
SR EN ISO 14688-2/2005**



Lugoj, CF 412235
Foraj nr./Boring no.: F 1
Cota/Depth: -3.70 ... -6.00 m



DENUMIRE PĂMÂNT / SOIL TYPE
PIETRIȘ CU NISIP / GRAVEL WITH SAND - SGR



Sef profil: Dr. ing. Ioan Petru BOLDUREANU
Sef laborator: Ing. Gabriela ARVAT

