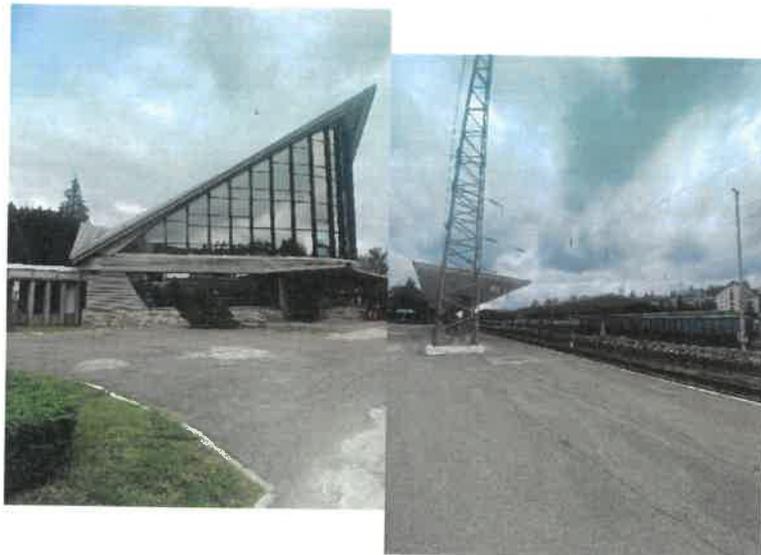




“Reabilitarea stației CF Predeal - linii, aparate de cale, peroane, tunel pietonal (Expertiză și DALI)”

STUDIU GEOTEHNIC



**Beneficiar: COMPANIA NAȚIONALĂ DE CĂI FERATE "CFR"SA,
prin Sucursala Regională CF Brașov**





FOAIE DE SEMNĂTURI

Lucrarea: Reabilitarea stației CF Predeal - linii, aparate de cale, peroane, tunel pietonal

Faza: Expertiză și DALI

Beneficiar: CNCF „CFR” SA, PRIN SRCF BRAȘOV

Proiectant: CONSYS PROIECT SRL

Numele documentului: STUDIU GEOTEHNIC

Elaborat:	Verificat:	Sef Proiect
Cristian Bârlea 	Adrian Vechiu 	Cătălin Serban 

Nr. ediție:	1			
Nr. revizie:	0			
Data:	07.2021			

Numele si prenumele certificatului atestat
Firma: Budu Florica
telefon: 0770.840.064

Nr. 282 / 27.07.2021
conform registrului de evidenta

REFERAT

privind verificarea de calitate la cerinta Af
a studiului geotehnic

Reabilitarea stației CF Predeal - linii, aparate de cale, peroane, tunel pietonal

1. DATE DE IDENTIFICARE

- Elaborator: S.C. CONSYS PROIECT S.R.L
- Beneficiar: CNCF CFR SA
- Amplasament: în statia cfr Predeal, judetul Brasov
- Faza: Expertiză și DALI

2. SITUATIA EXISTENTA

Stația de cale ferată Predeal este situată în județul Brașov, între haltele de mișcare Azuga și Timișul de Sus

Terasamente: șanțurile de colectare si evacuare a apelor sunt colmatate, cu vegetatie crescuta si din cauza lipsei de intretinere, in prezent sunt nefunctionale;

Peroanele prezintă fisuri și crăpături, zone cu asfalt desprins sau reparate neuniform cu asfalt sau beton, borduri deteriorate. In crapaturile aparute in beton, s-a dezvoltat vegetatie. La copertine se observă zone umede, cu urme de infiltrații și fisuri prin rosturile dintre dalele acoperișului;

Tunel pietonal: structura de rezistență a tunelului este afectată din cauza infiltrațiilor de apă care se produc din cauza nefuncționării sistemului de drenare, colectare și evacuare a apelor pluviale.

2.1. Lucrări executate

Au fost executate 2 foraje mecanice cu adâncimea de 10 m și 4 sondaje cu adâncimi variind între 0.60-3.00m. În sondaje s-au executat penetrări dinamice realizate cu penetrometru dinamic ușor (PDU / DPL) adâncimi variind între 1.00-3.00m.

3. REZULTATE OBTINUTE

- conform STAS 6054/77 adancimea maxima de inghet a terenului natural este 100 cm;
 - conform normativului P100/1-2013 valoarea de varf a acceleratiei terenului pentru proiectare este $a_g = 0.25g$. Valoarea perioadei de control (colt) T_c a spectrului de raspuns este 1.0s;
 - conform normativului NP 074/2014 perimetrul studiat a fost incadrat intr-o zona cu risc geotehnic moderat corespunzator categoriei geotehnice 2;
 - Apa subterană a fost interceptată la adâncimi de 0.90 – 3.50m;
- Pentru terenul natural interceptat in sondaje, s-a apreciat orientativ presiunea conventionala de baza, conform NP 112/2014.

4. DOCUMENTE PREZENTATE LA VERIFICARE

- ✓ Raport geotehnic, Plan de situatie, Fise foraje si sondaje primare, Fise foraje si sondaje complexe, Buletine de analize laborator

5. CONCLUZII ASUPRA VERIFICARII

In urma verificarii se considera ca studiul geotehnic respecta continutul cadru si a fost intocmit in conformitate cu NP 074/2014 "Normativ privind documentatiile geotehnice pentru constructii"

Am primit 4 exemplare
Proiectant
S.C. CONSYS PROIECT S.R.L

Am predat 4 exemplare
Verificator tehnic atestat MDRAP
Ing. Budu Florica





MINISTERUL DEZVOLTĂRII
REGIONALE ȘI ADMINISTRAȚIEI PUBLICE

**CERTIFICAT
DE
ATESTARE
TEHNICO-PROFESIONALĂ**

În conformitate cu prevederile Legii nr. 107/1993 privind calificarea în activitatea profesională, cu modificările și completările ulterioare și ale Hotărârii Guvernului nr. 1200/3 privind organizarea și funcționarea Ministerului Dezvoltării Regionale și Administrației Publice, cu modificările ulterioare, referitoare la sistemul calificării profesionale și acreditarea în activitate în domeniul:

numerele cerții nr. 24425 / 26.02.2015 și
documentelor de referință nr. 2246

în baza concluziilor Comitetului de examinare nr. 5 conținute în Procesul verbal nr. 200 / 19.02.2016
B.G.D.R. / 24.02.2016 în activitatea profesională.

Semnătura titularului
Data eliberării:
02.10.2016

București, V.D. Nr. 09670

Data / BH: 22.10.2016 / 3 / 10

Cod numeric personal: 2917018 / 10 / 10 / 10 / 10
de profesie: INGINEER / 5 / 5
nr. 545 / 10 / 10 / 10 / 10 / 10
et. 2 / 2 / 2 / 2 / 2 / 2

SE ATESTĂ

PENTRU COMPETENȚA ÎN DOMENIUL
IN DOMENIUL TOATE DOMENIILE (A1)

ÎN SPECIALITATEA:

PROVIND CERINȚELE ESSENȚIALE ȘI ÎN CALITATE DE
PROFESIONIST ÎN MECANICĂ ȘI ȘTAIURI ÎN
BIMBAȘA CONSTRUCȚIILOR ȘI ÎN ACTIVITĂȚILE
ASOCIATE (A1)

VICEDIRECTORUL
MINISTERULUI DEZVOLTĂRII
REGIONALE ȘI ADMINISTRAȚIEI PUBLICE

Prezenta legitimație va fi vizată de emitent din 5 in 5 ani de la data eliberării

Prelungit valabilitatea până la	Prelungit valabilitatea până la	Prelungit valabilitatea până la
Prelungit valabilitatea până la	Prelungit valabilitatea până la	Prelungit valabilitatea până la

MINISTERUL DEZVOLTĂRII REGIONALE ȘI ADMINISTRAȚIEI PUBLICE

LEGITIMAȚIE

Seria VD Nr. 09670

MINISTERUL DEZVOLTĂRII REGIONALE ȘI ADMINISTRAȚIEI PUBLICE
 Direcția Generală Dezvoltare Regională și Infrastructură

D-na / Dl: SUDU V. FLORICA
 Cod numeric personal: 2570811400711
 Profesie: INGINER

ATESTAT
 Pentru competența PARTICIPATOR DE PROIECTE
 în domeniile: TOATE DOMENIILE (A)
 în specialitatea:



Semnătura titularului
 Data eliberării: 03.10.2016

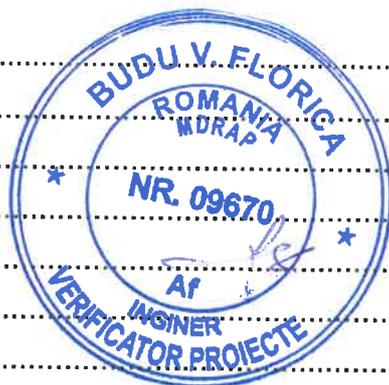
Prezenta legitimație este emisă în baza Legii nr. 10/2001 privind organizarea și funcționarea M.D.R.A.P., cu modificările ulterioare, și a Hotărârii Guvernului nr. 1/2013 privind organizarea și funcționarea M.D.R.A.P., cu modificările ulterioare

Seria VD Nr. 09670



CUPRINS

1. DATE GENERALE	5
1.1. Denumirea proiectului	5
1.2. Beneficiarul final al investiției.....	5
1.3. Elaborator al studiului geotehnic:	5
1.4. Scopul studiului	5
1.5. Faza de proiectare:	5
1.6. Descrierea proiectului și a amplasamentului	5
2. CADRUL NATURAL.....	6
2.1. Date geomorfologice	6
2.2. Date geologice	6
2.3. Date hidrografice și hidrogeologice	7
2.4. Date climatice.....	8
2.5. Adâncimea de îngheț	9
2.6. Date seismice.....	10
2.7. Încărcări date de vânt.....	11
2.8. Încărcări date de zăpadă.....	12
2.9. Încadrarea în zone de risc natural	13
2.10. Condiții referitoare la vecinătățile amplasamentului	14
2.11. Situația existentă	14
3. CARIERE, BALASTIERE ȘI GROPI DE ÎMPRUMUT	15
4. DATE GEOTEHNICE	16
4.1. Prezentarea lucrărilor de teren efectuate	16
4.4. Categoria geotehnică	17
4.5. Aprecieri privind stabilitatea locală și generală a amplasamentului.....	17
5. STUDII DE TEREN	18
5.1. Observații în teren	18
5.2. Investigații de teren	19
5.2.1. Investigații geotehnice.....	19
5.3. Determinări de laborator.....	21
5.4. Parametrii geotehnici.....	23
5.5. Lucrări proiectate.....	24
5.5.1. Lucrări la liniile CF	24
5.5.2. Lucrări la tunelul pietonal, pasaj pietonal suprateran, peroane și copertine, zid de sprijin.	25
5.6. Clasificarea pământurilor conform Ts.....	25
6. CONCLUZII ȘI PROPUNERI	26
6.1. Concluzii.....	26





6.2. Propuneri.....	28
7. NORME TEHNICE CE AU STAT LA BAZA REALIZARII DOCUMENTATIEI.....	31
7.1. Normative.....	31
7.2. STAS-uri.....	32

ANEXE:

1. PLAN ÎNCADRARE ZONĂ
2. PLAN DE SITUATIE - AMPLASARE INVESTIGAȚII GEOTEHNICE
3. FISE FORAJ PRIMARE
4. FISE FORAJ COMPLEXE
5. BULETINE DE ANALIZA



RAPORT GEOTEHNIC

1. DATE GENERALE

1.1. *Denumirea proiectului*

Reabilitarea stației CF Predeal - linii, aparate de cale, peroane, tunel pietonal.

1.2. *Beneficiarul final al investiției*

COMPANIA NAȚIONALĂ DE CĂI FERATE „CFR” SA

1.3. *Elaborator al studiului geotehnic:*

CONSIS PROIECT SRL

1.4. *Scopul studiului*

Scopul documentației este de a oferi date referitoare la condițiile geotehnice ale terenului de fundare din zona obiectivului.

Documentația a fost elaborată pe baza lucrărilor de prospecțiune de teren și laborator, precum și pe baza datelor extrase din hărți, norme și lucrări de specialitate.

La elaborarea studiului s-au avut în vedere **Tema de Proiectare** și reglementările tehnice ale **Normativului NP-074-2014, SR EN 1997 – 1/2004 și SR EN 1997-2/2007** privind documentațiile geotehnice pentru construcții precum și cerințele temei de studii pentru faza (etapa) de proiectare.

1.5. *Faza de proiectare:*

Expertiză și DALI

1.6. *Descrierea proiectului și a amplasamentului*

Stația CFR Predeal este situată în Județul Brașov pe linia de cale ferată 300, între haltele de mișcare Azuga și Timișu de Sus, cu axa clădirii de calatori la km 143+550.

2. CADRUL NATURAL

2.1. Date geomorfologice

Din punct de vedere geomorfologic stația CF Predeal este situat pe valea Prahovei, județul Brașov, la NE de poalele Munților Bucegi, care au altitudinea maximă de 2505 m. Alți munți ce înconjoară Predealul sunt Piatra Mare, 1843 m, la nord, Gârbova, cu vârful Neamțu, 1923 m, la sud-vest și Postăvarul, 1799 m, la nord-vest.

2.2. Date geologice

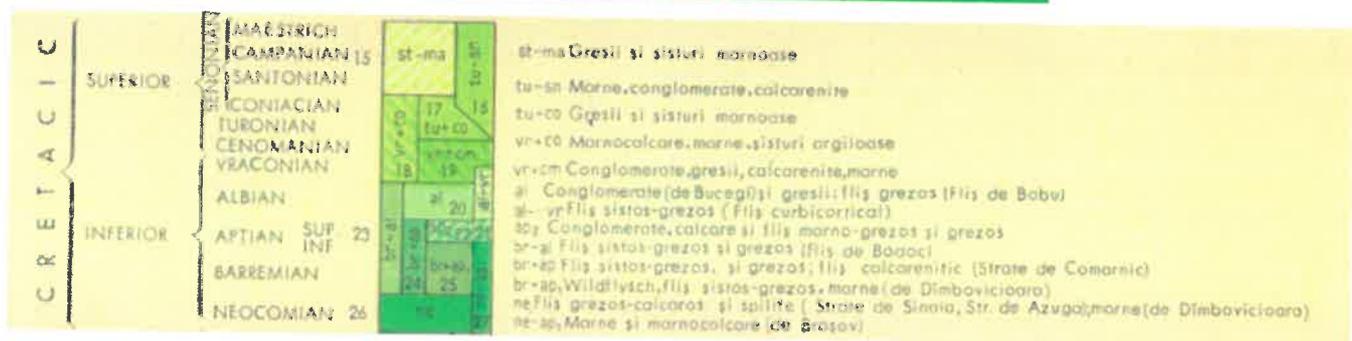
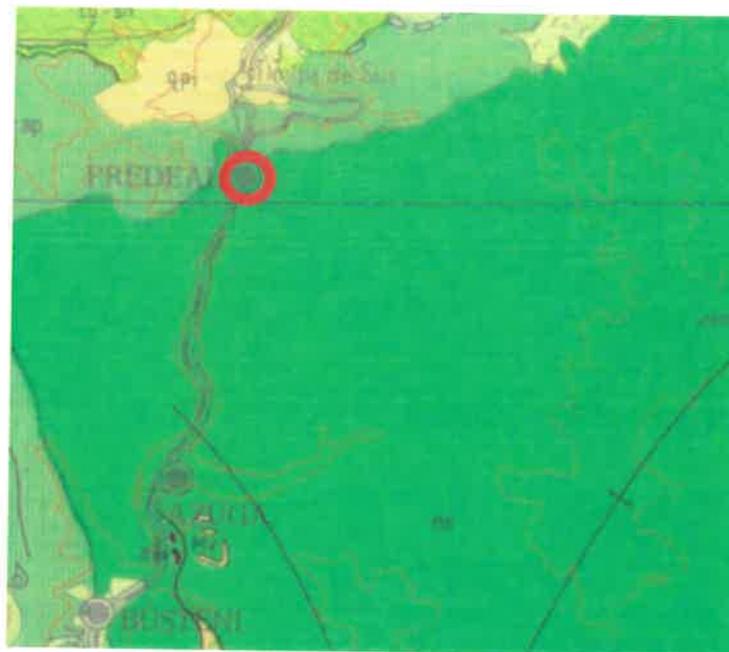
Formațiunile mezozoice dezvoltate în teritoriile învecinate masivului cristalin al Leaotei, constituie seria de Brașov ai cărei termeni de la Triasicul mediu și până la Aptianul inferior inclusiv se disting în mod net prin faciesul lor de termeni echivalenți din seria bucovinică. Într-un sector foarte restrâns din partea de N a masivului Bucegi (Poliție), mai apare încă o serie, seria de Pre-Leaota (D. Patrulius et al., 1967) care se distinge de seria de Brașov în special prin faciesul Jurasicului superior și dezvoltarea mai completă a Neocomianului.

Neocomian (ne)

O succesiune mai completă a Neocomianului este cea din seria de Pre-Leaota (Poliție — Bucegi) care cuprinde deasupra unui pachet de dolomite dezvoltat la limita Jurasicului cu Cretacicul următorii termeni:

- (1) calcare pelitomorfe, cenușii deschis cu calpionele, urmate de calcare galbene cu;
- (2) marne și marnocalcare cenușii
- (3) marne și marnocalcare.

Neocomianul seriei de Brașov se așterne cu discontinuitate pe calcarele neo-jurasice din partea meridională a culoarului Dâmbovicioarei și a masivului Bucegi (Muntele Lespezi). Succesiunea lui care începe cu Hauterivianul inferior sau eventual cu Valanginianul terminal, cuprinde în bază un banc de calcar glauconitic urmat de marne și marnocalcare cu accidente silicioase mai frecvente spre partea terminală a intervalului. Aceste depozite, groase la S de 25 m, constituie partea inferioară a marnelor de Dâmbovicioara.



Harta geologică și legendă (localizare amplasament)

2.3. Date hidrografice și hidrogeologice

Predealul aparține Bazinului Ialomița. Raul Prahova, afluent al Ialomiței, izvorăște din zona actualului stadion, la altitudinea de 1046 m și, relativ aproape de izvor, întâlnește apele Puștoaicei, Teascului și Joitei. Valea Puristoaiței (sau Polistoaca) își are obârșia în apropierea cotei de 1114 m, la est de culmea Cioplii. Cea de-a doua vale, Teascul, izvorăște din culmea Clăbucetului Taurului prin două izvoare ce străbat stâncile calcaroase de la sud la nord.

În partea dreaptă, Valea Prahovei primește doar puține izvoare ce se scurg prin Valea lui Arsenie, iar pe stânga Pârâul lui Zangor și Pârâul Cărbunarului.

Stratul de apă subterană se găsește la o adâncime cuprinsă între 1,0 - 1,5 m, în zona aluvială, și 5,0 - 10,0 m, în zona de terasă, iar în zona de versant apare sub forma de infiltrații la diferite cote.

Pânza freatică se caracterizează prin variații mari de nivel și debit în funcție de precipitații. Stratul acvifer freatic este localizat în orizonturile de pietrișuri ale diferitelor terase și poate fi întâlnit discontinuu, la adâncime mai mică în zona aluvială, sau mai mare în zona de terasă. Cel din

pietrișurile terasei este parțial mineralizat, caracteristică evidentă în multe dintre izvoarele naturale prezente în zona de nord a teritoriului.

Complexul acvifer de adâncime se găsește în sistemul de fracturi transversale, fisuri și diaclaze în stratele de Sinaia. În general, direcția de curgere a curentului acvifer este oblic pe sensul de curgere al râului Prahova, iar alimentarea acestuia se face, de asemenea, din precipitațiile care se infiltrează prin sistemul de fracturi, fisuri și diaclaze.

Acviferul este întâlnit sub forma unor izvoare:

- cu ape dulci, în deluviile depuse pe roca de bază, au debite mici, influențate direct de precipitații. Debite mai consistente izvorăsc pe valea Zamora (8,00 – 9,00 l/sec) și Valea Șipa (6,00 – 7,00 l/sec);

- cu ape minerale, reduse ca importanță, ce au în compoziție hidrogen sulfurat, brom și sodiu. Izvorul Fetei apare în malul drept al văii Fetei, la nivelul albiei minore și este captat rudimentar (0,01 – 0,02 l/sec). Apa are o mineralizație de 365 – 500 mg/l și caracter sulfuros-bicarbonatic-sodic-calcic.

2.4. Date climatice

Teritoriul județului Brașov aparține în proporție de 80% sectorului de climă continentală (ținuturile climatice ale Câmpiei Române și Subcarpaților) și în proporție de 20% sectorului de climă continental-moderată (ținuturile climatice ale munților cu altitudini medii și munților înalți). Temperatura medie anuală a aerului este de 11° și -2°C, cu medie lunară minimă de -11,1°C (februarie, la vârful Omu) și medie lunară maximă de +22°C (iulie, la Ploiești); maxima absolută a atins valoarea de +39,4°C la Ploiești, iar minima absolută a fost de -38,0°C la vârful Omu.

Cantitățile medii anuale a precipitațiilor cresc pe măsura creșterii înălțimii absolute: 1028,0 mm la Predeal, 840,0 mm la Bușteni, 808,0 mm la Sinaia, și 1346,0 mm la vf. Omu.

Numărul de zile cu strat de zăpadă: 43,2 zile (la Ploiești) și 218,6 zile (la vf. Omu).

Grosimile medii decadale ating valori maxime de 10,5 cm la Ploiești (în ianuarie), 16,6 cm la Predeal (în ianuarie) și 115,7 cm la vf. Omu (în martie).

Vânturile sunt puternic influențate de relief atât în privința direcției, cât și a vitezei.

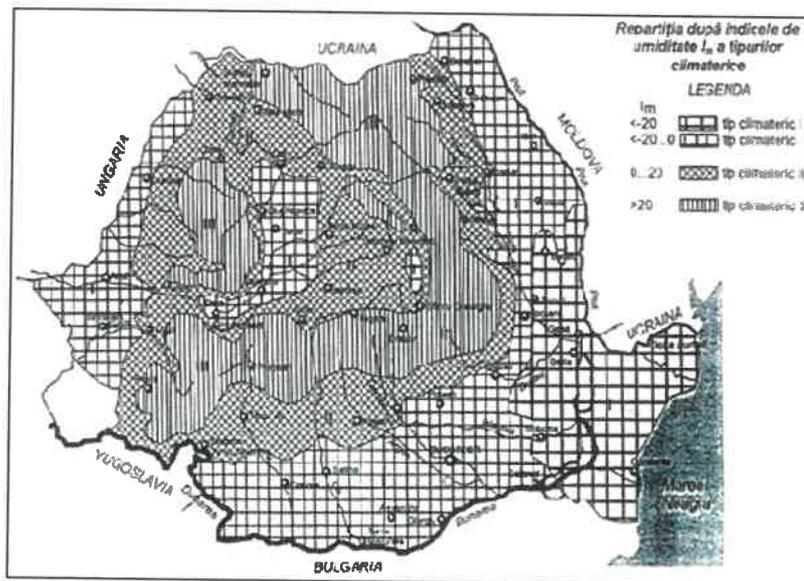
Frecvențele medii anuale înregistrate la Ploiești indică predominarea vânturilor din NE (12,7%) și N (10,2%), urmate de cele din E (9,2%) și V (7,6%). La Câmpina predominante sunt vânturile din NV (15,2%) și N (9,9%). La Predeal, canalizarea curenților de aer în lungul văii Prahovei face ca frecvențele maxime să revină vânturilor de N (33,9%) și S (10,1%), urmate de cele din



SV (14,2%) și NV (13,9%). În schimb, la vf. Omu predomină, ca și în atmosfera liberă, vânturile din SV(25,0%), V (20.8%) și NV (20,7%).

Frecvența medie anuală a calmului scade paralel cu creșterea altitudinii: 44,7% la Ploiești, 45,8% la Câmpina, 9,4% la Sinaia și 4,1 % la vf. Omu.

Vitezele medii anuale pe cele opt direcții cardinale și intercardinale variază între 1,7 și 3,0 m/s la Ploiești, 2,4 -3,1 m/s la Câmpina, 0,5 și 4,6 m/s la Predeal și între 8,1 și 11,5 m/s la vf. Omu.



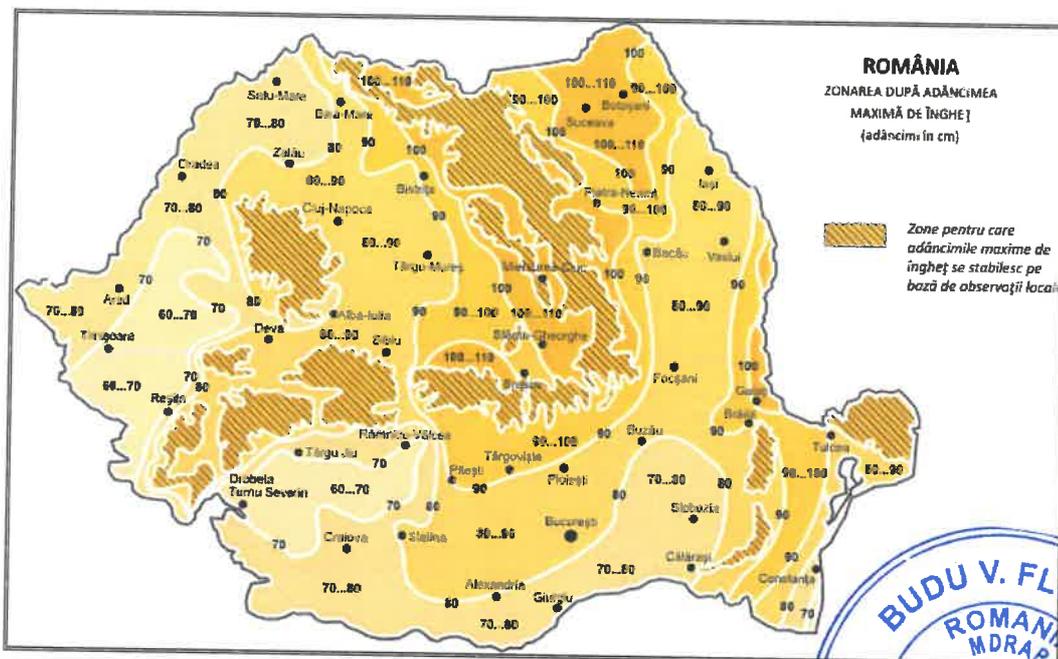
Repartitia după indicele de umiditate I_m a tipurilor climatice.

Tipul climatic după indicele de umiditate $I_m > 20$, este tip climateric III.

2.5. Adâncimea de îngheț

Adâncimea de îngheț a regiunii în care se află amplasamentul, este de 100-110cm. (conform STAS 6054-77).

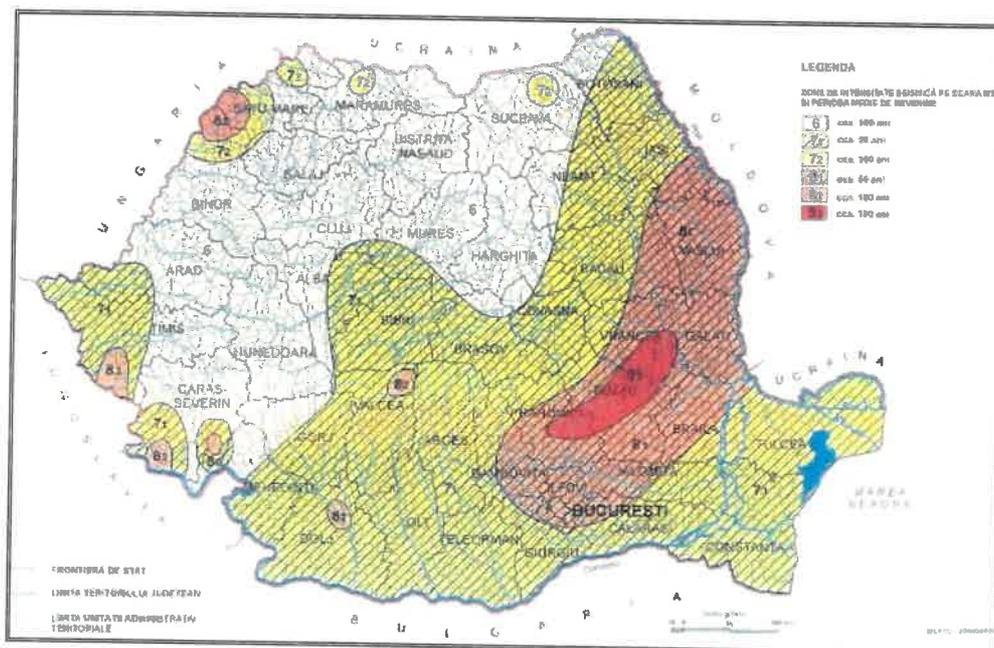




Zonarea teritoriului României după adâncimea de îngheț.

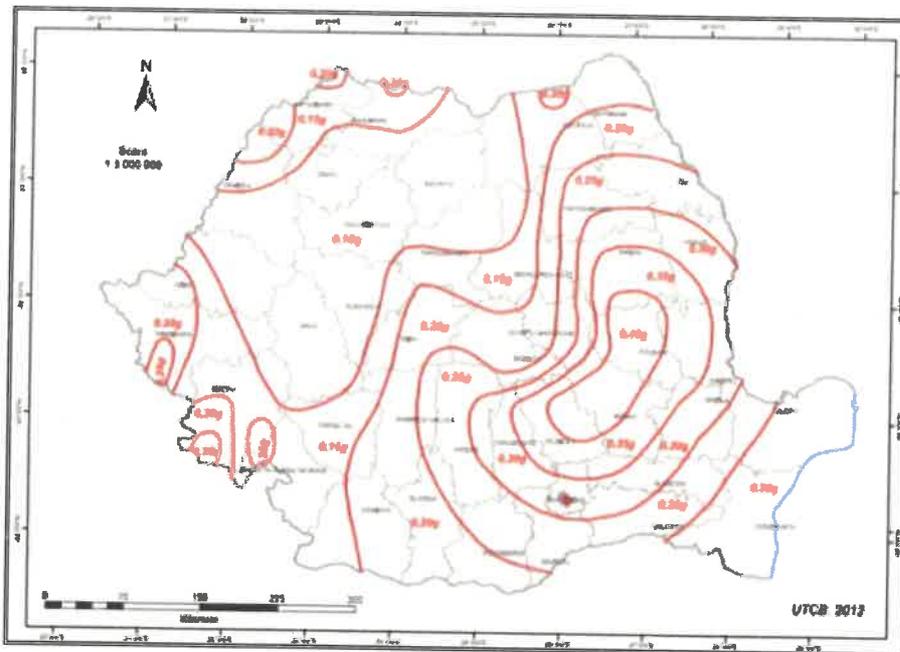
2.6. Date seismice

Conform hărții de macrozonare seismică a teritoriului României, anexa la SIR 11100/1-93 „Zonarea seismică a teritoriului României”, perimetrul cercetat se încadrează în macrozona de intensitate 7₁, cu perioadă de revenire de 50 de ani.

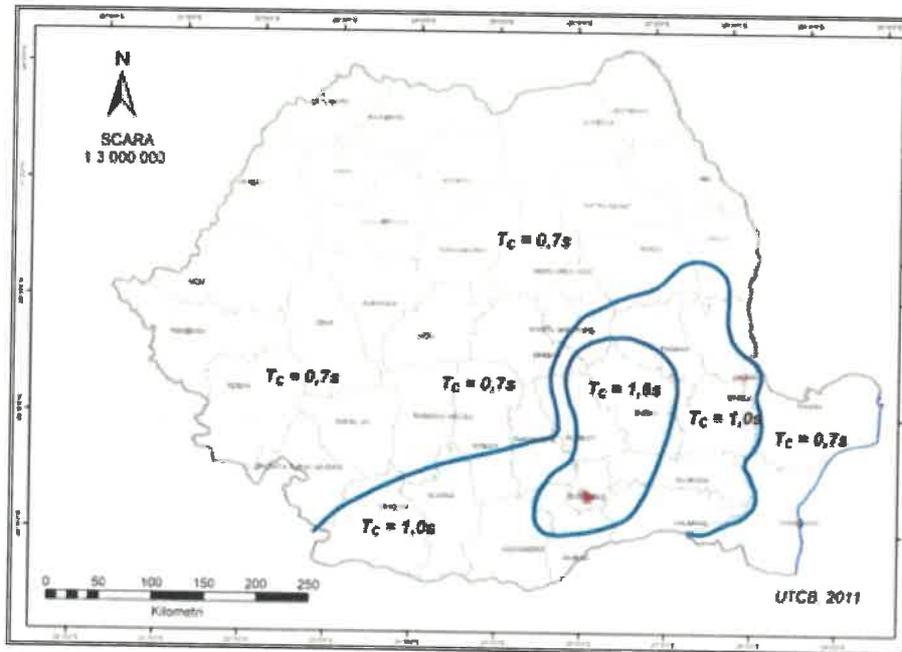


Zonarea seismică a teritoriului României.

Conform normativului P100-1/2013 „Cod de proiectare seismică - Partea I”, valoarea de vârf a accelerației terenului pentru proiectare, pentru cutremure având intervalul mediu de recurență IMR = 225 ani și 20% probabilitate de depășire în 50 ani, este: $a_g = 0.25 \text{ g}$, iar perioada de control (colț) a spectrului de răspuns $T_c = 1.0 \text{ sec}$.



Zonarea teritoriului în termeni de valori de vârf ale accelerației terenului a_g .



Zonarea teritoriului în termeni de perioada de control (colt), T_c , a spectrului de răspuns.

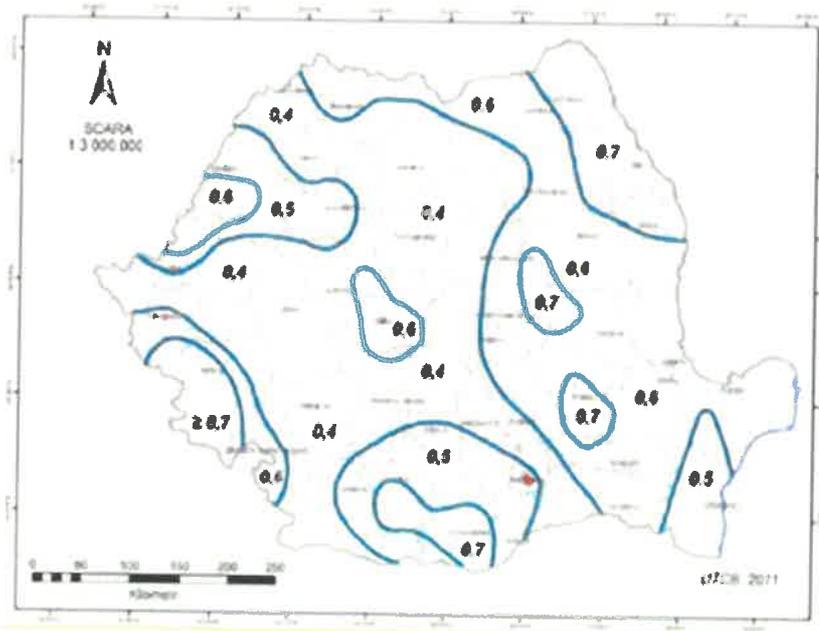
2.7. Încărcări date de vânt

Conform Reglementării tehnice “Cod de proiectare. Bazele proiectării și acțiunii asupra construcțiilor. Acțiunea vântului”, indicativ CR 1-1-4/2012, presiunea vântului bazată pe viteza mediată pe 10min, având 50ani interval mediu de recurență este de 0.6 Kpa.

Valoarea de referință a vitezei vântului (viteza de referință a vântului), v_b este viteza caracteristică a vântului mediată pe o durată de 10 minute, determinată la o înălțime de 10 m, independent de direcția vântului, în câmp deschis (teren de categoria II cu lungimea de

rugozitate convențională, $0 z = 0,05 \text{ m}$) și având o probabilitate de depășire într-un an de 0,02 (ceea ce corespunde unei valori având intervalul mediu de recurență de $\text{IMR} = 50 \text{ ani}$).

Valoarea de referință a presiunii dinamice a vântului (presiunea de referință a vântului), q_b este valoarea caracteristică a presiunii dinamice a vântului calculată cu valoarea de referință.



Zonarea valorilor de referință ale presiunii dinamice a vântului

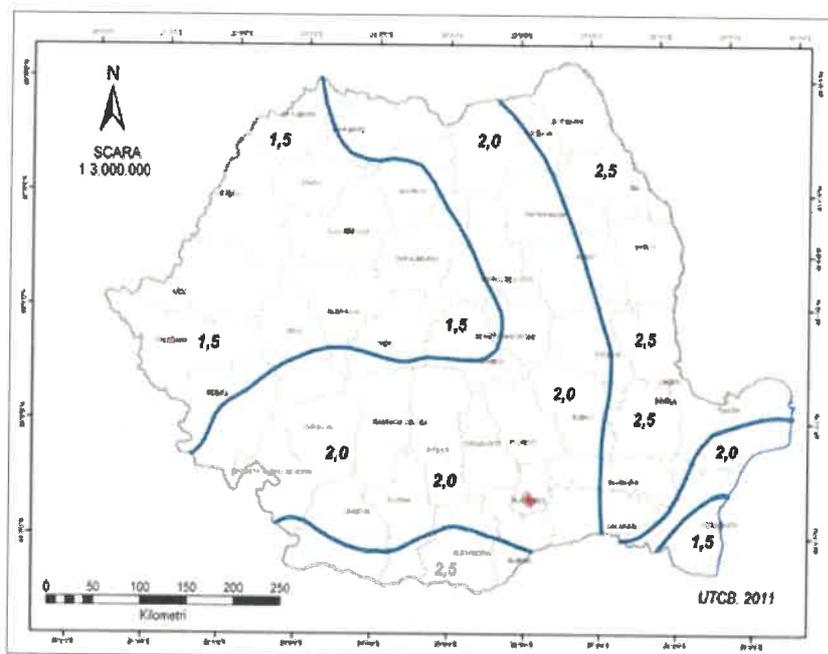
Vânturile cele mai frecvente sunt cele din nord-sud și sud-nord, direcția dominantă fiind nord-sud, pe care se înregistrează vitezele cele mai mari.

Acțiunile din vânt sunt luate în calcul printr-un set de presiuni și forțe ale căror efecte sunt echivalente cu efectele extreme ale unui vânt turbulent. Acțiunea acestora se materializează atât la nivelul suprastructurii, cât și a infrastructurii podurilor.

2.8. Încărcări date de zăpadă

Conform Reglementării tehnice “Cod de proiectare. Evaluarea acțiunii zăpezii asupra construcțiilor”, indicativ CR 1-1-3/2012 valoarea caracteristică a încărcării din zăpadă pe sol având $\text{IMR} = 50 \text{ ani}$ este $s_k = 2,0 \text{ kN/m}^2$.

Valoarea caracteristică a încărcării din zăpadă la sol, corespunde unui interval mediu de recurență (IMR) de 50 ani sau echivalent unei probabilități de depășire într-un an de 2% (sau probabilității de nedepășire într-un an de 98%).



Zonarea valorilor caracteristice ale încărcării din zăpadă pe sol pentru altitudini ≤ 1000 m

2.9. Încadrarea în zone de risc natural

Încadrarea în zonele de risc natural, la nivel de macrozonare, a ariei pe care se găsește zona studiată se face în conformitate cu prevederile:

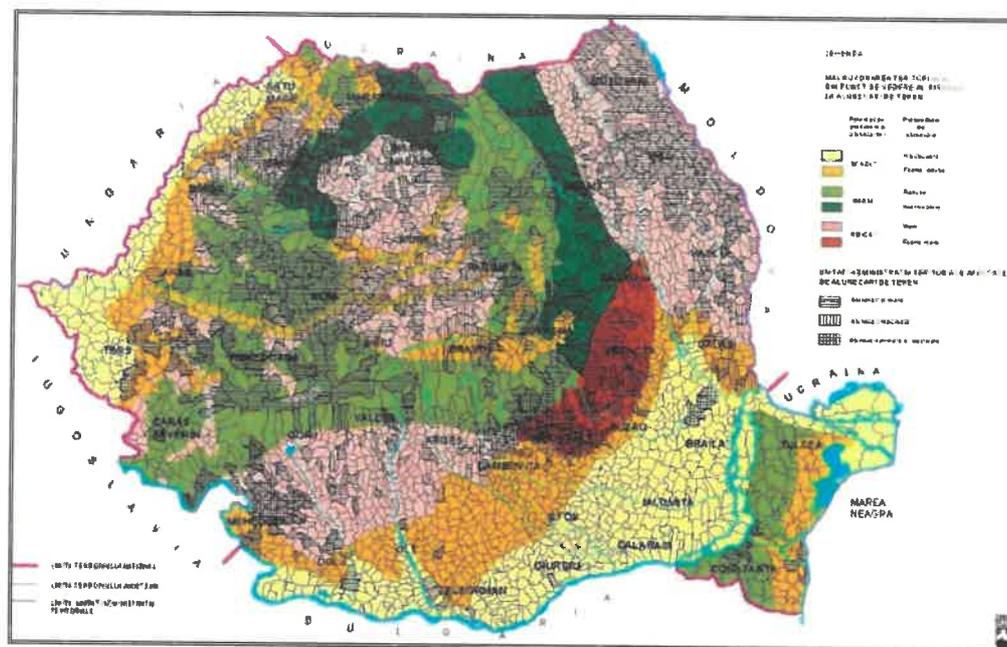
- legii nr. 575/11.2001 „Lege privind aprobarea Planului de amenajare a teritoriului național – Secțiunea a V-a: zone de risc natural” și,
- ghidului GT006-97 “Ghid privind identificarea și monitorizarea alunecărilor de teren și stabilirea soluțiilor cadru de intervenție, în vederea prevenirii și reducerii efectelor acestora, pentru siguranța în exploatare a construcțiilor, refacerea și protecția mediului”.

Riscul este o estimare matematică a probabilității producerii de pierderi umane și materiale pe o perioadă de referință viitoare și într-o zonă dată pentru un anumit tip de dezastru. Factorii de risc avuți în vedere sunt: cutremurele de pământ, inundațiile și alunecările de teren.

Cutremurele de pământ: zona de intensitate seismică pe scara MSK este VII, cu o perioadă de revenire de cca. 50 ani.

Inundații: aria studiată se încadrează în zone cu cantități de precipitații între 100-150 mm în 24 de ore, cu arii afectate de inundații datorate torenților.

Alunecări de teren: zona în care se află amplasat perimetrul cercetat, este caracterizată cu potențial de producere a alunecărilor mediu, cu probabilitate de alunecare „medie-mare”. Majoritatea alunecărilor de teren care pot apărea sunt alunecări noi sau care se pot reactiva.



Zonarea teritoriului funcție de potențialul producerii alunecărilor de teren.

2.10. Condiții referitoare la vecinătățile amplasamentului

În vecinătatea amplasamentelor analizate, nu au fost identificate lucrări de artă, istorice de arhitectură sau alte zone și obiective de interes tradițional, public sau istoric și nu sunt cunoscute zone ca fiind declarate monumente ale naturii sau rezervații naturale, care să implice restricții de construire sau care pot suferi în urma realizării prezentului obiectiv.

2.11. Situația existentă

Stația de cale ferată Predeal este situată în județul Brașov, între haltele de mișcare Azuga și Timișul de Sus.

Terasamente.

Configurația stației este în formă de paralelogram și are 14 linii de cale ferată.

- Prismul căii colmatat în procent de 80%
- șanțurile de colectare și evacuare a apelor sunt colmatate și nefuncționale;
- drenurile longitudinale și transversale sunt surpate, colmatate și nefuncționale, ca urmare sunt zone noroioase în diverse puncte pe platforma stației, precum și în zona aparatelor de cale

Peroanele

Peroanele late dintre liniile 2-3 și 6-7 sunt executate din borduri înalte din beton, având o îmbrăcămintă asfaltică. Acestea prezintă fisuri și crăpături, zone cu asfalt desprins sau reparate neuniform cu asfalt sau beton, borduri deteriorate. Peroanele sunt protejate parțial cu copertine cu structura din stâlpi de beton armat și acoperire din grinzi chesonate prefabricate.

La copertine se observă zone umede, cu urme de infiltrații și fisuri prin rosturile dintre dalele acoperișului. Apele pluviale de pe copertine sunt preluate prin sistemul de canalizare amplasat în lungul peroanelor. Pe peroane sunt cișmele cu apă potabilă pentru deservirea publicului călător.

Tunelul pietonal

Tunelul pietonal din stația CF Predeal a fost construit în anul 1968, cu axul tunelului la km 143+628, structura de rezistență fiind alcătuită din cadre de beton armat. În anii 1980 tunelul a fost prelungit, asigurând legătura dintre stația de cale ferată și zonele rezidențiale adiacente stației de cale ferată, lungimea totală după prelungire fiind de 105,30 m.

Dupa prelungirea tunelului pietonal inițial construit, au început să apară diverse probleme referitoare la inundarea periodică a tunelului pietonal.

Structura de rezistență a tunelului este afectată din cauza infiltrațiilor de apă care se produc din cauza nefuncționării sistemului de drenare, colectare și evacuare a apelor pluviale.

3. CARIERE, BALASTIERE ȘI GROPI DE ÎMPRUMUT

Conform listei de licențe de exploatare active emise de ANRM pe raza județului Brașov este următorul perimetru:

Tabel 3-1 Liste de licențe de exploatare active emise de ANRM

Perimetru	Tip de material	Agent Economic	Adresă agent	Localitate agent	Telefon agent
Hoghiz-Lupșa	Argila comuna	CRH CIMENT (ROMANIA) S.A.	PIATA CHARLES DE GAULLE, NR. 15, ET. 1 SI 2, SECTOR 1	BUCURESTI	3075200/3120945
Valea Bogații Km 49	Bazalt	VECTRA SERVICE S.R.L.	STR. CAMPULUI NR.3	ZARNESTI	
Poiana Stâniei	Bazalt	RS ACTIV S.R.L. GHIMBAV	STR. AVIATORILOR, NR.18	GHIMBAV	
Hoghiz-Cuciulata (Dealul Măgura)	Calcar ind.si de constr.	CRH CIMENT (ROMANIA) S.A.	PIATA CHARLES DE GAULLE, NR. 15, ET. 1 SI 2, SECTOR 1	BUCURESTI	3075200/3120945
Dealul Blidarului-Zărnești	Granodiorit	MORANI IMPEX SRL ZARNESTI	ALEEA UZINEI F.N.	ZARNESTI	

4. DATE GEOTEHNICE

4.1. *Prezentarea lucrărilor de teren efectuate*

Prezentul studiu s-a întocmit pe baza datelor geologice și geotehnice obținute prin investigații directe de teren și de laborator, efectuate în amplasamentul obiectivului proiectat, conform normativului NP 074/2014 și a temei de proiectare puse la dispoziție de beneficiar.

4.2. *Metode, utilaje si aparatura folosită*

➤ caracteristicile esențiale ale utilajelor de forat: instalație de forat mecanică E+M (Foto) și unelte pentru puțuri de vizitare și puțuri deschise (ex. lopată+rangă+cazma).



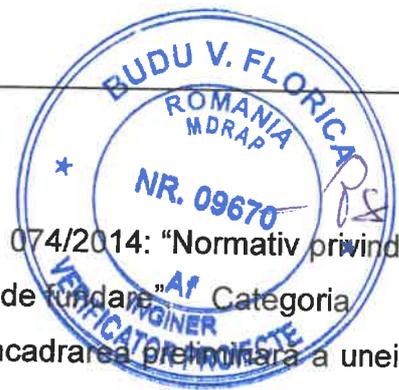
4.3. *Metode folosite pentru recoltarea, transportul și depozitarea probelor*

Din foraje s-au prelevat probe de pământuri și de apă, pentru analizarea acestora în cadrul colectivului de specialitate din cadrul laboratorului geotehnic. Probele de pământuri pot fi vizualizate la fișa forajului, atașata prezentului studiu.

Se recoltează ștanța și se introduce într-un borcan de plastic sau se parafinează.

Atât prelevarea probelor, cât și descrierea primară a litologiei este făcută de către echipa de teren.

Până când probele se duc în laborator, sunt ținute într-o cameră, la o temperatură corespunzătoare, astfel încât să nu fie afectate proprietățile pământurilor prelevate.



4.4. Categoria geotehnică

Încadrarea în categoriile geotehnice se face în conformitate cu NP 074/2014: "Normativ privind principiile, exigențele și metodele cercetării geotehnice a terenului de fundare". Categoria geotehnică indică riscul geotehnic la realizarea unei construcții. Încadrarea preliminară a unei lucrări într-una din categoriile geotehnice trebuie să se facă în mod uzual înainte de cercetarea terenului de fundare. Această încadrare poate fi ulterior schimbată în fiecare fază a procesului de proiectare și de execuție. Riscul geotehnic depinde de două grupe de factori: pe de o parte factorii legați de teren, dintre care cei mai importanți sunt condițiile de teren și apa subterană, iar pe de altă parte factorii legați de structura și de vecinătățile acestora. Punctajul acordat în această fază de proiectare este următorul:

Factori avuți în vedere	Descriere	Punctaj
Condiții de teren	Terenuri medii	3
Apa subterană	Fără / cu epuizmente	1-2
Clasificarea construcției după categoria de importanță	Normală	3
Vecinătăți	Fără risc	1
Zona seismică	$a_g = 0.25 g$	3
Risc geotehnic	Moderat/Major	11- 12

Terenuri dificile PUCM (pământuri cu umflări și contracții mari).

Riscul geotehnic conform NP 074-2014, pentru 11/12 puncte (tabel A1.4) este de tip moderat, iar categoria geotehnică este 2.

Categoria geotehnică 2 include tipuri convenționale de lucrări și fundații, fără riscuri majore sau condiții de teren și de solicitare neobișnuite sau excepțional de dificile.

4.5. Aprecieri privind stabilitatea locală și generală a amplasamentului

La data efectuării observațiilor de teren, în apropierea zonei analizate nu au fost observate zone instabile, obiectivul fiind situat în zona plană, are asigurată stabilitatea generală și locală.

5. STUDII DE TEREN

5.1. Observații în teren

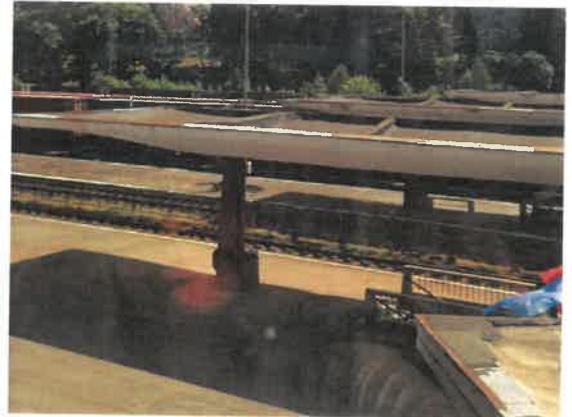
Terasamente.

- șanțurile de colectare și evacuare a apelor sunt colmatate, cu vegetație crescută și din cauza lipsei de întreținere, în prezent sunt nefuncționale;



Peroanele

Peroanele prezintă fisuri și crăpături, zone cu asfalt desprins sau reparate neuniform cu asfalt sau beton, borduri deteriorate. În crăpăturile aparute în beton, s-a dezvoltat vegetație.



Peroanele sunt protejate parțial cu copertine cu structura din stâlpi de beton armat și acoperire din grinzi chesonate prefabricate.

La copertine se observă zone umede, cu urme de infiltrații și fisuri prin rosturile dintre dalele acoperișului.

Tunelul pietonal

Structura de rezistență a tunelului este afectată din cauza infiltrațiilor de apă care se produc din cauza nefuncționării sistemului de drenare, colectare și evacuare a apelor pluviale.



5.2. Investigații de teren

5.2.1. Investigații geotehnice

La etapa actuală de proiectare, conform temei emise de către proiectantul de specialitate, s-au executat 2 foraje mecanice cu adâncimea de 10 m și 4 sondaje cu adâncimi variind între 0.60-3.00m. În sondaje s-au executat penetrări dinamice realizate cu penetrometru dinamic ușor (PDU / DPL) adâncimi variind între 1.00-3.00m.

Forajele executate au următoarea litologie:

- F1/10m
 - 0.00 – 0.40 – Sol vegetal cu umplutură (cărămidă);
 - 0.40 – 3.50 – Umplutură (Argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbui - cenușie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriș și resturi material construcție (țiglă));
 - 3.50 - 10.00 – Pietriș rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argiloasă, gălbuie, mediu îndesat (saturat cu apă).
 - NA = -3.50m – 2.70m.
- F2/10m
 - 0.00 – 1.10 – Umplutură (Pietriș cu nisip);
 - 1.10 - 10.00 – Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, consistentă spre tare.
 - NA = -2.50m



- S1/3.0m,
 - 0.0 – 0.18 - Șină CF;
 - 0.18 – 0.50 - Piatră spartă cu pietriș și bolovăniș în matrice nisip;
 - 0.50 – 0.90 - Pietriș mediu și mic, rar bolovăniș nisipos slab argilos;
 - 0.90 – 1.25 - Pietriș, rar bolovăniș cu nisip slab argilos;
 - 1.25 – 3.00 - Nisip argilos, cafeniu-gălbui, consistent/ moale cu pietriș mic și mediu.
(TN – teren natural)NH = 0.90m

- S2/2.4m,
 - 0.0 – 0.14 - Șină CF;
 - 0.14 – 0.30 - Piatră spartă;
 - 0.30 – 0.55 - Piatră spartă cu bolovăniș în matrice nisip;
 - 0.55 – 0.70 - Pietriș mic și mediu cu nisip grosier cafeniu-gălbui foarte slab argilos;
 - 0.70 – 1.00 - Bolovăniș, pietriș cu nisip mare;
 - 1.00 – 1.40 - Praf argilos, cafeniu-gălbui, cu rar pietriș și cuiburi argiloase, consistentă/moale; (TN)
 - 1.40 – 2.40 - Argilă prăfoasă nisipoasă, cafenie-gălbuie, cu rar pietriș și cuiburi argiloase, consistentă/moale; (TN)
 - NH = 0.90m

- S3/3.0m,
 - 0.0 – 0.14 - Șină CF;
 - 0.14 – 0.50 - Piatră spartă;
 - 0.50 – 0.90 - Pietriș cu nisip grosier;
 - 0.90 – 3.00 - Pietriș mediu și mic, rar bolovăniș în matrice nisip argilos. (TN)
 - NH = apa subterană nu a fost întâlnită în foraj

- S4/3.0m, tablîer

- 0.0 – 0.10 – Pavaj beton;
- 0.10 – 0.40 - Nisip prăfos slab argilos cu pietriș;
- 0.40 – 0.60 - Bolovăniș, pietriș cu nisip prăfos slab argilos;
- >0.60 - Placa beton din extradossalul pasajului auto de cale ferată.

Investigațiile geotehnice actuale au fost executate la coordonatele următoare:

Coordonate investigații (Stereo 70)		
Inv.	X	Y
F1	545057.507	445238.382
F2	545174.200	445228.047
S1	544986.527	444548.011
S2	545113.963	445104.92
S3	545139.294	445509.729
S4	544984.934	444497.781

Nota: Poziția forajelor este aproximativă, pot fi diferențe de câțiva metri datorită erorilor ce pot apărea de la măsurarea cu aparatul GPS de mână.

5.3. Determinări de laborator

Au fost efectuate analize de laborator în conformitate cu standardele în vigoare pe probe tulburate în perioada iulie 2021 de laboratorul: S.C. GEOTECH GHEORGHIIENI SRL.

Analizele de laborator realizate sunt următoarele:

- Distribuție granulometrică, conform STAS 1913/5-85;
- Clasificarea pământului, conform SR EN ISO 14688-1-2:2018;
- Umiditate naturală, conform STAS 1913/1-82
- Limite de plasticitate, conform STAS 1913 / 4-86
- Indici fizici (greutate volumetrică, porozitate, indicele porilor, grad de saturare);
- Umflare liberă
- Determinarea rezistenței pământurilor la forfecare, conform STAS 8942/2-82.
- Determinarea compresibilității pământurilor la forfecare, conform STAS 8942/1-89.

De menționat este faptul că au fost și încercări de laborator care nu au putut fi realizate fiind întâlnite deasupra rocii de baza, strate necoezive ce constau în nisip fin maroniu mediu îndesat, pietriș, bolovăniș cu nisip mediu îndesat/ îndesat;

Pe baza rezultatelor analizelor de laborator și investigațiilor geotehnice, stratificația întâlnită de-a Gării Predeal poate fi împărțită în orizonturi cu proprietăți fizico-mecanice asemănătoare. Stratificația a fost împărțită astfel:

A. Umplutură

Din punct de vedere granulometric probele analizate se încadrează în general în categoria pământurilor necoezive (excepție făcând umplutura coezivă de la forajul F1): piatră spartă, nisipuri cu elemente de pietriș, nisipuri fine cu elemente de pietriș, pietriș și nisip cu liant slab prăfos-argilos, bolovăniș cu pietriș și nisip, argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbui-cenușie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriș și resturi material construcție (țiglă).

B. Pământuri coezive

Din punct de vedere granulometric probele analizate se încadrează în categoria pământurilor coezive: argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, consistentă / vârtoasă, praf argilos, cafeniu-gălbui, cu rar pietriș și cuiburi argiloase și argilă prăfoasă nisipoasă, cafenie-gălbuie, cu rar pietriș și cuiburi argiloase.

După indicii de plasticitate (I_p), formațiunile coezive se încadrează în categoria pământurilor cu plasticitate mare spre plasticitate foarte mare ($I_p = 20.94 \div 46.48 \%$).

După indicii de consistență (I_c), formațiunile coezive analizate sunt plastic consistente spre tari ($I_c = 0.69 \div 1.09$). După penetrarea dinamică ușoară I_c este plastic moale (nr. lovituri PDU/10 cm variază între 3-6) în sondajul S1 pe adâncimea de 1.1 – 2.4m.

După gradul de umiditate (S_r), formațiunile analizate intra în categoria pământurilor umede la practic saturate ($S_r = 0.62 \div 0.98$).

După modulul edometric de deformație (M_{2-3}), efectuat în stare naturală, depozitele coezive interceptate se încadrează în categoria pământurilor cu compresibilitate mare la compresibilitate redusă ($M_{2-3} = 8800 \div 24800$ kPa).

Conform normativului NP 126/2010 privind „Fundarea construcțiilor pe pământuri cu umflări și contracții mari” terenul de fundare alcătuit din pământuri coezive ce se întâlnesc atât la suprafață cât și în adâncime având $U_L = 75 \div 105 \%$, $A_{2\mu} = 14 \div 25 \%$, $I_p = 20.94 \div 46.48 \%$, $I_A = 1.16 - 2.17$ se încadrează la pământurile active.

După gradul de sensibilitate la îngheț, stabilit pe baza indicelui de plasticitate (I_p) și a alcătuirii granulometrice, tipurilor litologice coezive întâlnite în investigațiile geotehnice realizate reprezintă pământuri foarte sensibile la îngheț ($I_p = 20.94 \div 46.48$).

C. Pământuri necoezive

Din punct de vedere granulometric probele analizate se încadrează în categoria pământurilor necoezive: pietriș rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argiloasă, pietriș mediu și mic, rar bolovăniș în matrice nisip argilos.

Din punct de vedere al stării de îndesare, conform penetrărilor dinamice și a descrierilor din teren, acest orizont se încadrează la mediu îndesat spre îndesat. Numărul de lovituri (PDU / 10cm variază între 9-30).

D. Pământuri slab coezive

Din punct de vedere granulometric probele analizate se încadrează în categoria pământurilor necoezive: nisip argilos, cafeniu-gălbui, consistent/ moale cu pietriș mic și mediu. Numărul de lovituri PDU / 10cm variază între 5÷14.

După indicele de plasticitate (I_p), formațiunile slab coezive se încadrează în categoria pământurilor cu plasticitate mijlocie ($I_p = 15.68 \%$).

După indicele de consistență (I_c), formațiunile slab coezive analizate sunt plastic consistente spre tari ($I_c = 0.58$). După penetrarea dinamică ușoară I_c este plastic consistentă.

După gradul de umiditate (S_r), formațiunile analizate intra în categoria pământurilor umede ($S_r = 0.67$).

Conform normativului NP 126/2010 privind „Fundarea construcțiilor pe pământuri cu umflări și contracții mari” terenul de fundare alcătuit din pământuri coezive ce se întâlnesc atât la suprafață cât și în adâncime având $U_L = 100 \%$, $A_{2\mu} = 9\%$, $I_p = 15.68 \%$, $I_A = 1.74$ se încadrează la pământurile cu activitate medie.

După gradul de sensibilitate la îngheț, stabilit pe baza indicelui de plasticitate (I_p) și a alcătuirii granulometrice, tipurilor litologice coezive întâlnite în investigațiile geotehnice realizate reprezintă pământuri sensibile la îngheț ($I_p = 15.68$).

5.4. Parametrii geotehnici

Parametrii geotehnici caracteristici au fost estimați pe baza analizelor de laborator și a încercărilor in-situ actuale. Aceștia au fost corelați cu investigațiile și parametrii geotehnici estimați în investigațiile din arhivă și prezentate împreună în tabelul de mai jos:

Parametrul geotehnic caracteristic (denumire, simbol și unitate de măsură)	Orizonturi				
	A. Umplutură		B. Pământuri coezive	C. Pământuri necoezive*	D. Pământuri slab coezive
	Coezivă	Necoezivă*			
Indicele de plasticitate (I_p - %)	21.5-28.65	-	20.94-46.48	-	15.68
Indicele de consistență (I_c)	0.69-0.71	-	0.51-1.09	-	0.58
Greutate volumică în stare naturală γ_n (kN/m ³)	18.39-18.85	19.0	18.17-19.08	19.0	18.31
Porozitatea (n - %)	42.12-42.27	40.0	39.18-46.10	40.0	40.73
Gradul de umiditate (S_r)	0.75-0.85	-	0.62-0.98	-	0.67
Modulul de deformare liniară (E - kPa)	8800	20000	9600-24800	25000	8000*
Coeziunea (c - kPa) *	20.49	2	22.78-31.36	3	13*
Unghi de frecare internă (ϕ - grade)	15.92	30	16.51-19.11	33	15*
Coeficientul lui Poisson (ν)	0.42	27	0.42	27	0.35
Presiunea convențională de baza (P_{conv} - kPa)	100	150	200	280	225
PUCM	Da	Nu	Da	Nu	Da

(*) – reprezintă valori asimilate din literatura de specialitate

5.5. Lucrări proiectate

5.5.1. Lucrări la liniile CF

Pentru lucrările de refacție de la liniile CF s-au executat 4 sondaje (S1, S2, S3, S4-tablier) cu adâncimi variind între 0.60 și 3.0m. În sondajele S1, S2 și S3 s-au executat și penetrări dinamice ușoare (PDU/DPL) în terenul natural. Structura feroviară are grosimi între 0.90 și 1.25m. Apa subterană s-a întâlnit doar în sondajele S1 și S2 la adâncimea de 0.90m.

La sondajele efectuate terenul natural este caracterizat astfel:

- sondajul S1 – terenul natural este alcătuit din pământuri slab coezive (D), iar conform STAS 7582/91 se încadrează în categoria pământuri mijlocii CIII 2;
- sondajul S2 - terenul natural este alcătuit din pământuri coezive (B), iar conform STAS 7582/91 se încadrează în categoria pământuri mijlocii CIII 1;

- sondajul S3 - terenul natural este alcătuit din pământuri necoezive (C), iar conform STAS 7582/91 se încadrează în categoria pământuri bune CIV 1.

5.5.2. Lucrări la tunelul pietonal, pasaj pietonal suprateran, peroane și copertine, zid de sprijin.

▪ Pentru lucrările de la peroane și copertine se vor avea în vedere sondajele S1 până la S4 și F1. Nivelul apei subterane s-a întâlnit doar în sondajele S1 și S2 la adâncimea de 0.90m, iar în F1 între 2.7 – 3.5m. Presiunea convențională de bază conform NP 112/2014 este de 150 kPa pentru terenul natural.

▪ Pentru lucrările de la pasajul pietonal și tunelul pietonal se vor avea în vedere forajele F1 și F2. Nivelul apei subterane variază între 2.5 – 3.5m.

Terenul natural este caracterizat astfel:

- Forajul F1 – terenul natural este alcătuit din pământuri necoezive (C);
- Forajul F2 – terenul natural este alcătuit din pământuri coezive (B).

Parametrii geotehnici caracteristici și presiunea convențională de bază conform NP 112/2014 se regăsesc în cap. 5.5.

▪ Pentru lucrările de la zidul de sprijin se vor avea în vedere investigațiile geotehnice F1 și S3. Apa subterană a fost întâlnită doar în forajul F1 la adâncimea 2.7 – 3.5m. Parametrii geotehnici caracteristici și presiunea convențională de bază conform NP 112/2014 se regăsesc în cap. 5.5.

Pentru toate lucrările proiectate se propune ca adâncimea de fundare să fie conform NP 126/2010, cap. 4.4 și 4.5.

5.6. Clasificarea pământurilor conform Ts

Clasificarea pământurilor după modul de comportare la săpat, pentru lucrările de terasamente, care se vor executa pentru platforme și drumuri, conform tabelului nr.1 din Normativul TS – 1994 „Instrucțiuni privind folosirea colecției de norme orientative de consumuri de resurse, pe articole de deviz, pentru lucrări de terasamente Ts”:

Denumirea Pământului	Proprietăți coezive	Modul de comportare la săpat		
		manual	mecanizat	
- Nisip cu pietriș	slab coeziv	teren mijlociu	Categ. II	săpare mecanizată E, B, M



Denumirea Pământului	Proprietăți coezive	Modul de comportare la săpat		
		manual	mecanizat	
- Pietriș cu nisip	necoeziv	teren mijlociu	Categ. II	săpare mecanizată E, B, M
- Argilă	Foarte coezive	teren foarte tare	Categ. III	săpare mecanizată E, B, M

E = excavator, B = buldozer, M = motoscreper

6. CONCLUZII ȘI PROPUNERI

6.1. Concluzii

Studiu Geotehnic este realizat la faza de Expertiză și DALI pentru obiectivul "Reabilitarea stației CF Predeal - linii, aparate de cale, peroane, tunel pietonal".

Scopul documentației este de a oferi date referitoare condițiilor geotehnice ale terenului de fundare din zona investigată.

Stația CFR Predeal este situată în Județul Brașov pe linia de cale ferată 300, între haltele de mișcare Azuga și Timișu de Sus, cu axa clădirii de calatori la km 143+550.

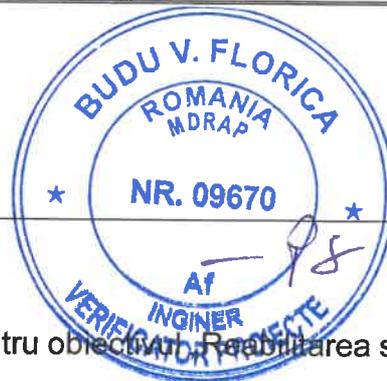
Din punct de vedere geomorfologic stația CF Predeal este situat pe valea Prahovei, la NE de poalele Munților Bucegi, care au altitudinea maximă de 2505 m.

Din punct de vedere geologic teritoriul studiat aparține a Neocomianului care cuprinde un pachet de dolomite dezvoltat la limita Jurasicului cu Cretacicul. În acest areal se mai întâlnesc: calcare pelitomorfe, marne și marnocalcare cenușii, marne și marnocalcare.

Din punct de vedere hidrografic Predealul aparține Bazinului Ialomița. Raul Prahova, afluent al Ialomiței, izvorăște din zona actualului stadion, la altitudinea de 1046 m și, relativ aproape de izvor, întâlnește apele Puștoaicei, Teascului și Joitei. Valea Puristoacei (sau Polistoaca) își are obârșia în apropierea cotei de 1114 m, la est de culmea Cioplii.

Din punct de vedere hidrogeologic pânza freatică se caracterizează prin variații mari de nivel și debit în funcție de precipitații. Stratul acvifer freatic este localizat în orizonturile de pietrișuri ale diferitelor terase și poate fi întâlnit discontinuu, la adâncime mai mică în zona aluvială, sau mai mare în zona de terasă. Cel din pietrișurile terasei este parțial mineralizat, caracteristică evidentă în multe dintre izvoarele naturale prezente în zona de nord a teritoriului.

Adâncimea maxima de îngheț în zona investigată, este de 100cm. (conform STAS 6054-77).



Conform hărții de macrozonare seismică a teritoriului României, anexa la SR 11100/1-93 „Zonarea seismică a teritoriului României”, perimetrul cercetat se încadrează în macrozona de intensitate 7_1 , cu perioada de revenire de 50 de ani.

Conform normativului P100-1/2013 „Cod de proiectare seismică - Partea I”, valoarea de vârf a accelerației terenului pentru proiectare, pentru cutremure având intervalul mediu de recurență $IMR = 225$ ani și 20% probabilitate de depășire în 50 ani, este: $a_g = 0.25 g$, iar perioada de control (colț) a spectrului de răspuns $T_c = 1.0$ sec .



- Din punct de vedere al încadrării în zonele de risc natural, aria în care se situează zona studiată se încadrează astfel: Cutremurele de pământ: zona de intensitate seismică pe scara MSK este VII, cu o perioadă de revenire de cca. 50 ani.
- Inundații: aria studiată se încadrează în zona cu cantități de precipitații de 100 – 150 mm în 24 de ore, cu arii afectate de inundații datorate revărsării unui curs de apă și pe torenți.
- zona în care se află amplasat perimetrul cercetat, este caracterizată cu potențial de producere a alunecărilor mediu, cu probabilitate de alunecare „medie-mare”. Majoritatea alunecărilor de teren care pot apărea sunt alunecări primare sau care se pot reactiva.

Cercetarea geotehnică se stabilește ținând cont de prevederile normativului NP 074-2014, conform căruia s-a estimat încadrarea preliminară a lucrării în Categoria Geotehnică 2 asociată unui risc geotehnic moderat.

La etapa actuală de proiectare, conform temei emise de către proiectantul de specialitate, s-au executat 2 foraje mecanice cu adâncimea de 10 m și 4 sonde cu adâncimi variind între 0.60-3.00m. În sonde s-au executat penetrări dinamice realizate cu penetrometru dinamic ușor (PDU / DPL) adâncimi variind între 1.00-3.00m.

Pe baza rezultatelor analizelor de laborator și investigațiilor geotehnice, stratificația întâlnită de-a Gării Predeal poate fi împărțită în orizonturi cu proprietăți fizico-mecanice asemănătoare. Stratificația a fost împărțită astfel:

- A. Umplutură*
- B. Pământuri coezive*
- C. Pământuri necoezive*
- D. Pământuri slab coezive*

Pentru lucrările de la pasajul pietonal suprateran, tunelul pietonal și zidul de sprijin s-au executat 2 foraje mecanice.

Pentru forajele efectuate terenul natural este caracterizat astfel:

- Forajul F1 – terenul natural este alcătuit din pământuri necoezive (C);

- Forajul F2 – terenul natural este alcătuit din pământuri coezive (B)

Pământurile întâlnite în forajul F2 (pământuri coezive) se încadrează la pământuri cu umflări și contracții mari și prezintă o activitate medie spre foarte activă conform NP 126/2010.

Pentru lucrările de refacție de la liniile CF s-au executat 4 sondaje (S1, S2, S3, S4-tablier) cu adâncimi variind între 0.60 și 3.0m. În sondajele S1, S2 și S3 s-au executat și penetrări dinamice ușoare (PDU/DPL) în terenul natural. Structura feroviară are grosimi între 0.90 și 1.25m. Apa subterană s-a întâlnit doar în sondajele S1 și S2 la adâncimea de 0.90m.

Pentru sondajele efectuate terenul natural este caracterizat astfel:

- sondajul S1 – terenul natural este alcătuit din pământuri slab coezive (D), iar conform STAS 7582/91 se încadrează în categoria pământuri mijlocii CIII 2;
- sondajul S2 - terenul natural este alcătuit din pământuri coezive (B), iar conform STAS 7582/91 se încadrează în categoria pământuri mijlocii CIII 1;
- sondajul S3 - terenul natural este alcătuit din pământuri coezive (C), iar conform STAS 7582/91 se încadrează în categoria pământuri bune CIV 1.

Din analizele de laborator a rezultat ca terenul natural constituit din nisip argilos cafeniu-gălbui cu rar pietriș și cuiburi argiloase (pământuri slab coezive), prezintă umflări și contracții mari cu activitate medie după indicele de umflare liberă ($U_L = 100\%$).

Apa subterană a fost interceptată la adâncimi de 0.90 – 3.50m.

6.2. Propuneri

Terasamente

- Pentru a elimina zonele de înnoiri în perimetrul stației și al aparatelor de cale, se va alege un sistem de drenare mixt, transversal + longitudinal;
- se propune refacerea infrastructurii c.f.;
- piatra din prisma căii ferate va proveni din roci magmatice și nu din cele sedimentare (calcar);
- se va prevedea dispunerea unui strat de geotextil neșesut, având funcția de separare a straturilor, care să împiedice ascensiunea particulelor fine din baza în stratul portant, ca urmare a efectului de pompaj determinat de trecerea roților materialului rulant și eventual montarea unei geogrilă;
- realizarea platformei c.f. pentru intervalul de cale ferată ce va fi refăcut, se va executa la parametrii geometrici și de calitate impuși de STAS 7582-91-”Lucrări de cale ferată. Terasamente. Prescripții de proiectare și de verificare a calității”;



- se vor lua măsuri de îndepărtare a apelor meteorice din zona terasamentelor c.f. prin refacerea sistemului de colectare și evacuare a apelor din precipitații în afara zonei aferente stației cf;

În zona liniilor c.f., din analizele de laborator a rezultat ca terenul natural constituit din nisip argilos cafeniu-gălbui cu rar pietriș și cuiburi argiloase, prezintă umflări și contractări mari cu activitate medie. Pentru ca fundarea acestora nu se poate realiza la adâncimi la care să se poată evita influența variațiilor de volum ($H_f > 1.40\text{m}$), trebuie să se înlăture sau atenueze fenomenele defavorabile datorate existenței acestor pământuri.

Astfel, se va avea în vedere:

- eliminarea cauzelor care generează variații de umiditate în terenul de fundare (drenuri înfundate, conducte de canalizare degradate, infiltrații datorate stagnerii apelor de suprafață);
- defrișarea și dezrădăcinarea arborilor existenți la distanțe $< 5.00\text{m}$, care pot duce la tasări diferențiate;

Pentru stratul de nisip cafeniu gălbui consistent / moale cu pietriș mic și mediu, se poate aprecia orientativ o presiune convențională, ca valoare de baza: $P_{\text{conv}} = 230 \text{ kPa}$.

Tunelul pietonal, pasajul pietonal suprateran și zidul de sprijin

Expertul este cel care va aprecia dacă este suficientă o reparație capitală la tunelul pietonal, sau este necesar să se reface.

Având în vedere infiltrațiile verticale și orizontale, se vor reface hidroizolațiile și se vor urmări aceleași aspecte ca și la terasamente în ceea ce privește etanșeitatea conductelor de apă și canalizare.

Având în vedere nivelul apei subterane ridicat (0.9-3.7m) se recomandă, în cazul în care va fi necesar, coborârea nivelului hidrostatic prin lucrări de epuizmente.

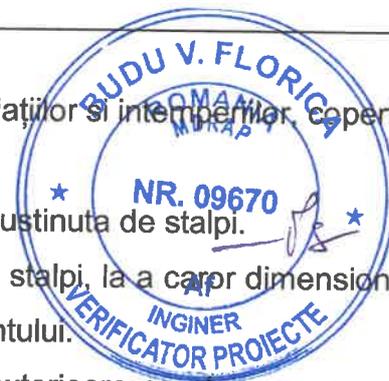
Terenul natural pentru fundarea tunelului este argila prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, pentru care apreciem orientativ o presiune convențională, ca valoare de baza: $P_{\text{conv}} = 280 \text{ kPa}$.

Peroane și copertine

Este necesară adaptarea peroanelor la condițiile de trafic, confort și accesibilitatea călătorilor. Conform standardelor europene, înălțimea nominală a peroanelor trebuie să fie de 550mm peste nivelul suprafeței de rulare, pentru un acces facil al călătorilor în tren;

Peroanele vor avea pante de scurgerea apelor meteorice de 1% spre linii;





Extrem de folositoare pentru protejarea calatorilor împotriva radiațiilor și intemperțiilor, copertina este o construcție necesară pentru confortul acestora.

Cum nu trebuie limitat spațiul de liberă circulație, aceasta va fi susținută de stalpi.

Se pot prevedea fundații izolate tip bloc de beton și cuzinet sub stalpi, la a căror dimensionare se va ține seama atât de greutatea copertinei, cât și de forța vântului.

- Lățimea excavatiei pentru realizarea fundației sub zidurile exterioare se alege cu cca 40-50cm mai mare decât lățimea fundației respective, sporul de lățime dându-se spre exterior; spațiul rămas liber între fundație și pereții săpăturii se umple cu pământ stabilizat;
- Sub talpa fundației se prevede un strat de cca 5 cm grosime de nisip graunțos curat

Ca și condiții generale, pentru lucrări de construcții, se va ține cont de:

- Executarea fundațiilor să se facă pe cât posibil într-o perioadă în care nu sunt așteptate variații mari ale umidității pământului;
- săpăturile cu pereți verticali nespriziniți se pot executa cu adâncimi până la cca 1.00m; peste această adâncime se vor folosi sprijiniri, când din calcul economic rezultă eficiența sprijinirilor față de săpătura executată în taluz. Alegerea sistemului de sprijinire trebuie făcută de proiectant, pe baza datelor cuprinse în prezentul studiu geotehnic și a observațiilor de pe șantier;
- dacă se produc crăpături pe suprafața terenului de la cota de fundare, înainte de turnarea betonului se va proceda la mătarea lor, fie cu lapte de ciment (dacă deschiderea fisurilor este redusă), fie cu pământ stabilizat și apoi la compactarea suprafeței de fundare; aceste operații necesită atenție sporită și trebuie urmate imediat de turnarea betonului în fundație;

Având în vedere caracterul activ al pământurilor, pentru proiectarea lucrărilor se va avea în vedere în special normativul NP 126 /2010 (PUCM).

Prezentul studiu geotehnic este valabil numai pentru obiectivele studiate.

7. NORME TEHNICE CE AU STAT LA BAZA REALIZĂRII DOCUMENTAȚIEI

7.1. Normative

- SR EN 1997-1:2004/ AC:2009 – Eurocod 7: Proiectare geotehnică. Partea 1: Reguli generale;
- SR EN 1997-2:2007 – Eurocod 7: Proiectare geotehnică. Partea 2: Investigarea și încercarea terenului;
- SR EN ISO 14688-1/A1:2018 – Cercetări și încercări geotehnice. Identificarea și clasificarea pământurilor. Partea 1: Identificare și descriere;
- SR EN ISO 14688-2/A1:2018 – Cercetări și încercări geotehnice. Identificarea și clasificarea pământurilor. Partea 2: Principii pentru o clasificare;
- SR EN 933 -1:2012 - Încercări pentru determinarea caracteristicilor geometrice ale agregatelor. Partea 1: Determinarea granulozității – Analiza granulometrică prin cernere;
- SR 11100-1:1993 Zonarea seismică. Macrozonarea teritoriului României.
- SR EN ISO 10523:2012 – Calitatea apei. Determinarea PH-ului;
- SR EN ISO 7980/2002 – Calitatea apei. Determinarea conținutului de calciu și magneziu. Metoda prin spectrometrie de absorbție magnetică;
- SR EN 13577/2007 – Atac chimic asupra betonului. Determinarea dioxidului de carbon CO₂;
- SR EN 1990:2004/A1:2006/NA:2009 - Eurocod: Bazele proiectării structurilor. Anexa A2: Aplicație pentru poduri. Anexa națională;
- NP 074/2014 – Normativ privind documentațiile geotehnice pentru construcții;
- NP 112/2014 - Normativ pentru proiectarea structurilor de fundare directă;
- NP 115-2004 - Normativ privind proiectarea infrastructurilor de beton și beton armat pentru poduri;
- NP 120/2014 - Normativ privind cerințele de proiectare, execuție și monitorizare a excavațiilor adânci în zone urbane;
- NP 126/2010 – Normativ privind fundarea construcțiilor pe pământuri cu umflări și contracții mari;

- PD 95 2002 - Normativ Privind Proiectarea Hidraulică Poduri și Podete;
- CR 1-1-3/2012 Cod de proiectare. Evaluarea acțiunii zăpezii asupra construcțiilor;
- CR 1-1-4/2012 Cod de proiectare. Evaluarea acțiunii vântului asupra construcțiilor;
- CR 1-2.1-2005: Cod proiectare poduri de cale ferată. Acțiuni;
- Ts1-93 – Încadrarea pământurilor după săpături;
- P100-1/2013 – Cod de proiectare seismică. Partea 1. Prevederi de proiectare pentru clădiri;



- P 130 – 1999 - Normativ privind comportarea în timp a construcțiilor.

7.2. STAS-uri

- STAS 1913/3-76 – Teren de fundare. Determinarea densității pământurilor;
- STAS 1913/4-86 – Teren de fundare. Determinarea limitelor de plasticitate;
- STAS 1913/5-85 – Teren de fundare. Determinarea granulozității;
- STAS 6054-77 – Teren de fundare. Adâncimi maxime de îngheț. Zonarea teritoriului României;
- STAS 7582/91 – Lucrări de cale ferată. Terasamente. Prescripții de proiectare și de verificare a calității;
- STAS 8942/1-89 – Teren de fundare. Determinarea compresibilității pământurilor prin încercarea în edometru;
- STAS 8942/2-82 – Teren de fundare. Determinarea rezistenței pământurilor la forfecare, prin încercarea de forfecare directă.
- PTE – LC.CCF – 041 / PIV, ed1, rev 1 – Determinarea conținutului de sulfați SO_4^2 .

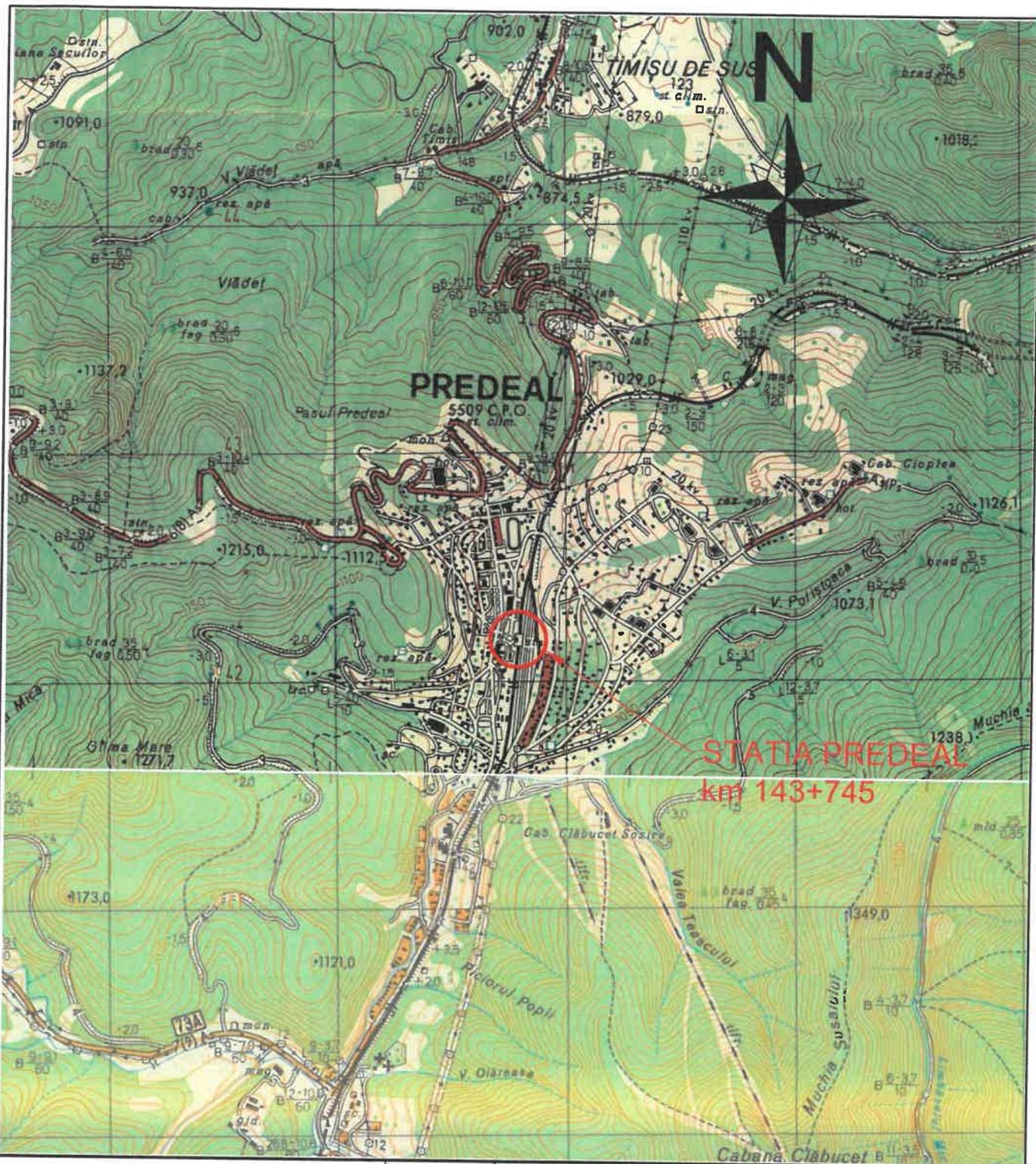


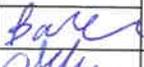
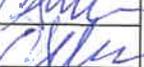
Elaborat,

Ing. geotehnician Cristian Bârlea

Verificat

Ing. Geotehnician Adrian Vechiu



PROIECTANT GENERAL:					
 CONSYS PROIECT R.C.:J40/3940/1995		VERIFICATOR/ EXPERT	NUME/SEMNATURA	CERINTA	REFERAT/EXPERTIZA NR/DATA
 CNCF "CFR" SA Sucursala Regională de Căi Ferate BRAȘOV		LUCRARE	Reabilitarea Statiei CF Predeal - Linii, aparate de cale, peroane, tunel pietonal		
DESEMAT	NUME Cristian BARLEA	SEMNATURA 	OBIECT	STUDIU GEOTEHNIC	
VERIFICAT	Cătălin ȘERBAN		PLANSA	PLAN ÎNCADRARE ÎN ZONĂ	
SEF PROIECT	Cătălin ȘERBAN		EXEMPLAR NR.	FAZA PROIECT DALI	NUMAR PROIECT RUIF28
DATA 07/2021	SCARA 1:25000				NUMAR PLANSA SG 01
Este interzisă copierea, multiplicarea și împrumutarea documentației fără aprobarea scrisă a CONSYS PROIECT S.R.L. București					

ANEXA 2
PLAN DE SITUATIE - AMPLASARE INVESTIGAȚII
GEOTEHNICE

TIMISUL DE SUS

PLAN DE SITUATIE EXISTENT Scara 1:1000

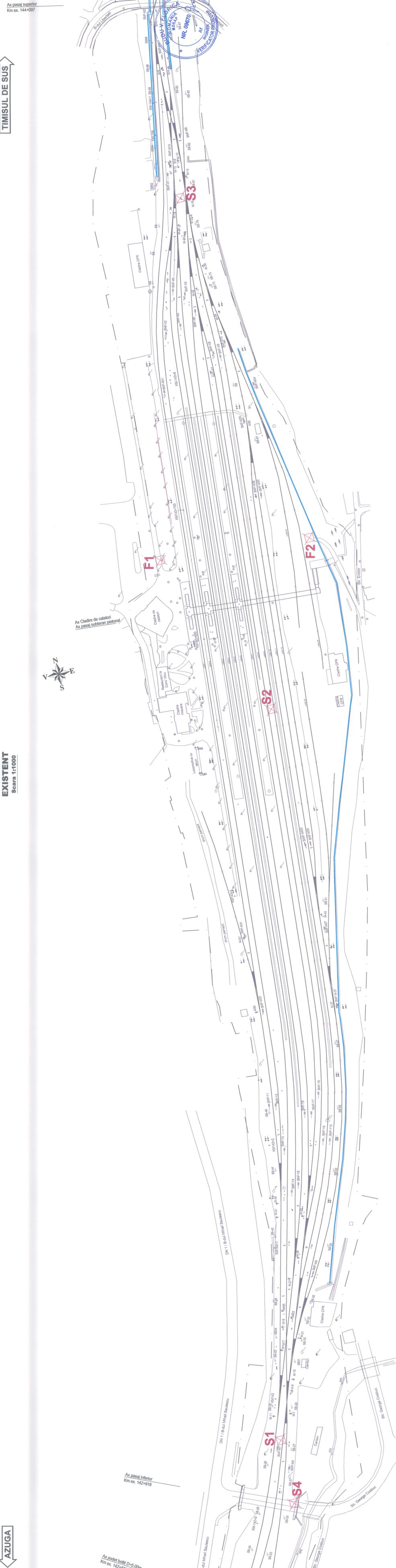


Ax pasaj superior
Km ex. 144+097

Ax podet boltit D=2.4m
Km ex. 144+219

Ax pasaj inferior
Km ex. 142+918

Ax podet boltit D=5.00m
Km ex. 142+832



Ax Cămin de călători
Ax pasaj subteran pietonal



Ax podet boltit D=2.4m
Km ex. 144+219



Ax pasaj superior
Km ex. 144+097



Ax podet boltit D=2.4m
Km ex. 144+219



Ax pasaj inferior
Km ex. 142+918



Ax podet boltit D=2.4m
Km ex. 144+219



Ax pasaj superior
Km ex. 144+097



Ax podet boltit D=2.4m
Km ex. 144+219



ANEXA 3
FISE FORAJ, SONDAJE PRIMARE

FIȘA FORAJULUI GEOTEHNIC Nr. F1

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

Localitate: x= 545057.8101 y= 445238.3917

cote foraj x [-1] raportate la cota teren natural = 0,00m	Grosimea stratului		Adâncimea apei subterane (NA-Nivelul apei, NH-Nivel hidrostatic la data executării)	Simbol	Structura	Litologie	S1	S2	S3	S4	S5	S6
	(m)	(m)										
0.40	0.40			4								
1.00		3.10	NH 2.7m		UMPLUTURA	Sol vegetal cu umplutură (-cărămidă)	S1 1.00					
3.00			NA 3.5m			Argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbuie- cenușie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, rugini, ± pietriș și resturi material constructiv (figlă)		S2 3.00				
4.00									S3 4.00			
6.00										S4 6.00		
8.00		6.50				Pietriș rar bolovăniș, în matrice nisipoasă- argilooasă, gălbuie, mediu îndesat (saturat cu apă)					S5 8.00	
10.00												S6 10.00



Verificat: ing. geo. Adrian Vechiu

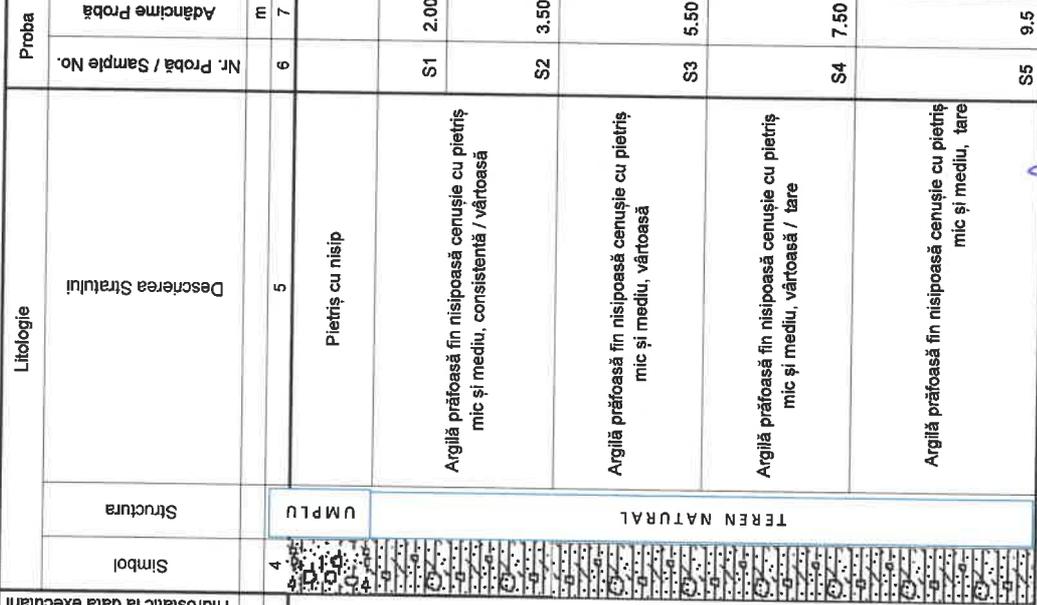
Întocmit: ing. geo Barfea Cristian

SCARA 1: 100

Barfea

FIȘA FORAJULUI GEOTEHNIC Nr. F2
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

Localite: x= 545174.463 y= 445228.0084

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
cota foraj x [-1] raportate la cota teren natural =0,00m	Grosimea stratului (m)	Adâncimea apei subterane (NA-Nivelul apei, NH-Nivel hidrostatic la data executării)	Simbol	Structura	Litologie	Nr. Probă / Sample No.	Adâncime Probă	Fotografii	
1.10	1.10		4	UMPLU	5	6	7	 	
2.00	2.40	N.A.			Pietriș cu nisip	S1	2.00		
3.50				TEREN NATURAL	Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, consistentă / vârtosă	S2	3.50		
5.50	8.90				Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtosă	S3	5.50		
7.50					Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtosă / tare	S4	7.50		
10.00					Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, tare	S5	9.5		

Verificat: ing. geol. Adrian Vechiu
 Intocmit: ing. geo Barlea Cristian
Baru

SCARA 1: 100

ANEXA 4
FISE FORAJE, SONDAJE COMPLEXE

FIȘA FORAJULUI GEOTEHNIC Nr. F1

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

Localitate:

x= 545057.8101 y= 445238.3917



cota teren natural = 0,00m	Grosimea stratului	Adâncimea apei subterane (NA-Nivelul apei, NH-Nivel Hidrostatic la data executării)	Litologie			Proba	Granulozitate ISO 14688 1-2:2018								Limite Atterberg	Caracteristici de stare						Caracteristic Mecanice														
			Simbol	Structura	Descrierea Stratului		Nr. Probă / Sample No.	Adâncime Probă	Argilă < 0,002 mm	Praf 0,002-0,063 mm	Nisip 0,063-2,00 mm	Pietriș 2-63 mm	Bolovanis 63-200 mm	Umiditate naturală (W)		Limita de lichiditate (WL)	Limita inferioară de plasticitate (Wp)	Indice de plasticitate (Ip)	Indice de consistență (Ic)	Greutate volumică naturală (γa)	Greutate volumică uscată (γd)	Porozitate(n)	Indicele portor(e)	Grad de umiditate (Sr)	Limita liberă (M)	Modulul edometric (Me)	Coeficientul de compresibilitate la oboseală specifică la 200-100)	Unghi de frecare sp. φk	Coeficientul de coeziune ck							
0.40	0.40	3	4		5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26										
1.00	3.10	NH 2.7m		UMPLUTURA	Sol vegetal cu umplutură (cărămidă)	S1	1.00	18	63	11	8	0	20.26	35.47	13.97	21.50	0.71	18.39	15.29	42.27	0.732	0.747														
3.00		NA 3.5m			Argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbui-cenusie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriș și resturi material construcție (țigă)	S2	3.00	22	53	14	11	0	22.97	42.88	14.23	28.65	0.69	15.33	42.12	0.728																
4.00				TEREN NATURAL	Pietris rar bolovanis, în matrice nisipoasă-argilooasă, gălbuie, mediu îndesat (saturat cu apă)	S3	4.00	12	13	22	41	12	15.66																							
6.00	6.50					S4	6.00	8	12	25	40	15	12.39																							
8.00						S5	8.0	11	15	21	42	11	11.30																							
10.00						S6	10.0	9	10	23	44	14	9.80																							

SCARA 1: 100

Verificat: ing. geo. Adrian Vechiu

Intocmit: ing. geo Barlea Cristian

Barlea

FIȘA FORAJULUI GEOTEHNIC Nr. F2

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

Localie:

x= 545174,463 y= 445228,0084



cote foraj x [-1] raportate la cota teren natural = 0,00m	Grosimea apei subterane (NA-Nivelul apei, NH-Nivel hidrostatic la data executării)	Simbol	Structura	Litologie	Proba	Granulozitate ISO 14688 1-2:2018								Limite Atterberg				Caracteristici de stare						Caracteristici Mecanice			
						Argilă < 0,002 mm	Praf 0,002-0,063 mm	Nisip 0,063-2,00 mm	Pietriș 2-63 mm	Bolovanș 63-200 mm	Umiditate naturală (W)	Limita de lichiditate (WL)	Limita inferioară de plasticitate (Wp)	Indice de plasticitate (Ip)	Indice de consistență (Ic)	Greutate volumică naturală (γa)	Greutate volumică uscată (γd)	Porozitate(n)	Indicele porilor(e)	Grad de umiditate (Sr)	Umbră roșie LI	Modulul elastic (M)	Modulul de elasticitate la 200 kPa (E _{p200})	Ungiță de frecare sp. φ'	Ungiță de frecare φ	Costul c _k	
1.10	3	4	UM PLU	Pietriș cu nisip	S1	21	36	21	22	0	19.26	41.51	15.67	25.84	0.86	18.66	15.65	40.91	0.692	0.751	100	9696	4.16		17	23	
2.00	N.A.			Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, consistentă / vârtosă	S2	24	45	14	17	0	22.95	45.45	14.80	30.65	0.73	18.85	15.33	42.12	0.728	0.851							
3.50				Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtosă	S3	25	24	22	21	8	17.60	65.31	18.83	46.48	1.03	18.76	15.95	39.78	0.661	0.719					19	27	
5.50				Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtosă / tare	S4	18	34	25	14	9	15.45	37.87	16.93	20.94	1.07	18.31	15.86	40.12	0.670	0.623							
7.50				Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, tare	S5	21	44	23	12	0	16.80		19.15	26.51	1.09	18.82	16.11	39.18	0.644	0.704							
10.00																											

SCARA 1: 100

Verificat: ing. geo. Adrian Vechiu

Intocmit: ing. geo Barlea Cristian



FIȘA SONDAJULUI GEOTEHNIC
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

LITOLOGIE		PROBA	GRANULOZITATE		CARACTERISTICI FIZICE										PENETRARI DINAMICE													
DESCRIEREA STRATULUI Sample description		NR. PROBĂ / Sample no.	ADÂNCIME PROBĂ												PENETRARE DINAMICA USOARA (PDU/ DPL = masă ciocan 10kg h. cadere 50cm)													
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25				
0.00	(m)					m	Conform ISO 14688-1-2-2018	%	%	%	%	%	%	%	%	%	%	kN/m	kN/m ²	%	%	%	%	Nr lovituri/ 10 cm				
<p>Sondaj S1 Amplasament sondaj: cap traversă (linia 2), între liniile 2 și 3 x= 544986.8174 y= 444548.0479</p>																												
0.18	0.18		STRUCTURA FERUVIARA	șină CF																								
0.50	0.32			Piatră spartă cu pietriș și bolovâniș în matrice nisip	S1/1	0.40	0	4	14	54	28	6.75															0	
0.90	0.40			Pietriș mediu și mic, rar bolovâniș nisipos slab argilos	S1/2	0.70	2	3	30	65	0	14.26																5
1.25	0.35			Pietriș, rar bolovâniș cu nisip slab argilos	S1/3	1.25	5	7	26	52	10	14.07																10
	1.75		TEREN NATURAL	Nisip argilos, cafeniu-gălbui, consistent/ moale cu pietriș mic și mediu	S1/4	2.00	6	12	40	39	0	17.10	26.21	10.53	15.88	0.58	18.31	15.64	40.73	0.687	0.670	100				11		
	3.00																											14



Verificat : ing.geol.Vechiu Adrian

Întocmit: ing.geol.Bârlea Cristian

FIȘA SONDAJULUI GEOTEHNIC
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, FERROVIA ROMANIA



SCARA 1: 50

cote foraj x [-1] raportate la niv.sup.sina(NSS) = 0,00m	GROSIMEA STRATULUI		ADANCIMEA APEI SUBTERANE (NA-nivelul apei/NH-nivel hidrostatic la data executării)	SIMBOL	DESCRIEREA STRUCTURALĂ	LITOLOGIE	PROBA	GRANULOZITATE					CARACTERISTICI FIZICE								PENETRARI DINAMICE						
	(m)	(m)						NR. PROBĂ / Sample no.	ADÂNCIME PROBA	% ARGILĂ/ Clay < 0,002 mm	% PRAF/ Silt 0,002-0,063 mm	% NISIP/ Sand 0,063-2,00 mm	% PIETRIȘ / Gravel 2-63 mm	% BOLOVĂNIȘ/ Cobbles 63-200 mm	UMIDITATE NATURALĂ Water content (W)	LIMITA DE LICHIDITATE Liquid limits (WL)	LIMITA INFERIOARĂ DE PLASTICITATE	INDICE DE PLASTICITATE Plasticity index (Ip)	INDICE DE CONSISTENȚĂ (Ic)	GREUTATE VOLUMICĂ NATURALĂ Natural volumetric weight (γn)		GREUTATE VOLUMICĂ USCĂTĂ Dry volumetric weight (γd)	POROZITATE Porosity (n)	INDICELE POROZITĂȚII Void ratio (e)	GRAD DE UMIDITATE (%) Degree of saturation (Sr)	UMFLARE LIBERĂ Free swelling	
0.00	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25		
<p align="center">S2 Amplasament sondaj: cap transversă (linia 8), între liniile 8 și 9 x= 545114.2472 y= 445104.8979</p>																											
0.14	0.14				STRUCTURA FERVIARA	sînă CF																					
0.30	0.16					Piatră spartă																					
0.55	0.25				TEREN NATURAL	Piatră spartă cu bolovanis în matrice nisip, S2/1/0,45																					
0.70	0.15					Pietriș mic și mediu cu nisip grosier cafeniu-gălbui slab argilos																					
1.00	0.30				Bolovanis, pietriș cu nisip mare S2/3/0,90																						
1.40	1.00				Praf argilos, cafeniu-gălbui, cu rar pietriș și ciuburi argiloase, consistentă/moale																						
2.40	1.00				Argilă prăfoasă nisipoasă, cafeniu-gălbui, cu rar pietriș și ciuburi argiloase, consistentă/moale																						
										caracterizare P.U.C.M.= activ																	
S2/5								3.00	15	34	40	11	0	28.25	52.08	19.55	32.52	0.73	19.08	14.88	43.61	0.773	0.983	105			



Verificat : ing.geol.Vechiu Adrian



Întocmit: ing.geol.Bârlea Cristian



FIȘA SONDAJULUI GEOTEHNIC
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE FERATE



SCARA 1: 50

GROSIMEA STRATULUI		LITOLOGIE	PROBA	GRANULUZITATE										CARACTERISTICI FIZICE								PENETRARE DINAMIC			
(m)	(m)			NR. PROBA / Sample no.	ADÂNCIME PROBA	% ARGILĂ/ Clay < 0,002 mm	% PRAF/ Silt 0,002-0,063 mm	% NISIP/ Sand 0,063-2,00 mm	% PIETRIȘ / Gravel 2-63 mm	% BOLOVĂNIȘ/ Cobbles 63-200 mm	UMIDITATE NATURALĂ Water content (W)	LIMITA DE LICHIDITATE Liquid limits (WL)	LIMITA ÎNFERIOARĂ DE PLASTICITATE	INDICE DE PLASTICITATE Plasticity index (Ip)	INDICE DE CONSISTENȚĂ (Ic)	GREUTATE VOLUMICĂ NATURALĂ Natural volumetric weight (γs)	GREUTATE VOLUMICĂ USCATĂ Dry volumetric weight (γd)	FOROZITATE Porosity (n)	INDICELE POROZITĂȚII Void ratio (e)	GRAD DE UMIDITATE Degree of saturation	UMFLARE LIBERĂ Free swelling				
0.00		6	m	Conform ISO 14688-1-2:2018										%	%	%	%	-	kN/m³	kN/m³	%	-	-	%	25
1	2	3	4	5	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24			
<p>S3 Amplasament sondaj: cap transversă (linia 2), între liniile 2 și 3 x= 545139.5383 y= 445509.7798</p>																									
0.14	0.14																								
0.50	0.36		STRUCȚ FEROVIAȚ																						
0.90	0.40																								
1.50	0.60				S3/1	0.80	1	2	24	73	0	11.25													
					S3/2	1.50	5	9	21	44	21	12.37													
2.50			TEREN NATURAL		S3/3	2.50	3	6	24	42	25	9.40													
4.00																									



Verificat : ing.geol.Vechiu Adrian

Întocmit: ing.geol.Bârlea Cristian

FIȘA SONDAJULUI GEOTEHNIC REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALD PERO

Sondaj 4 Amplasament: coordonate stereo 70 x= 544985.2251 y= 444497.6991

Partea superioară a pasajului auto subteran de cale ferată; Sondaj efectuat în afara gabaritului caii, lângă pavajul dreapta al tunelului pasajului, pentru măsurarea adâncimii de la nivelul terenului până la extradossul pasajului (podului de CF).



SCARA 1: 25

cote foraj x [-1] raportate la niv.sup teren=0,00m			LITOLOGIE			PROBA	
GROSIMEA STRATULUI			SIMBOL	DESCRIERE STRUCTURALĂ	DESCRIEREA STRATULUI Sample description	NR. PROBĂ / Sample no.	ADÂNCIME PROBĂ
ADÂNCIMEA APEI SUBTERANE (NA-nivelul apei, NH-nivel hidrostatic la data executării)							
0.00	(m)	(m)					m
1	2	3	4	5	6	7	8
0.10	0.10			pavaj beton			
0.40	0.30			UMPLUTUR A	Nisip prăfos slab argilos cu pietris	S4/1	0.30
0.60	0.20				Bolovăniș, pietriș cu nisip prăfos slab argilos	S4/2	0.50
					Placa beton din extradossul pasajului auto de cale ferata		



Verificat : ing.geol.Vechiu Adrian

Întocmit: ing.geol.Bârlea Cristian

ANEXA 5
BULETINE ANALIZA LABORATOR



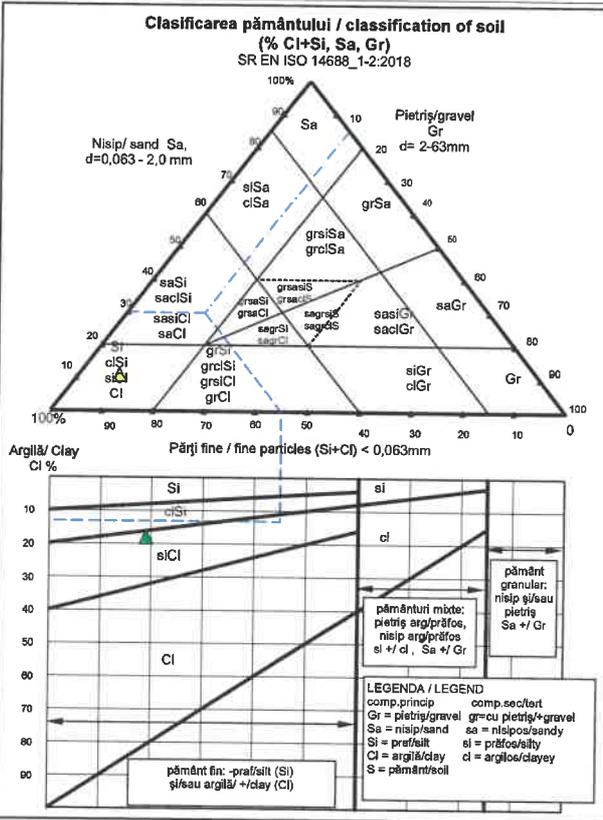
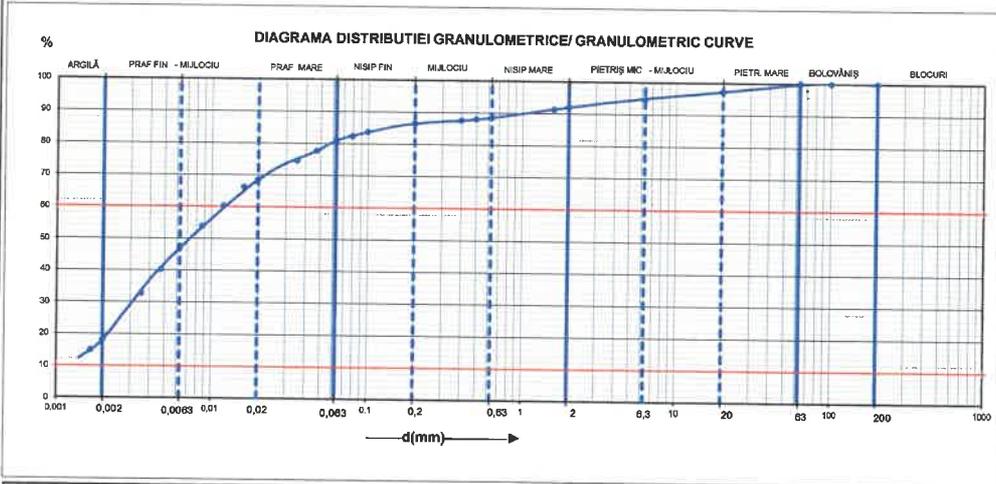
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS1 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip păm./ soil's type/ %	%
ds0,002	argilă/ clay	18,0
0,002 < d < 0,0083	praf / silt	fin/ fine 29,3
0,0083 < d < 0,02		mijlociu/ medium 21,1
0,02 < d < 0,063		mare/ coarse 12,5
0,063 < d < 0,2	nisip/ sand	fin/ fine 5,5
0,2 < d < 0,63		mijlociu/ medium 1,8
0,63 < d < 2,0	pietriș/ gravel	mare/ coarse 3,7
2,0 < d < 6,3		mic/ small 2,7
6,3 < d < 20	pietriș/ gravel	mijlociu/ medium 2,7
20 < d < 63,0		mare/ coarse 2,7
63,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	0,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Argilă prăfoasă fin nisipoasă, galbui-cenusie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriș și resturi material construcție (igilă)

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, Jud.Harghita
 Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Forej nr./ Boring no: F1
 Proba nr / Sample no.: S2
 Adâncime/ Depth (m): 3,00

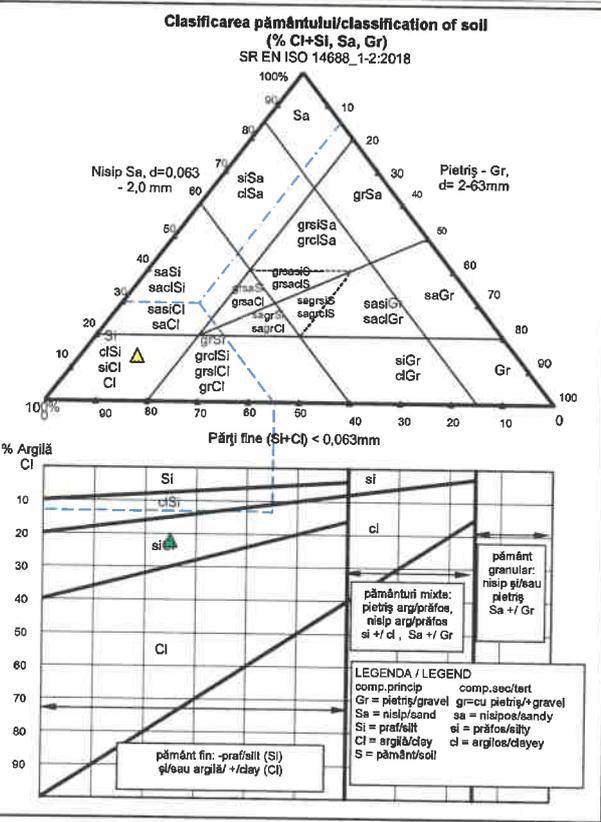
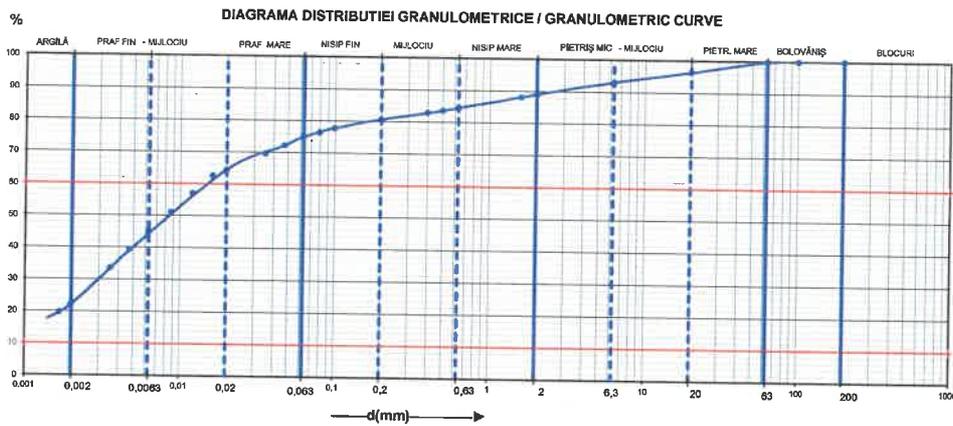
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS2 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.

cod doc. G.T.F. - 01.07.



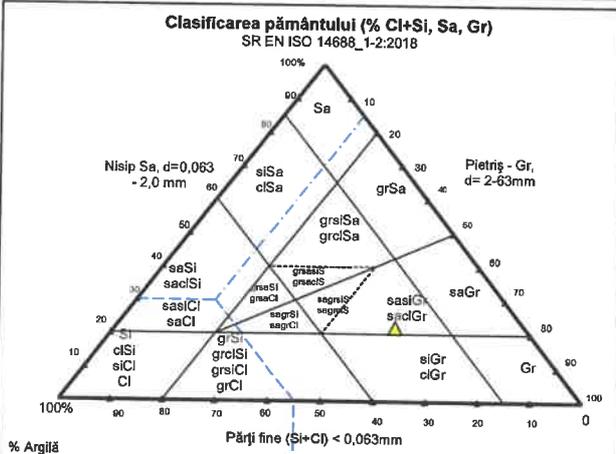
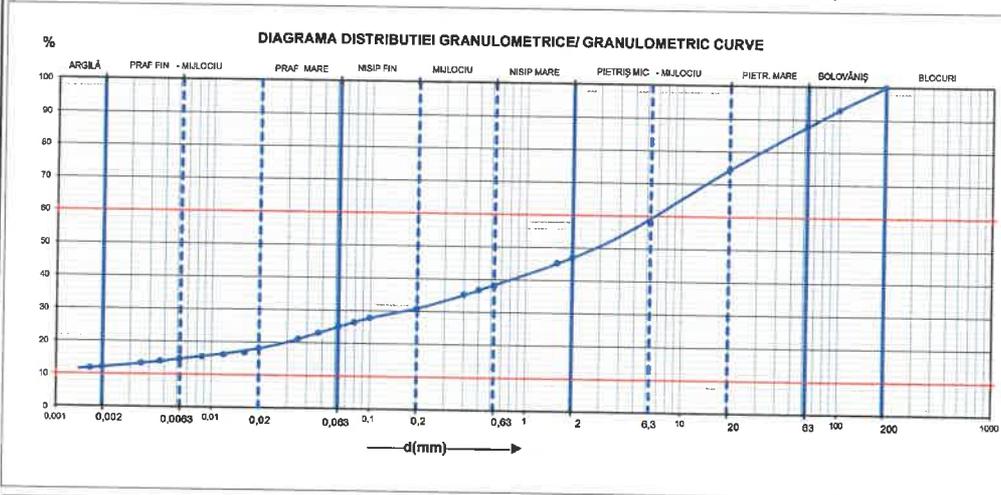
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS3 / 01.07.2021

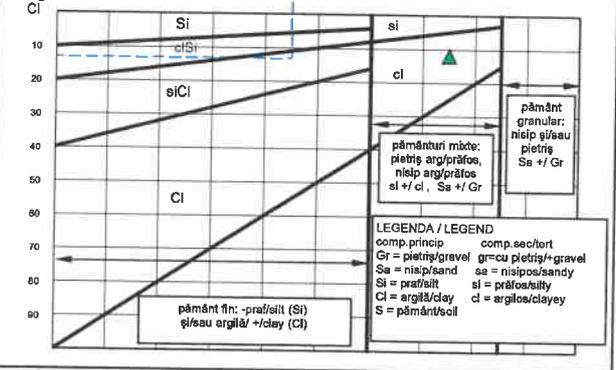
Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip pământ/ soil's type/ %	%
d ≤ 0.002	argilă/ clay	12,0
0,002 < d < 0,0063	fin/ fine	2,6
0,0063 < d < 0,02	mijlociu/ medium	3,5
0,02 < d < 0,063	mare/ coarse	6,9
0,063 < d < 0,2	fin/ fine	5,9
0,2 < d < 0,63	mijlociu/ medium	7,3
0,63 < d < 2,0	mare/ coarse	8,8
2,0 < d < 6,3	mici/ small	10,9
6,3 < d < 20	mijlociu/ medium	16,5
20 < d < 63,0	mare/ coarse	13,6
63,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	12,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0



Descrierea probei / Sample description:
 Pietriș rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argilooasă, gălbule, mediu îndesat (saturat cu apă)

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sînt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sonda/julă, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



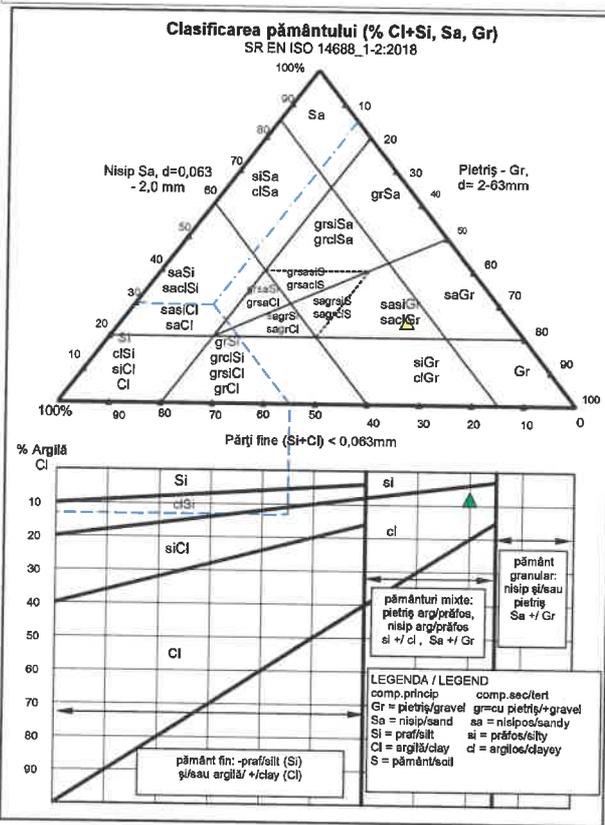
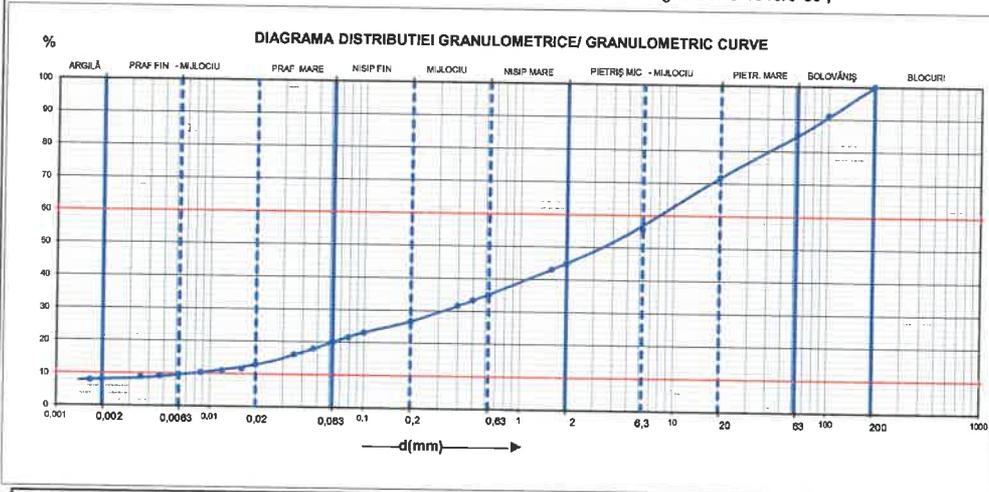
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS4 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cenerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip pâm./ soil's type/ %	%
d ≤ 0,002	argilă/ clay	8,0
0,002 < d < 0,0063	fin/ fine	1,6
0,0063 < d < 0,02	mijlociu/ medium	3,2
	mare/ coarse	7,2
0,02 < d < 0,063	nisip/ sand	25,0
0,063 < d < 0,2	fin/ fine	6,7
0,2 < d < 0,63	mijlociu/ medium	8,3
0,63 < d < 2,0	mare/ coarse	10,0
2,0 < d < 6,3	mic/ small	10,6
6,3 < d < 20	mijlociu/ medium	18,1
20 < d < 63,0	mare/ coarse	13,3
63,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	15,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Pietriș rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argilooasă, gălbule, mediu îndesat (saturat cu apă)

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondejului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



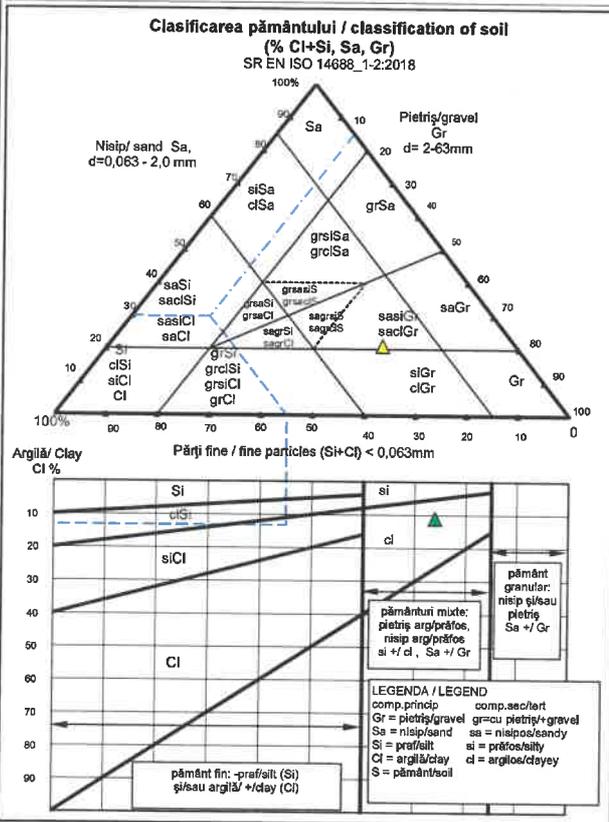
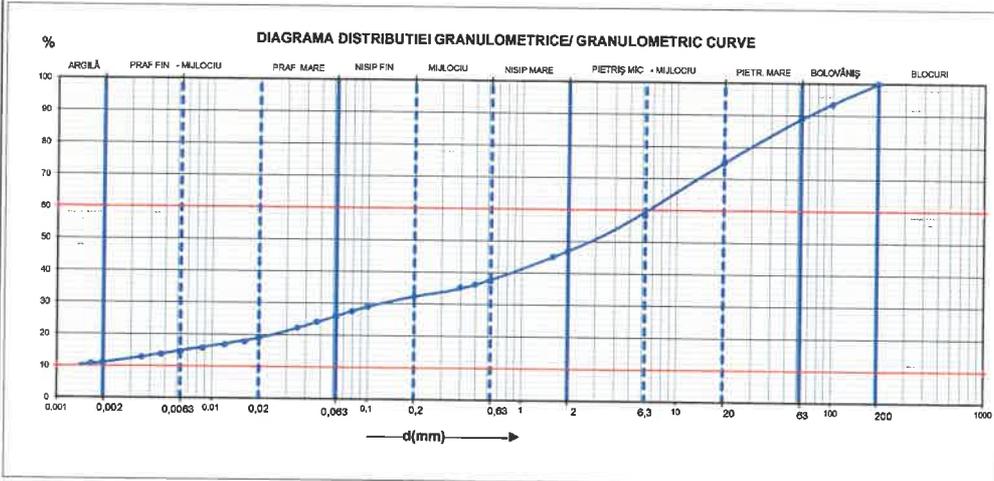
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS5 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cemerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688 1-2:2018

d mm	tip pământ / soil's type/ %	%
ds0,002	argilă/ clay	11,0
0,002 < d < 0,0063	praf / silt	fin/ fine 3,5
0,0063 < d < 0,02		mijlociu/ medium 4,5
0,02 < d < 0,063		mare/ coarse 7,0
0,063 < d < 0,2	nisip/ sand	fin/ fine 6,3
0,2 < d < 0,63		mijlociu/ medium 4,9
0,63 < d < 2,0		mare/ coarse 9,8
2,0 < d < 6,3	pietriș/ gravel	mic/ small 11,2
6,3 < d < 20		mijlociu/ medium 16,9
20 < d < 63,0		mare/ coarse 14,0
63,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	11,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Pietriș rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argilooasă, gălbuie, mediu îndesat (saturat cu apă)

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: F1
 Proba nr / Sample no.: S6
 Adâncime/ Depth (m): 10,00

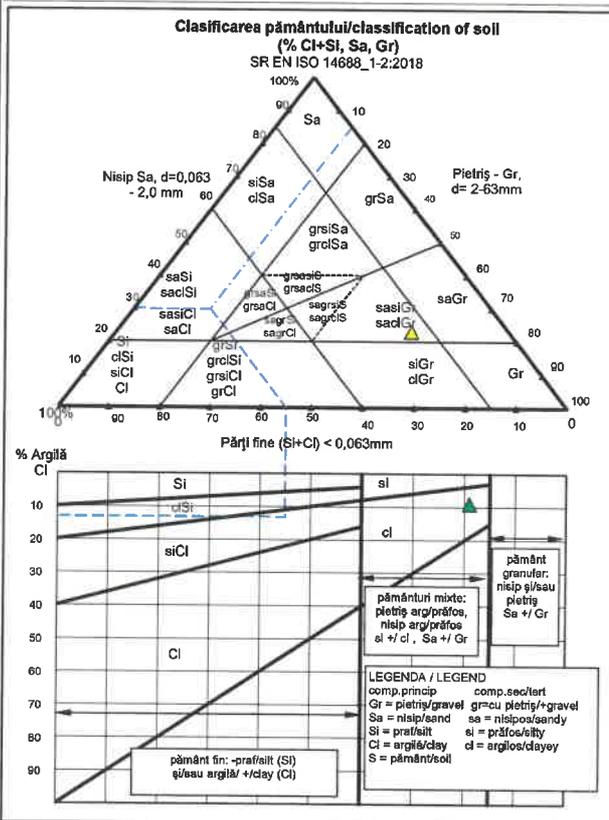
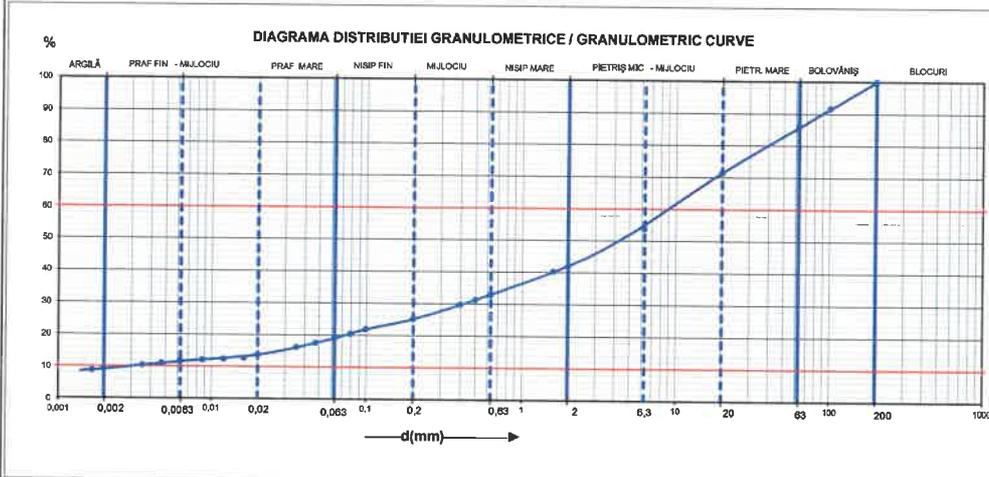
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS6 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.

cod doc. G.T.F. - 01.07.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .wgvs1

data: 01.07.2021

DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR

STAS 1913/1-82

DENSITĂȚII APARENTE A PĂMÂNTURILOR

PRIN METODA CU ȘTANȚA STAS 1913/3-76

Obiectiv:**REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL**

Foraj: F1

Proba nr. S1

Adâncime <m> 1,00

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _w)	(g)	109,50	110,63	107,45
Masa probă uscată+tara (m _d)	(g)	97,89	98,96	96,16
Masa inel m _c	(g)	40,72	41,13	40,49
Volumul interior al inelului	cm ³	36,39	36,39	36,39
Masă apă conținută (m _w -m _d)	(g)	11,61	11,67	11,29
Masă probă uscată (m _d -m _c)	(g)	57,17	57,83	55,67
Umiditate $w=(m_w-m_d)/(m_d-m_c)*100$	%	20,31	20,19	20,28
Umiditate naturală (medie) w	%	20,26		
Densitatea aparentă a pământului (ρ _w)	g/cm ³	1,89	1,91	1,84
Densitatea aparentă medie (ρ _w)	g/cm ³	1,88		
Greutate volumica naturala (γ _a)	kN/m ³	18,39		

Descriere material:**Argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbui- cenușie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriș și resturi material construcție (țiglă)**

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu

Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Canierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: F1

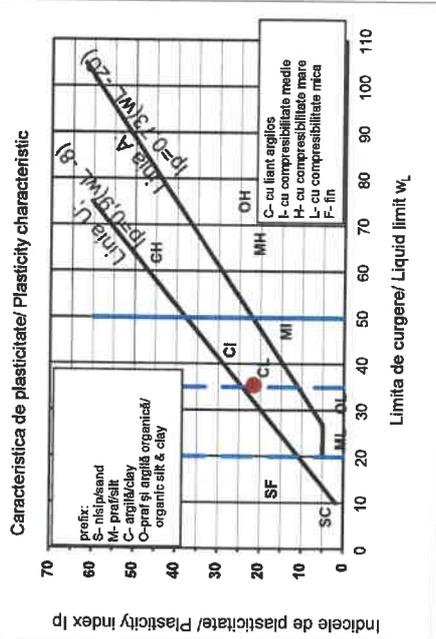
Proba nr / Sample no.: S1 Adâncime/ Depth (m): 1,0

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINI, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .pIS1 01.07.2021

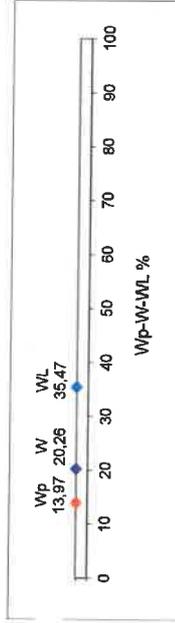
DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

T-tara/sample mu - masa umeda/ wet sample md - masa uscata/ dry sample	Umiditate naturală/ moisture content w%			Limita inf. de plasticitate/ plastic limit WP %				Limita sup. de plasticitate/ liquid limit WL %			
	U.M.	m ₁	m ₂	m ₃	w _{p1}	w _{p2}	w _{p3}	w _{L1}	w _{L2}	w _{L3}	w _{L4}
A m _n +T	g	109,50	110,63	107,45	104,31	99,35	102,80	112,51	100,78	117,15	133,99
B m _p +T	g	97,89	98,96	96,16	101,89	96,74	100,20	104,51	92,23	107,78	123,49
C m _r	g	40,72	41,13	40,49	83,03	78,07	81,52	79,23	67,50	83,87	100,71
w = (A-B).100 (B-C)	%	20,31	20,19	20,28	14,03	13,98	13,90	31,64	34,57	38,19	46,09
Indicele de plast./ Plasticity index Ip		21,50			w _p %		13,97	38	27	17	8
Ind. de consist./ Consistency index Ic		0,71			w %	20,26					



Descrierea probei / Sample description:

Argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbui-cenușie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriș și resturi material constructiv (figlă)



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletimele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondeajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Cartierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: F1

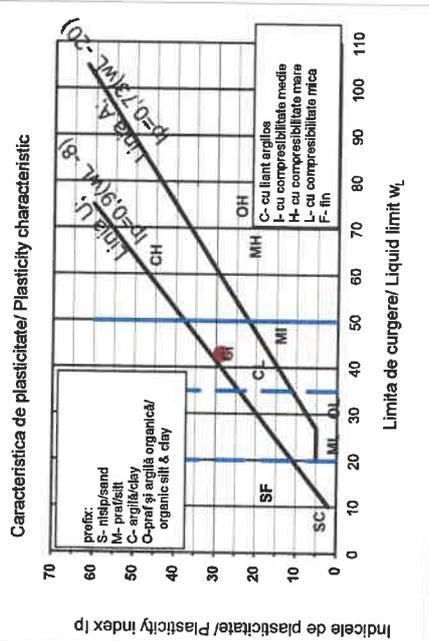
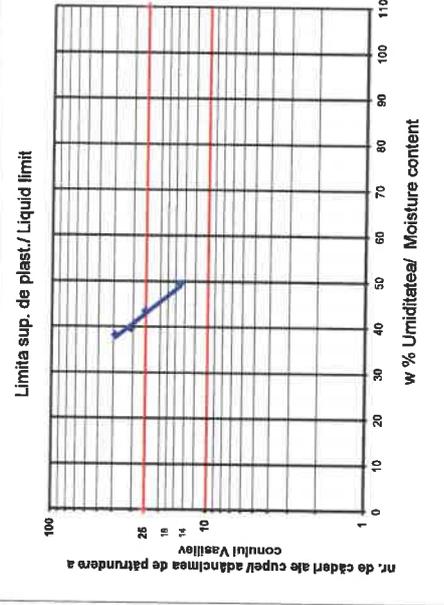
Proba nr / Sample no.: S2 Adâncime/ Depth (m): 3,0

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .pIS2 01.07.2021

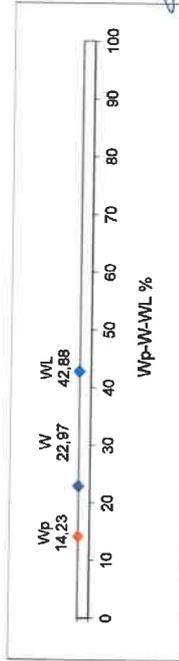
DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

T-ieraș/sampler	U.M.	m ₁	m ₂	m ₃	Umiditate naturală/ moisture content w%	Limita inf. de plasticitate/ plastic limit Wp %	W _{p1}	W _{p2}	W _{p3}	Limita sup. de plasticitate/ liquid limit WL %	W _{L1}	W _{L2}	W _{L3}	W _{L4}
A	m _u +T	g	109,65	112,11	111,60	103,76	110,92	119,33	70,76	80,30	83,03	80,62		
B	m _u +T	g	96,84	98,89	98,45	100,10	107,30	115,77	59,56	68,67	70,59	67,02		
C	m _T	g	41,13	41,15	41,37	74,77	81,93	90,34	29,77	39,31	42,04	39,63		
W= (A-B) *100 (B-C)	%		22,99	22,89	23,03	14,43	14,25	14,01	37,60	39,63	43,57	49,64		
Indicele de plast./ Plasticity index Ip			28,65	Wp %	14,23									
Ind. de consist./ Consistency index Ic			0,89	W %	22,97									
Nr. de căderi ale cupei / adâncimea de pătrundere a conului Vasilev											39	31	25	15
Nr. de căderi ale cupei											Casagrande / No. of blows (N)			
WL %											42,88			



Caracteristica de plasticitate/ Plasticity characteristic

Descrierea probei / Sample description: Argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbui- cenușie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriș și resturi material constructie (figlă)



Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletimele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .wS3

data: 01.07.2021

DETERMINAREA UMIDITAȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR

STAS 1913/1-82

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

Foraj: F1

Proba nr. S3

Adâncime (m):

4,00

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	815,57	818,66	832,47
Masa probă uscată+tara (m _a)	(g)	715,10	718,88	730,48
Tara m _c	(g)	74,77	68,86	90,67
m _u -m _a	(g)	100,47	99,78	101,99
m _a -m _c	(g)	640,33	650,02	639,81
Umiditate $w=(m_u-m_a)/(m_a-m_c)*100$	%	15,69	15,35	15,94
Umiditate naturală (medie) w	%	15,66		

Descriere material:

Pietris rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argiloasă, gălbuie, mediu îndesat (saturat cu apă)

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .wS4

data: 01.07.2021

**DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR
STAS 1913/1-82**

**Obiectiv:
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ
PIETONAL**

Foraj: F1 Proba nr. S4 Adâncime (m): 6,00

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	802,69	828,03	831,56
Masa probă uscată+tara (m _a)	(g)	722,64	744,99	747,81
Tara m _c	(g)	77,59	64,93	80,46
m _u -m _a	(g)	80,05	83,04	83,75
m _u -m _c	(g)	645,05	680,06	667,35
Umiditate $w=(m_u-m_a)/(m_u-m_c)*100$	%	12,41	12,21	12,55
Umiditate naturală (medie) w	%	12,39		

Descriere material:

Pietris rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argiloasă, gălbuie, mediu îndesat (saturat cu apă)

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .wS5

data: 01.07.2021

DETERMINAREA UMIDITAȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR

STAS 1913/1-82

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ
PIETONAL

Foraj: F1

Proba nr. S5

Adâncime (m): 8,00

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	793,72	791,48	816,44
Masa probă uscată+tara (m _a)	(g)	721,30	718,87	743,14
Tara m _c	(g)	81,52	68,28	101,24
m _u -m _a	(g)	72,42	72,61	73,30
m _a -m _c	(g)	639,78	650,59	641,90
Umiditate $w=(m_u-m_a)/(m_a-m_c)*100$	%	11,32	11,16	11,42
Umiditate naturală (medie) w	%	11,30		

Descriere material:

Pietris rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argiloasă, gălbuie, mediu îndesat
(saturat cu apă)

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, Jud.Harghita

Autorizație nr: 3247/15.05.2017

Nr.înreg. L.2702 .wS6

data: 01.07.2021

DETERMINAREA UMIDITAȚII NATURALE A PĂMANTURILOR

STAS 1913/1-82

Obiectiv:
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

Foraj: F1 **Proba nr. S6** **Adâncime (m): 10,00**

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	831,97	849,06	854,87
Masa probă uscată+tara (m _d)	(g)	764,14	781,83	784,58
Tara m _c	(g)	74,77	68,86	90,67
m _u -m _d	(g)	67,83	67,23	70,29
m _u -m _c	(g)	689,37	712,97	693,91
Umiditate $w=(m_u-m_d)/(m_u-m_c)*100$	%	9,84	9,43	10,13
Umiditate naturală (medie) w	%	9,80		

Descriere material:

Pietris rar bolovăniș, în matrice nisipoasă-argiloasă, gălbuie, mediu îndesat (saturat cu apă)

Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .fS2
data: 01.07.2021

**DETERMINAREA REZISTENȚEI PĂMANTURILOR LA FORFECARE
PRIN ÎNCERCAREA DE FORFECARE DIRECTĂ (STAS 8942/2-82)**

Lucrarea : **REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL**

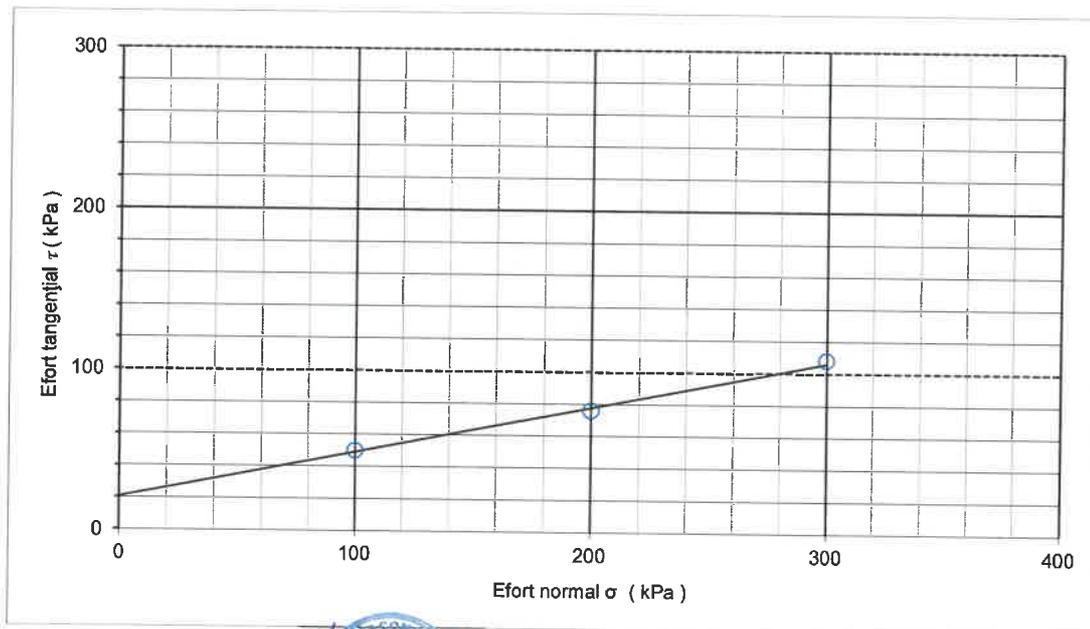
Foraj: F1 Proba nr: S2 Adâncime de prelevare (m): 3,00

Descriere material: Argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbui-cenusie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriș și resturi material construcție (igilă)

metoda de încercare C.D. CONSOLIDAT DRENAT

caseta nr.	specimen dinamometru	Efort vertical σ (kPa)	Ao cm ²	Ho mm	Citire (la momentul rupei) P (1/100 mm)	Solicitarea maximă de forfecare	Efortul de forfecare max. $\tau_f = F/A$ (kPa)	Viteza v mm/min
1	39397-79	100	36,0	20,0	8,3	17,64	49,0	0,1
2	3808-80	200	36,0	20,0	13,1	27,90	77,5	0,1
3	12089-72	300	36,0	20,0	17,6	38,17	106,0	0,1

Coeziune	c'	20,5 kPa
Unghi de frecare internă	φ'	15,9 °



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr/ Boring no.: F1
proba/ sample: S2 adâncimea/ depth (m): 3,00

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr. / ANALYSIS REPORT no. L.2702 .eS2 data: 01.07.2021
DETERMINAREA COMPRESIBILITĂȚII PĂMÂNTURILOR ÎN EDMETRU / COMPRESSION TEST

Conform/ According to STAS 8942/1-89

caracteristici epruveta	UM	valori
Inel edometru Nr.	-	91
epruveta umeda+tara	g	207,45
epruveta uscata+tara	g	179,87
tara	g	59,81
apa continuta	g	27,58
masa umeda	g	147,64
masa uscata m _s	g	120,06
umiditate (w)	%	22,97
volumul probei	cm ³	76,96
masa volumica nat.	g/cm ³	1,92
masa volumica uscata	g/cm ³	1,56
porozitate (n)	%	42,12
indicele porilor (e ₀)	-	0,728
grad de umiditate	%	0,852

Aria epruvetei A	cm ²	38,48
Inaltimea initiala h ₀	cm	2,00
masa scheletului mineral (aproximat)	g/cm ³	2,70
greutate volumică naturală	kN/m ³	18,85
greutate volumică uscată	kN/m ³	15,33

Tasarea specifică sub sarcina %

$$\epsilon = \frac{\Delta h}{h} \cdot 100$$

Modul de deformare edometric /Oedometric modulus M [kPa]

$$M = \frac{\Delta \sigma}{\Delta \epsilon} = \frac{(\sigma_2 - \sigma_1) \cdot (1 + e_0)}{e_1 - e_2}$$

Descriere material:

Argilă prăfoasă fin nisipoasă, gălbui-cenusie deschisă, consistentă, cu intercalații nisipoase, ruginii, ± pietriși și resturi material construcție (iglă)

presiuni σ' kPa	ϵ % ($\Delta h/h \cdot 100$)	e	M kPa	m_v 1/kPa	a_v 1/kPa	C_c %	I_m
10	1,32	0,708	-	-	-	-	-
20	1,54	0,704	4510	2,22E-04	3,83E-04	0,013	-
50	2,13	0,694	5088	1,97E-04	3,40E-04	0,026	-
100	3,04	0,678	5479	1,83E-04	3,15E-04	0,052	-
200	4,48	0,653	6925	1,44E-04	2,50E-04	0,083	-
300	5,62	0,634	8747	1,14E-04	1,98E-04	0,112	-
500	7,82	0,596	9077	1,10E-04	1,90E-04	0,171	-
20	4,93	0,646					

Coefficient de compresibilitate volumica m_v [1/kPa]

$$m_v = 1/M$$

Coefficient de compresibilitate a_v [1/kPa]

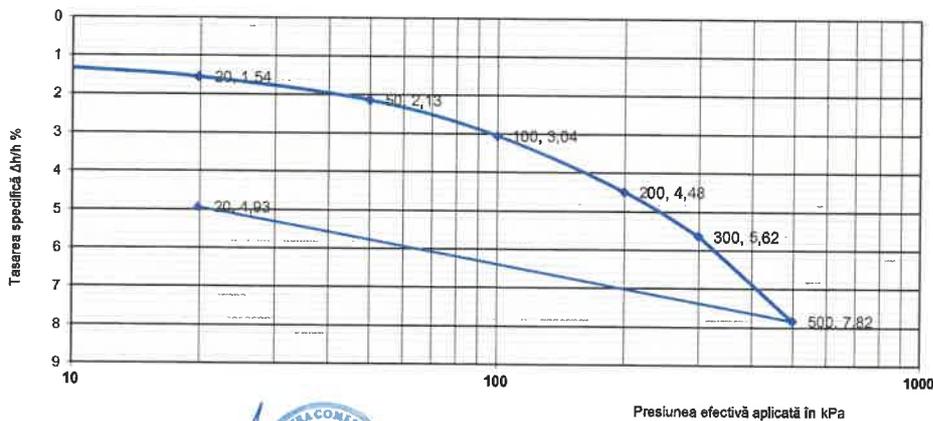
$$a_v = \frac{\Delta \epsilon \cdot (1 + e_0)}{\Delta \sigma'} = m_v \cdot (1 + e_0)$$

Indice de compresie C_c [-]

$$C_c = \frac{\Delta e}{\Delta \log \sigma'} = \frac{e_1 - e_2}{\log \frac{\sigma'_2}{\sigma'_1}}$$

Revenire/
Unloading

CURBA DE COMPRESIUNE-TASARE / LOAD DEFORMATION CURVE



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.

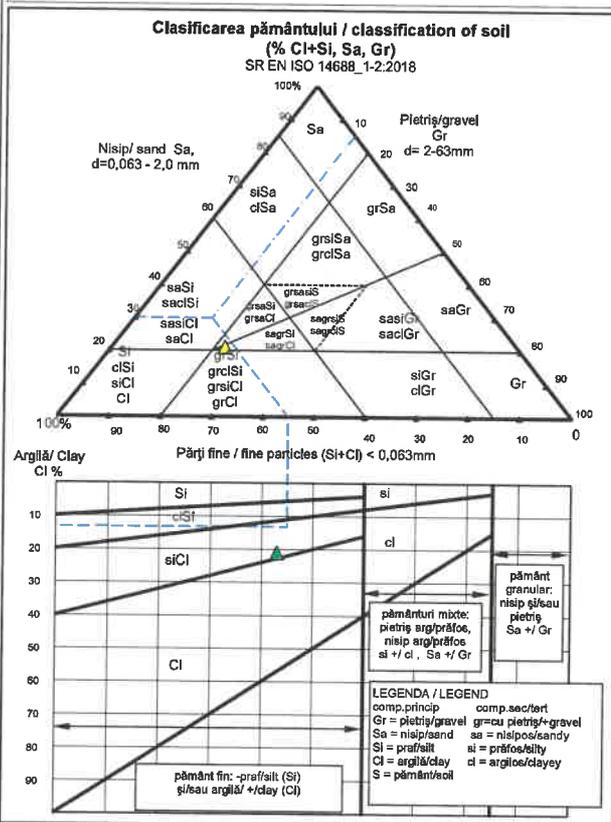
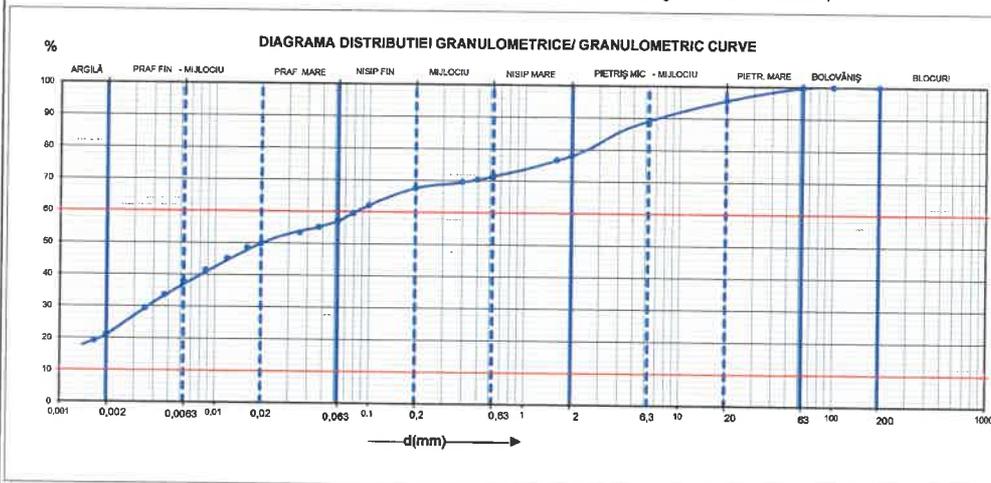


REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .grS1 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688 1-2:2018

d mm	tip pământ / soil's type/ %	%
ds0,002	argilă/ clay	21,0
0,002 < d < 0,0083	fin/ fine	16,8
0,0083 < d < 0,02	mijlociu/ medium	12,1
0,02 < d < 0,083	mare/ coarse	7,2
0,083 < d < 0,2	fin/ fine	10,5
0,2 < d < 0,83	mijlociu/ medium	3,5
0,83 < d < 2,0	mare/ coarse	7,0
2,0 < d < 8,3	mic/ small	10,2
8,3 < d < 20	mare/ coarse	7,4
20 < d < 83,0	mare/ coarse	4,4
83,0 < d < 200,0	bolovâniș/ cobbles	0,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtoasă

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, deteii și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



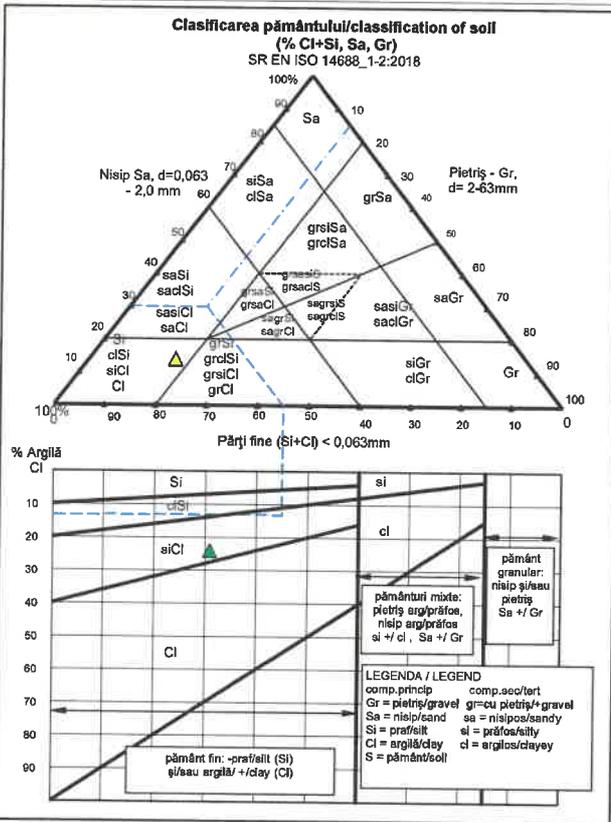
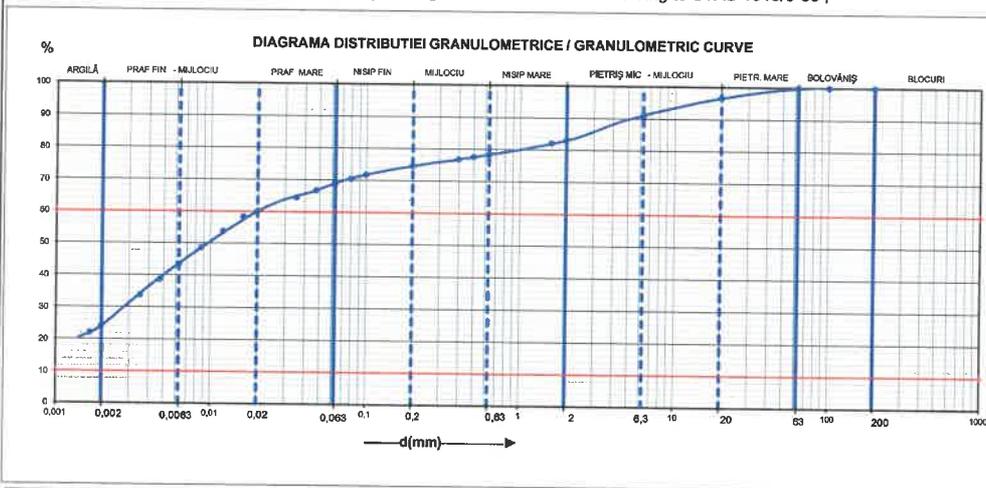
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS2 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform
 SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip pâm./ soil's type/ %	%	
ds0,002	argilă/ clay	24,0	
0,002 < d < 0,0063	praf / silt	fin/ fine	19,5
0,0063 < d < 0,02		mijlociu/ medium	16,6
0,02 < d < 0,063		maro/ coarse	9,0
0,063 < d < 0,2	nisip/ sand	fin/ fine	5,6
0,2 < d < 0,63		mijlociu/ medium	3,7
0,63 < d < 2,0		maro/ coarse	4,7
2,0 < d < 6,3	pietriș/ gravel	mic/ small	7,4
6,3 < d < 20		mijlociu/ medium	6,3
20 < d < 63,0		maro/ coarse	3,4
63,0 < d < 200,0	bolovâniș/ cobbles	0,0	
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0	
total		100,0	

Descrierea probei / Sample description:

Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtoasă

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu





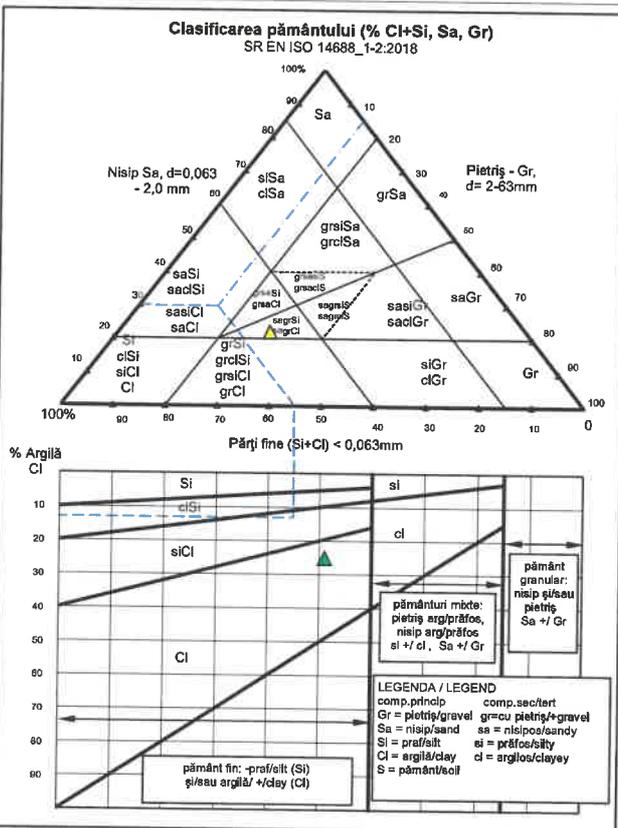
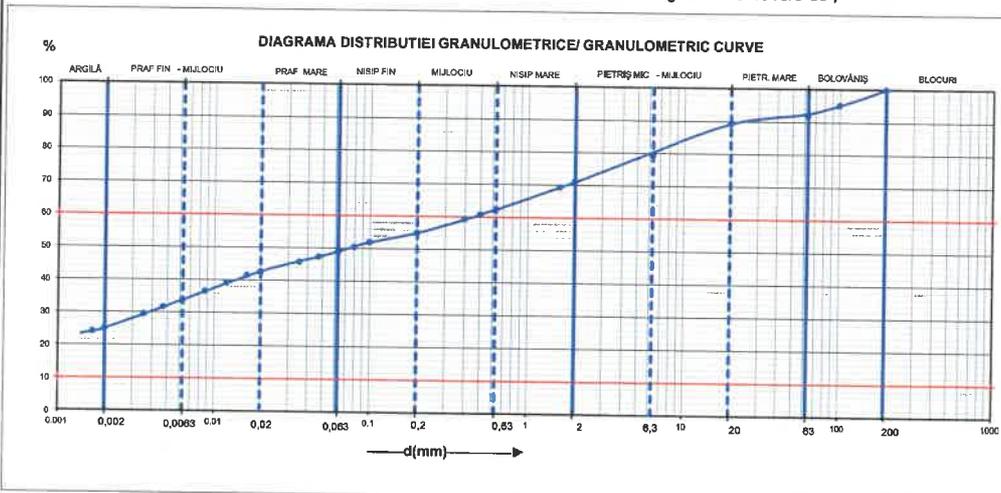
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS3 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



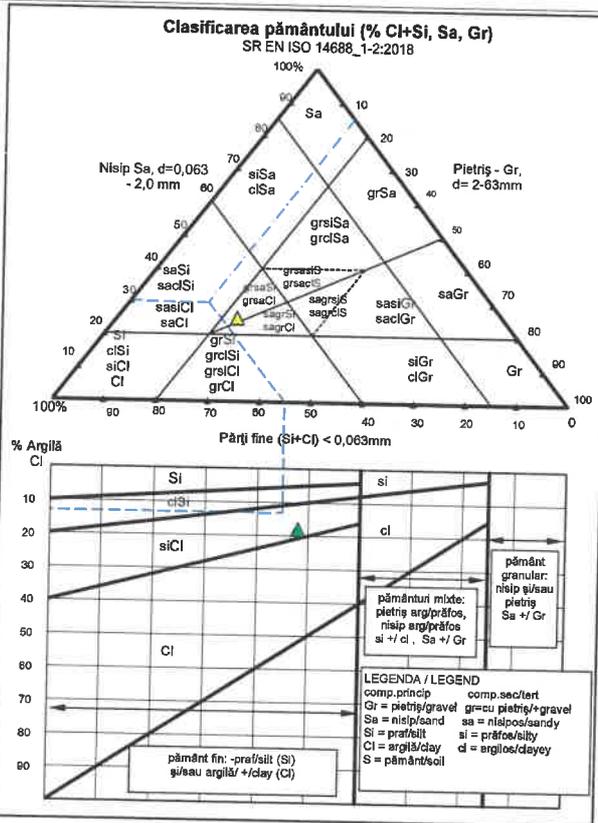
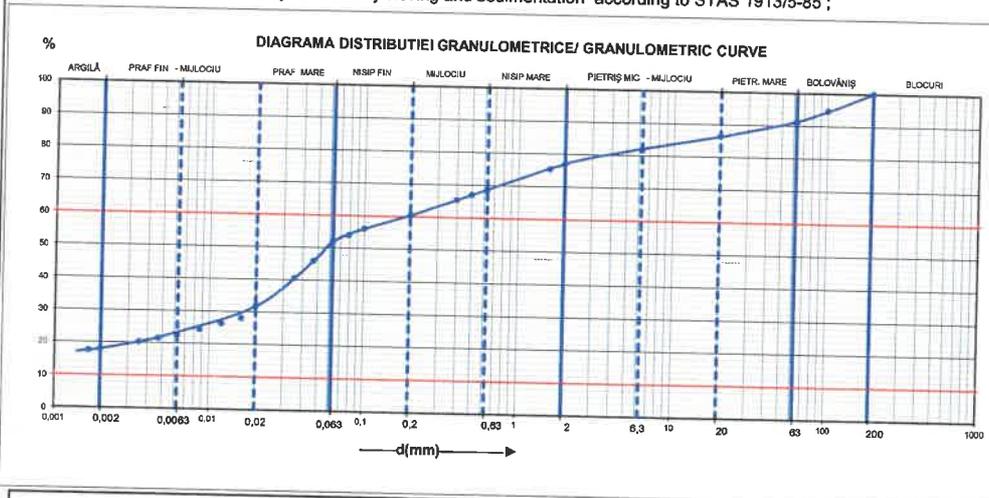
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .gr54 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cemerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip pământ / soil's type/ %	%	
≤0,002	argilă/ clay	18,0	
0,002 < d < 0,0083	praf / silt	fin/ fine	4,5
0,0083 < d < 0,02		mijlociu/ medium	9,1
0,02 < d < 0,063	nisip/ sand	mare/ coarse	20,4
0,063 < d < 0,2		fin/ fine	8,4
0,2 < d < 0,63	nisip/ sand	mijlociu/ medium	8,3
0,63 < d < 2,0		mare/ coarse	8,4
2,0 < d < 6,3	pietriș/ gravel	mic/ small	4,7
6,3 < d < 20		mijlociu/ medium	4,7
20 < d < 63,0		mare/ coarse	4,7
63,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	9,0	
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0	
	total	100,0	

Descrierea probei / Sample description:
 Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, tare

Întocmit:
 Ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



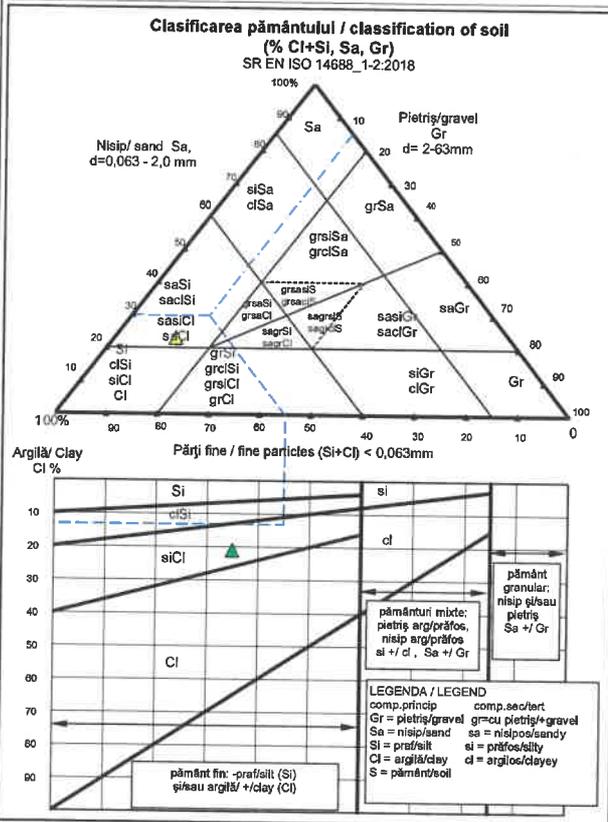
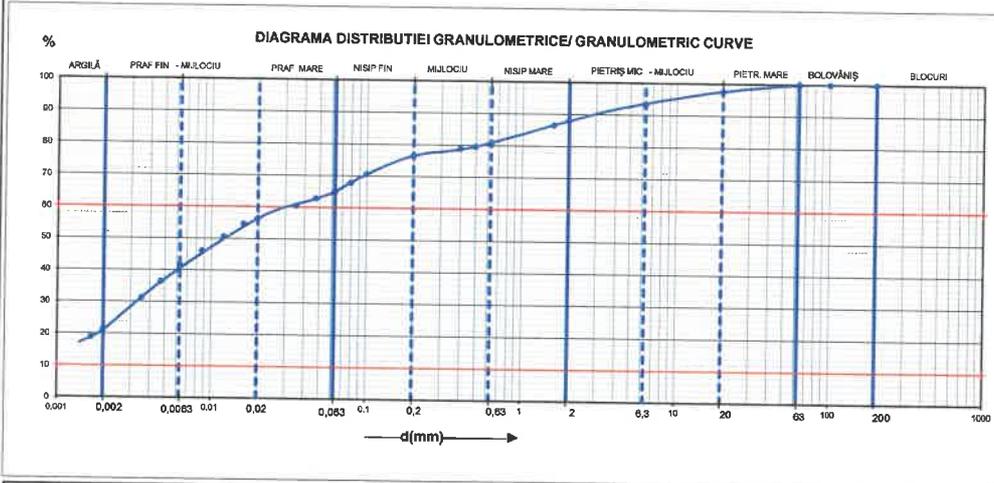
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS5 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cemerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip pământ / soil's type/ %	%	
d ≤ 0,002	argilă / clay	21,0	21,0
0,002 < d < 0,0063	praf / silt	fin/ fine	20,5
0,0063 < d < 0,02		mijlociu/ medium	14,8
0,02 < d < 0,063	nisip/ sand	mare/ coarse	8,8
0,063 < d < 0,2		fin/ fine	11,5
0,2 < d < 0,63	nisip/ sand	mijlociu/ medium	3,8
0,63 < d < 2,0		mare/ coarse	7,7
2,0 < d < 6,3	pietriș/ gravel	mic/ small	5,2
6,3 < d < 20		mijlociu/ medium	4,4
20 < d < 83,0	pietriș/ gravel	mare/ coarse	2,4
83,0 < d < 200,0		bolovâniș/ cobbles	0,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0	0,0
total			100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, tare

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: F2

Proba nr / Sample no.: S1 Adâncime/ Depth (m): 2,0

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

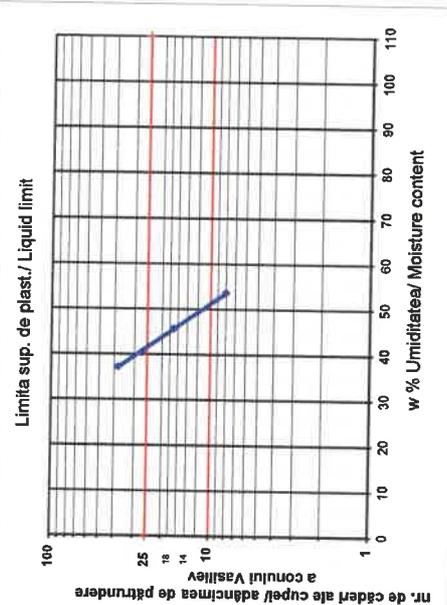
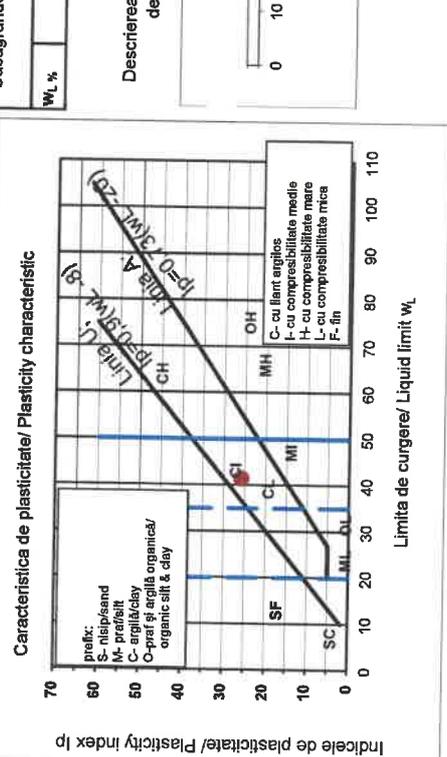
BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .pls1 01.07.2021

DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

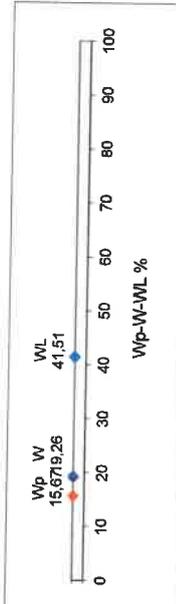
T-lara/sampler m _w - masa umedă/ wet sample m _d - masa uscată/ dry sample	Umiditate naturală/ moisture content w%		Limita inf. de plasticitate/ plastic limit Wp %				Limita sup. de plasticitate/ liquid limit Wl %									
	U.M.	m ₁	m ₂	m ₃	Wp1	Wp2	Wp3	Wl1	Wl2	Wl3	Wl4					
A	m _w +T	9	110,22	111,36	108,18	104,31	99,35	102,80	112,51	100,78	117,15	133,99				
B	m _d +T	9	98,97	100,05	97,24	101,42	96,47	99,93	103,51	91,19	106,70	122,35				
C	m _T	9	40,72	41,13	40,49	83,03	78,07	81,52	79,23	67,50	83,87	100,71				
w = (A-B) * 100 (B-C)		%	19,31	19,19	19,28	15,73	15,68	15,60	37,08	40,50	45,79	53,76				
Indicele de plast./ Plasticity index Ip			25,84		Wp %		15,67		38		27		17		8	
Ind. de consist./ Consistency index Ic			0,86		w %		19,26									

Nr. de căderi ale cupei Casagrande / No. of blows (N)

Wl % 41,51



Descrierea probei / Sample description:



Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtcoasă



Întocmit:
ing.geol. Török Tibertu

Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud. Harghita
 Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: **F2**

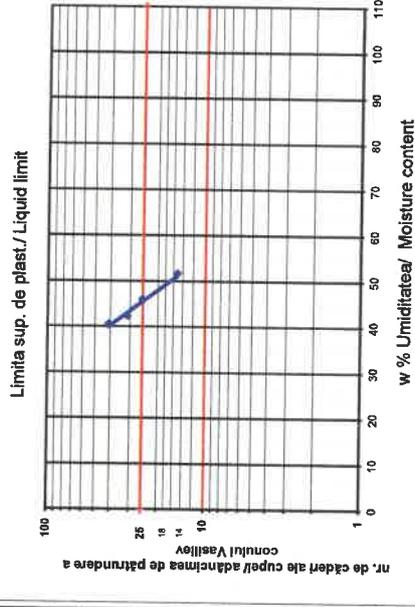
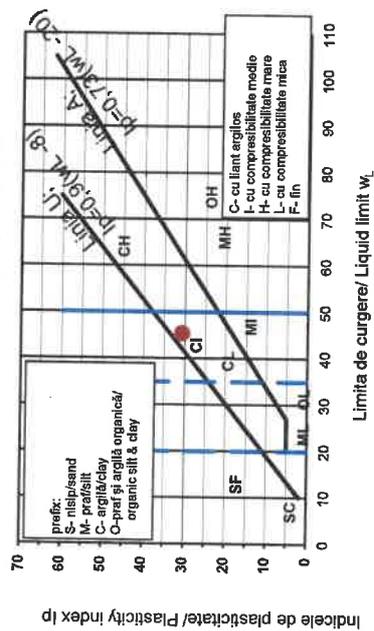
Proba nr / Sample no.: **S2** Adâncime/ Depth (m): **3,5**

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

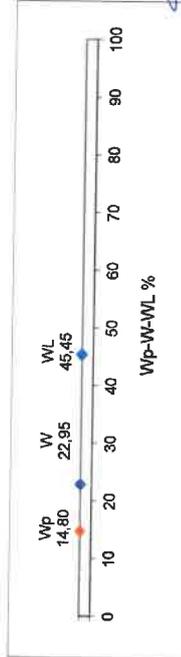
BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .pIS2 01.07.2021
DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

T-tara/sampler	Umiditate naturală/ moisture content w%	Limita inf. de plasticitate/ plastic limit WP %			Limita sup. de plasticitate/ liquid limit WL %						
mu - masa umedă/ wet sample md - masa uscată/ dry sample	m ₁	m ₂	m ₃	W _{p1}	W _{p2}	W _{p3}	W _{L1}	W _{L2}	W _{L3}	W _{L4}	
A	m _u +T	109,65	112,11	111,60	103,74	110,90	119,31	70,74	80,28	83,01	80,60
B	m _u +T	96,85	98,90	98,46	99,96	107,16	115,62	59,05	68,09	70,08	66,62
C	m _T	41,13	41,15	41,37	74,77	81,93	90,34	29,77	39,31	42,04	39,63
w = (A-B) * 100 (B-C)	%	22,97	22,87	23,01	14,99	14,82	14,59	39,94	42,38	45,13	51,82
Indicele de plast./ Plasticity index Ip		30,65			Wp %			41	31	25	15
Ind. de consist./ Consistency index Ic		0,73			W %						

Caracteristica de plasticitate/ Plasticity characteristic



Descrierea probei / Sample description:



Întocmit:

ing.geol. Török Tibertu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinul de analiză este valabil doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr./Boring no: F2

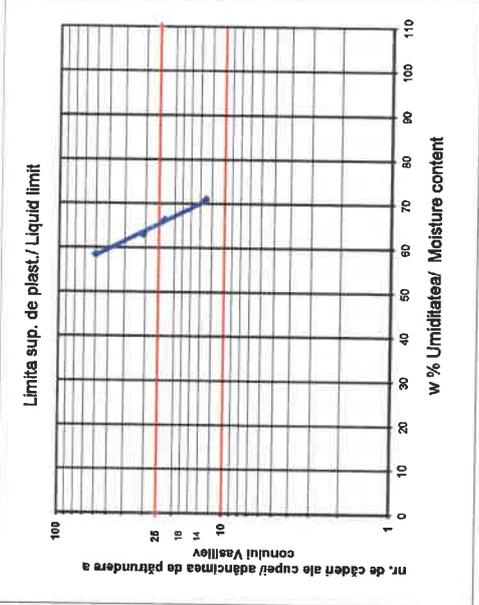
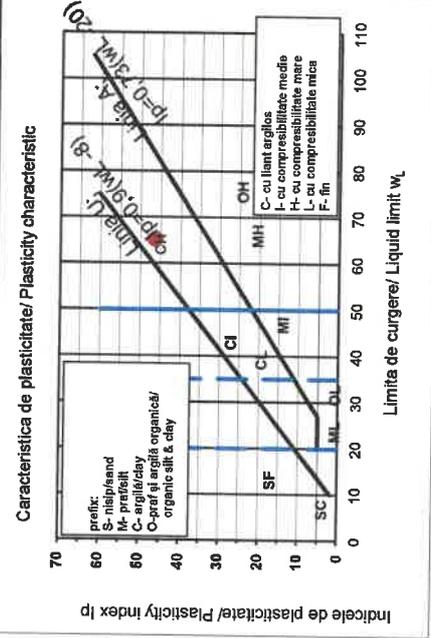
Proba nr / Sample no.: S3 Adâncime/ Depth (m): 5,50

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

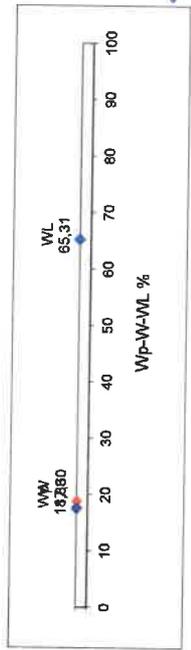
BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .pls3 01.07.2021

DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

T-iarș/sampler mă - masa umed/ wet sample mă - masa uscată/ dry sample	Umiditate naturală/ moisture content w%			Limita inf. de plasticitate/ plastic limit Wp %			Limita sup. de plasticitate/ liquid limit WL %				
	U.M.	m ₁	m ₂	m ₃	w _{p,1}	w _{p,2}	w _{p,3}	w _{L,1}	w _{L,2}	w _{L,3}	w _{L,4}
A m _u +T	g	111,24	109,29	111,75	110,94	92,12	109,06	76,15	124,62	93,47	99,06
B m _d +T	g	100,76	99,07	101,22	107,02	88,22	105,18	62,68	110,45	78,85	83,85
C m _r	g	41,37	41,13	41,15	86,32	67,50	84,44	39,53	88,00	56,85	62,44
w = (A-B) *100 (B-C)	%		17,64	17,63	18,95	18,85	18,69	58,16	63,12	66,42	71,08
Indicele de plast./ Plasticity Index Ip		46,48		Wp %	18,83						
Ind. de consist./ Consistency Index Ic		1,03		W %	17,60						



Descrierea probei / Sample description: Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtuoasă tare



Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu

Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația localității sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă localitate și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Canierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Forej nr./ Boring no: F2

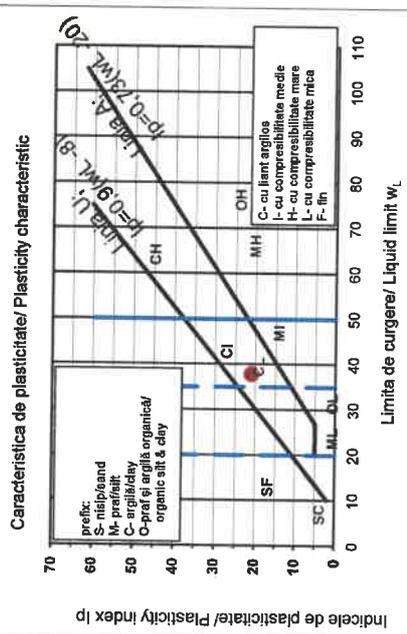
Proba nr / Sample no.: S4 Adâncime/ Depth (m): 7,50

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .plS4 01.07.2021

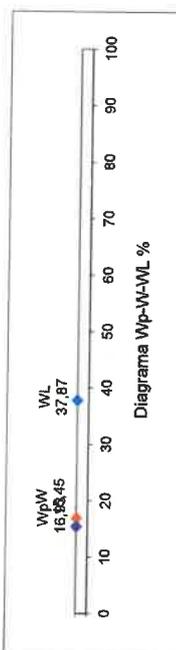
DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

T-tar/sampler mu - masa umed/ wet sample md - masa uscată/ dry sample	Umiditate naturală/ moisture content w%			Limita inf. de plasticitate/ plastic limit WP %			Limita sup. de plasticitate/ liquid limit WL %					
	U.M.	m ₁	m ₂	m ₃	w _{p1}	w _{p2}	w _{p3}	w _{L1}	w _{L2}	w _{L3}	w _{L4}	
A	m _u +T	9	110,38	109,56	107,69	94,39	107,34	111,82	101,27	123,26	137,45	125,35
B	m _d +T	9	101,14	100,38	98,77	90,98	103,94	108,44	92,55	113,99	127,41	114,37
C	m _T	9	41,13	41,15	41,10	70,92	83,87	88,35	65,80	87,79	101,98	89,88
W _p = (A-B) * 100 (B-C)	%		15,40	15,49	15,46	17,02	16,94	16,83	32,60	35,36	39,50	44,84
Indicele de plast./ Plasticity index Ip			20,94				Wp %	16,93				
Ind. de consist./ Consistency index Ic			1,07				W %	15,45				



Nr. de căderi ale cupei Casagrande / No. of blows (N)	42	31	22	13
WL %	37,87			

Descrierea probei / Sample description:
 Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, tare



Întocmit: ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinetele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondejului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.înreg. L.2702 .wgvS1

data: 01.07.2021

DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR

STAS 1913/1-82

DENSITĂȚII APARENTE A PĂMÂNTURILOR

PRIN METODA CU ȘTANȚA STAS 1913/3-76

Obiectiv:

**REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE,
PASAJ PIETONAL**

Foraj: F2

Proba nr. S1

Adâncime<m> 2,00

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	110,22	111,36	108,18
Masa probă uscată+tara (m _a)	(g)	98,97	100,05	97,24
Masa inel m _c	(g)	40,72	41,13	40,49
Volumul interior al inelului	cm ³	36,39	36,39	36,39
Masă apă conținută (m _u -m _a)	(g)	11,25	11,31	10,94
Masă probă uscată (m _a -m _c)	(g)	58,25	58,92	56,75
Umiditate $w=(m_u-m_a)/(m_a-m_c)*100$	%	19,31	19,19	19,28
Umiditate naturală (medie) w	%	19,26		
Densitatea aparentă a pământului (ρ _w)	g/cm ³	1,91	1,93	1,86
Densitatea aparentă medie (ρ _w)	g/cm ³	1,90		
Greutate volumica naturala (γ _a)	kN/m ³	18,66		

Descriere material:

Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtoasă

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.înreg. L.2702 .wgvS3

data: 01.07.2021

DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR

STAS 1913/1-82

DENSITĂȚII APARENTE A PĂMÂNTURILOR

PRIN METODA CU ȘTANȚA STAS 1913/3-76

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE,
PASAJ PIETONAL

Foraj: F2

Proba nr. S3

Adâncime <m> 5,50

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	111,24	109,29	111,75
Masa probă uscată+tara (m _d)	(g)	100,76	99,07	101,22
Masa inel m _c	(g)	41,37	41,13	41,15
Volumul interior al inelului	cm ³	36,39	36,45	36,39
Masă apă conținută (m _u -m _d)	(g)	10,48	10,22	10,53
Masă probă uscată (m _u -m _c)	(g)	59,39	57,94	60,07
Umiditate $w = (m_u - m_d) / (m_d - m_c) * 100$	%	17,64	17,63	17,53
Umiditate naturală (medie) w	%	17,60		
Densitatea aparentă a pământului (ρ _w)	g/cm ³	1,92	1,87	1,94
Densitatea aparentă medie (ρ _w)	g/cm ³	1,91		
Greutate volumica naturala (γ _a)	kN/m ³	18,76		

Descriere material:

Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtoasă tare

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Nr. înreg. L.2702 .wgvS5

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud. Harghita
Autorizație nr: 3247/15.05.2017

data: 01.07.2021

DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR

STAS 1913/1-82

DENSITĂȚII APARENTE A PĂMÂNTURILOR

PRIN METODA CU ȘTANȚA STAS 1913/3-76

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE,
PASAJ PIETONAL

Foraj: F1

Proba nr. S5

Adâncime <m> 9,50

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	111,15	111,84	109,22
Masa probă uscată+tara (m _s)	(g)	101,03	101,66	99,37
Masa inel m _c	(g)	40,92	40,88	40,81
Volumul interior al inelului	cm ³	36,39	36,39	36,39
Masă apă conținută (m _u -m _s)	(g)	10,12	10,18	9,85
Masă probă uscată (m _s -m _c)	(g)	60,11	60,78	58,56
Umiditate $w = (m_u - m_s) / (m_s - m_c) * 100$	%	16,84	16,74	16,82
Umiditate naturală (medie) w	%	16,80		
Densitatea aparentă a pământului (ρ _w)	g/cm ³	1,93	1,95	1,88
Densitatea aparentă medie (ρ _w)	g/cm ³	1,92		
Greutate volumica naturala (γ _a)	kN/m ³	18,82		

Descriere material:

Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, tare

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .fS1
data: 01.07.2021

**DETERMINAREA REZISTENȚEI PĂMÂNTURILOR LA FORFECARE
PRIN ÎNCERCAREA DE FORFECARE DIRECTĂ (STAS 8942/2-82)**

Lucrarea : **REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL**

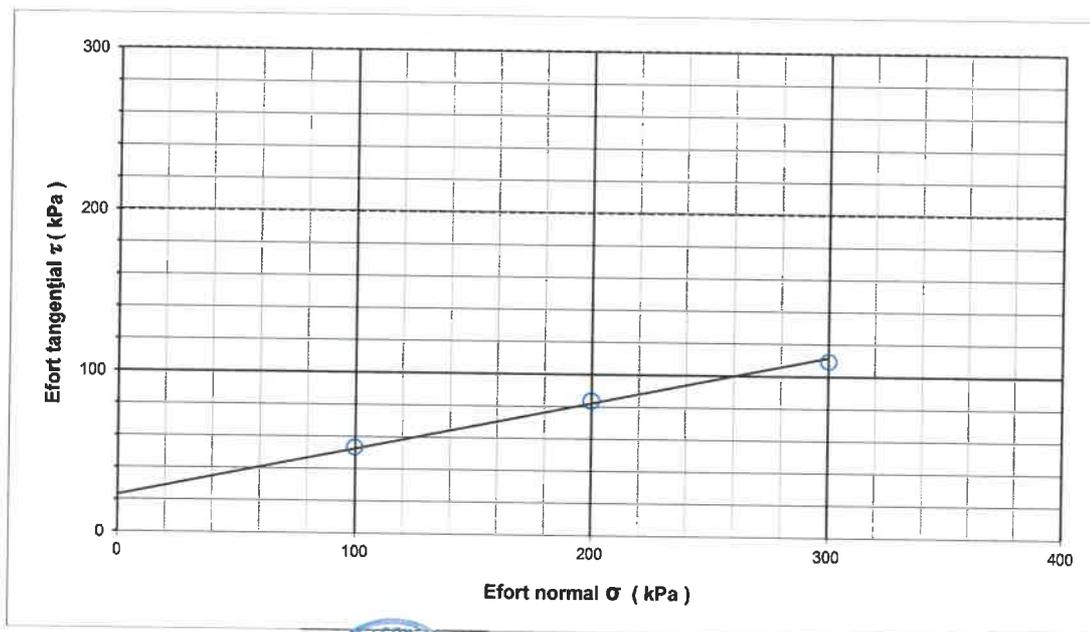
Foraj: **F2** Proba nr: **S1** Adâncime de prelevare (m): **2,00**

Descriere material: **Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtoasă**

metoda de încercare **C.D. CONSOLIDAT DRENAT**

caseta nr.	specimen dinamometru	Efort vertical σ (kPa)	Ao cm ²	Ho mm	Citire (la momentul ruperii) P (1/100 mm)	Solicitarea maximă de forfecare F=P*C (N)	Efortul de forfecare max. $\tau_f=F/A$ (kPa)	Viteza v mm/min
1	39397-79	100	36,0	20,0	8,9	18,87	52,42	0,1
2	3808-80	200	36,0	20,0	13,9	29,54	82,05	0,1
3	12089-72	300	36,0	20,0	18,5	40,20	111,68	0,1

Coeziune	c'	22,8	kPa
Unghi de frecare internă	ϕ'	16,5	°



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondejului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .FS3
 data: 01.07.2021

**DETERMINAREA REZISTENȚEI PAMANTURILOR LA FORFECARE
 PRIN ÎNCERCAREA DE FORFECARE DIRECTĂ (STAS 8942/2-82)**

Lucrarea : **REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL**

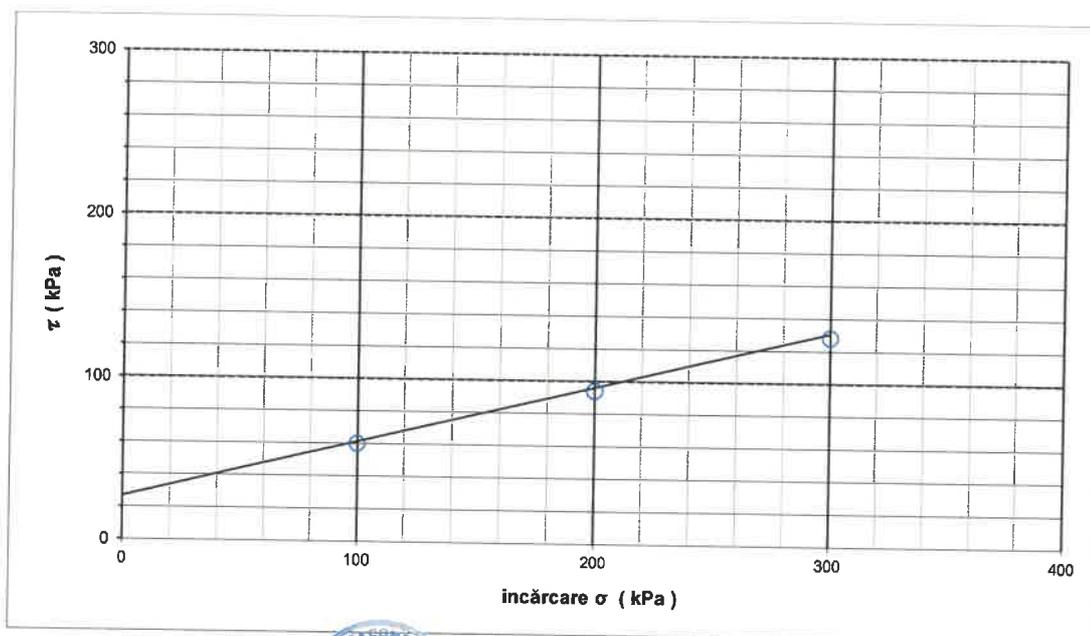
Foraj: F2 Proba nr: S3 Adâncime de prelevare (m): 5,50

Descriere material: Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtoasă tare

metoda de încercare C.D. CONSOLIDAT DRENAT

caseta nr.	specimen dinamometru	Efort vertical σ (kPa)	Ao cm ²	Ho mm	Citire (la momentul rupei) P (1/100 mm)	Solicitarea maximă de forfecare	Efortul de forfecare max. $\tau_v = F/A$ (kPa)	Viteza v mm/min
1	39397-79	100	36,0	20,0	10,4	22,09	61,4	0,1
2	3808-80	200	36,0	20,0	16,3	34,56	96,0	0,1
3	12089-72	300	36,0	20,0	21,7	47,03	130,7	0,1

Coeziune	c'	26,7	kPa
Unghi de frecare internă	ϕ'	19,1	°



Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .fs5
data: 01.07.2021

**DETERMINAREA REZISTENȚEI PĂMANTURILOR LA FORFECARE
PRIN ÎNCERCAREA DE FORFECARE DIRECTĂ (STAS 8942/2-82)**

Lucrarea : **REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL**

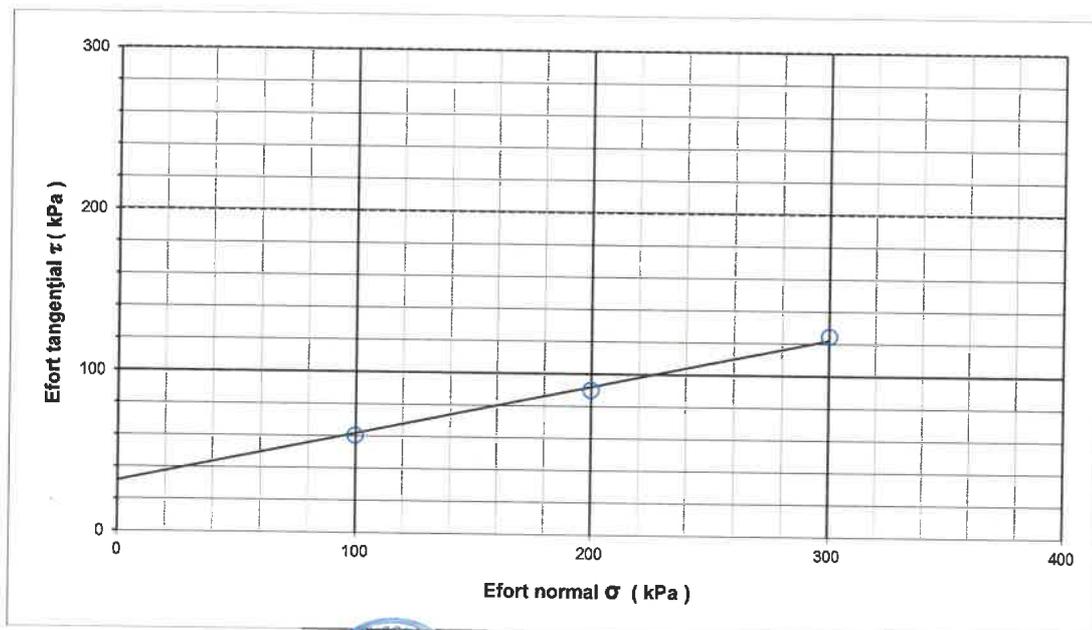
Foraj: F1 Proba nr: S5 Adâncime de prelevare (m): 9,50

Descriere material: Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, tare

metoda de încercare C.D. CONSOLIDAT DRENAT

caseta nr.	specimen dinamometru	Efort vertical σ (kPa)	Ao cm ²	Ho mm	Citire (la momentul rupei) P (1/100 mm)	Solicitarea maximă de forfecare F=P*C (N)	Efortul de forfecare max. $\tau_f = F/A$ (kPa)	Viteza v mm/min
1	39397-79	100	36,0	20,0	10,5	22,19	61,63	0,1
2	3808-80	200	36,0	20,0	15,6	33,08	91,90	0,1
3	12089-72	300	36,0	20,0	20,3	43,98	122,18	0,1

Coeziune	c'	31,4	kPa
Unghi de frecare internă	φ'	16,8	°



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr. / ANALYSIS REPORT no. L.2702 .eS2 data: 01.07.2021
DETERMINAREA COMPRESIBILITĂȚII PĂMÂNTURILOR ÎN EDOMETRU / COMPRESSION TEST

Conform/ According to STAS 8942/1-89

caracteristici epruveta	UM	valori
Inel edometru Nr.	-	91
epruveta umeda+tara	g	207,42
epruveta uscata+tara	g	179,87
tara	g	59,81
apa continuta	g	27,55
masa umeda	g	147,61
masa uscata m _s	g	120,06
umiditate (w)	%	22,95
volumul probei	cm ³	76,96
masa volumica nat.	g/cm ³	1,92
masa volumica uscata	g/cm ³	1,56
porozitate (n)	%	42,12
indicele porilor (e ₀)	-	0,728
grad de umiditate	%	0,851

Aria epruvetei A	cm ²	38,48
inaltimea initiala h ₀	cm	2,00
masa scheletului mineral (aproximat)	g/cm ³	2,70
greutate volumică naturală	kN/m ³	18,85
greutate volumică uscată	kN/m ³	15,33

Tasarea specifică sub sarcina %

$$\varepsilon = \frac{\Delta h}{h} * 100$$

Modul de deformație edometrică / Oedometric modulus M [kPa]

$$M = \frac{\Delta \sigma}{\Delta \varepsilon} = \frac{(\sigma_2 - \sigma_1) * (1 + e_0)}{e_1 - e_2}$$

Descriere material:

Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, vârtosă

presiuni o' kPa	ε% (Δh/h*100)	e	M kPa	m _v 1/kPa	a _v 1/kPa	C _c	i _m
10	1,25	0,709	-	-	-	-	-
20	1,45	0,706	4961	2,02E-04	3,48E-04	0,012	-
50	2,00	0,696	5458	1,83E-04	3,17E-04	0,024	-
100	2,84	0,682	5936	1,68E-04	2,91E-04	0,048	-
200	4,16	0,659	7555	1,32E-04	2,29E-04	0,076	-
300	5,20	0,641	9588	1,04E-04	1,80E-04	0,102	-
500	7,21	0,606	9935	1,01E-04	1,74E-04	0,157	-
20	4,58	0,652					

Coefficient de compresibilitate volumica m_v [1/kPa]

$$m_v = 1 / M$$

Coefficient de compresibilitate a_v [1/kPa]

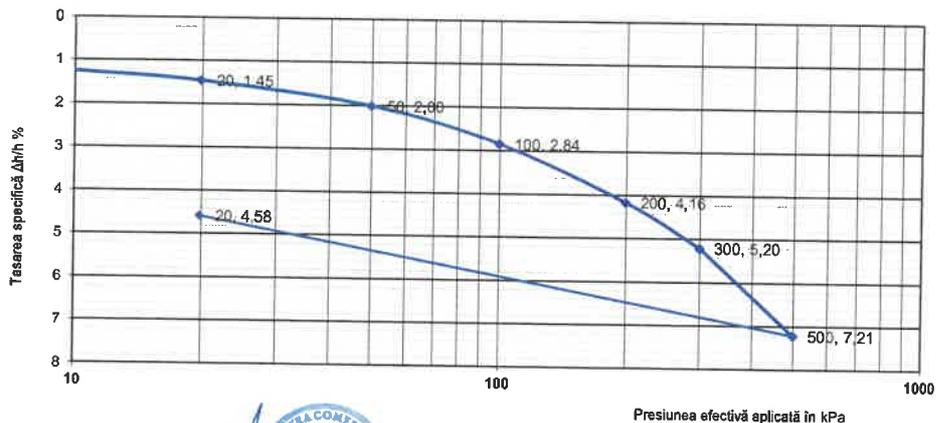
$$a_v = \frac{\Delta \varepsilon * (1 + e_0)}{\Delta \sigma'} = m_v * (1 + e_0)$$

Indice de compresie C_c [-]

$$C_c = \frac{\Delta e}{\Delta \log \sigma'} = \frac{e_1 - e_2}{\log \frac{\sigma_2'}{\sigma_1'}}$$

Revenire/
Unloading

CURBA DE COMPRESIUNE-TASARE / LOAD DEFORMATION CURVE



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, Jud.Harghita
 Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr/ Boring no.: F2
 proba/ sample: S4

adâncimea/ depth (m): 7,50

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE, PASAJ PIETONAL

BULETIN DE ANALIZĂ nr. / ANALYSIS REPORT no. L.2702 eS4 data: 01.07.2021
 DETERMINAREA COMPRESIBILITĂȚII PĂMÂNTURILOR ÎN EDMETRU / COMPRESSION TEST

Conform/ According to STAS 8942/1-89

caracteristici epruveta	UM	valori
Inel edometru Nr.	-	916
epruveta umeda+tara	g	202,96
epruveta uscata+tara	g	183,70
tara	g	59,02
apa continuta	g	19,26
masa umeda	g	143,94
masa uscata m _s	g	124,68
umiditate (w)	%	15,45
volumul probei	cm ³	76,96
masa volumica nat.	g/cm ³	1,87
masa volumica uscata	g/cm ³	1,62
porozitate (n)	%	40,12
indicele porilor (e ₀)	-	0,670
grad de umiditate	%	0,623

Aria epruvetei A	cm ²	38,48
Inaltimea initiala h ₀	cm	2,00
masa scheletului mineral (aproximat)	g/cm ³	2,70
greutate volumică naturală	kN/m ³	18,31
greutate volumică uscată	kN/m ³	15,86

Tasarea specifică sub sarcina %

$$\epsilon = \frac{\Delta h}{h} * 100$$

Modul de deformajie edometric / Oedometric modulus M [kPa]

$$M = \frac{\Delta \sigma}{\Delta \epsilon} = \frac{(\sigma_2 - \sigma_1) * (1 + e_0)}{e_2 - e_1}$$

Descriere material:

Argilă prăfoasă fin nisipoasă cenușie cu pietriș mic și mediu, tare

presiuni σ' kPa	ε% (Δh/h*100)	e	M kPa	m _v 1/kPa	a _v 1/kPa	C _c		I _{sm}
						%		
10	0,53	0,658	-	-	-	-	-	-
20	0,61	0,657	12446	8,03E-05	1,34E-04	0,004	-	-
50	0,83	0,653	13694	7,30E-05	1,22E-04	0,009	-	-
100	1,16	0,647	15164	6,59E-05	1,10E-04	0,018	-	-
200	1,68	0,639	19246	5,20E-05	8,68E-05	0,029	-	-
300	2,08	0,632	25020	4,00E-05	6,67E-05	0,038	-	-
500	2,88	0,619	25052	3,99E-05	6,67E-05	0,060	-	-
20	1,85	0,636						

Coefficient de compresibilitate volumica m_v [1/kPa]

$$m_v = 1 / M$$

Coefficient de compresibilitate a_v [1/kPa]

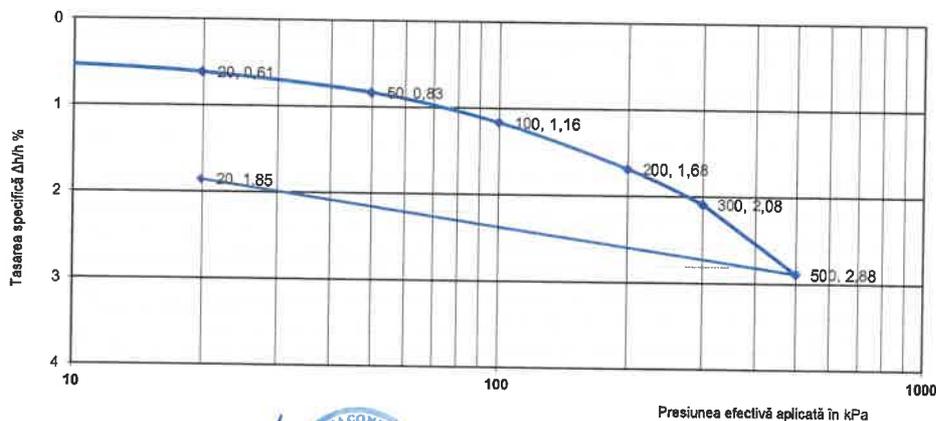
$$a_v = \frac{\Delta e * (1 + e_0)}{\Delta \sigma'} = m_v * (1 + e_0)$$

Indice de compresieune C_c [-]

$$C_c = \frac{\Delta e}{\Delta \log \sigma'} = \frac{e_1 - e_2}{\log \frac{\sigma'_2}{\sigma'_1}}$$

Revenire/
Unloading

CURBA DE COMPRESIUNE-TASARE / LOAD DEFORMATION CURVE



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu



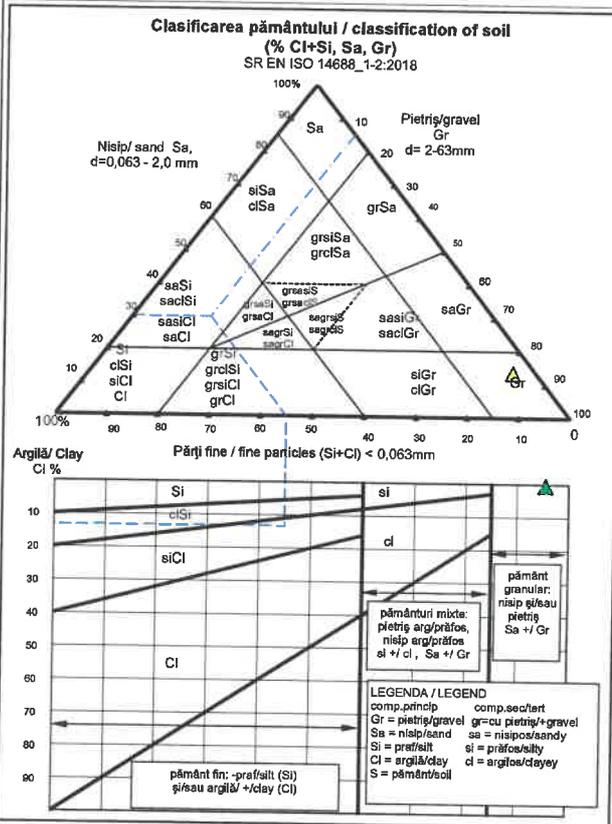
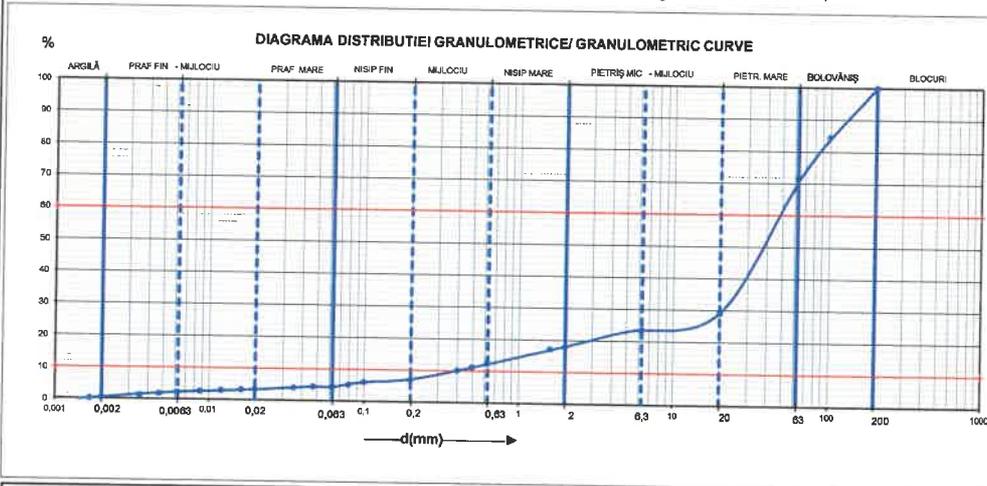
Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .grS1/1 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;
 Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688 1-2:2018

d mm	tip pământ / soil's type / %	%
dst0,002	argilă/ clay	0,4
0,002 < d < 0,0083	fin/ fine	1,7
0,0083 < d < 0,02	mijlociu/ medium	1,2
0,02 < d < 0,083	mare/ coarse	1,1
0,083 < d < 0,2	fin/ fine	2,6
0,2 < d < 0,83	mijlociu/ medium	5,3
0,83 < d < 2,0	mare/ coarse	5,6
2,0 < d < 6,3	mic/ small	5,6
6,3 < d < 20	mijlociu / medium	5,6
20 < d < 83,0	mare/ coarse	42,4
83,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	28,5
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Piatră spartă cu pietriș și bolovăniș în matrice nisip, resturi vegetale

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



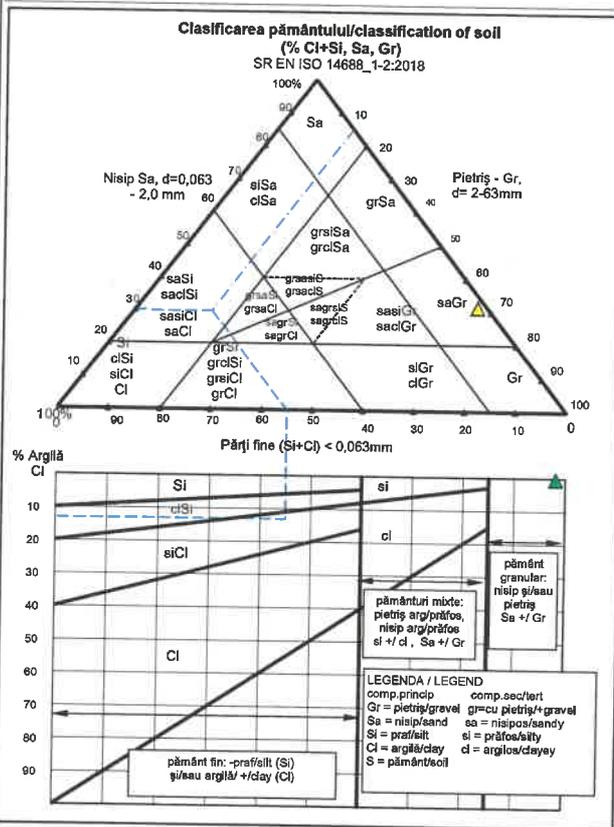
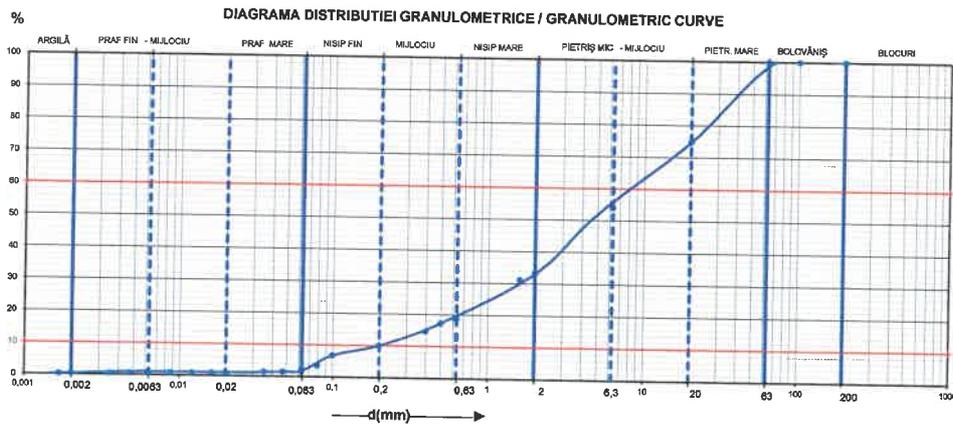
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS1/2 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip pâm./ soil's type/ %	%
d ≤ 0,002	argilă/ clay	0,3
0,002 < d < 0,0083	fin/ fine	0,3
0,0083 < d < 0,02	m/lociu/ medium	0,4
0,02 < d < 0,063	mare/ coarse	0,8
0,063 < d < 0,2	fin/ fine	8,2
0,2 < d < 0,63	m/lociu/ medium	8,8
0,63 < d < 2,0	mare/ coarse	14,6
2,0 < d < 6,3	mic/ small	20,7
6,3 < d < 20	m/lociu/ medium	20,8
20 < d < 63,0	mare/ coarse	25,2
63,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	0,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Pietriș mediu și mic, rar bolovăniș cu nisip

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



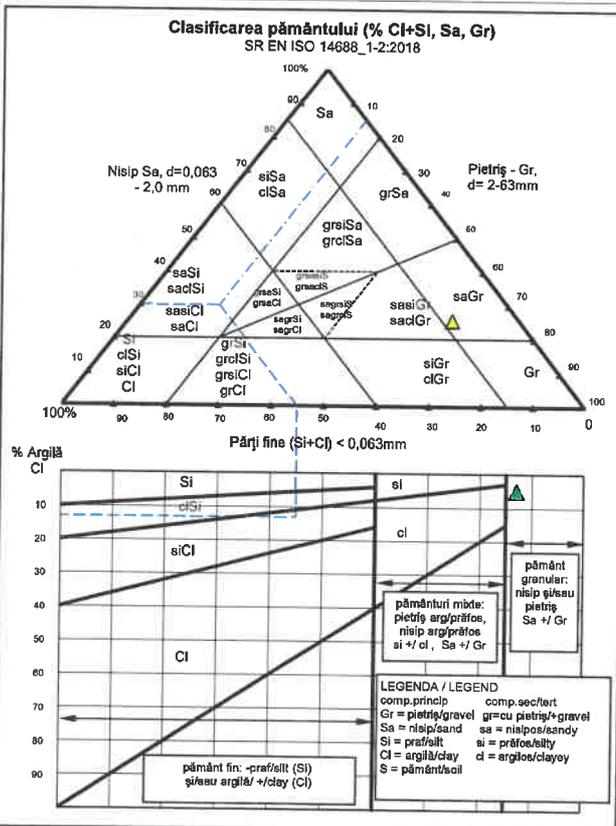
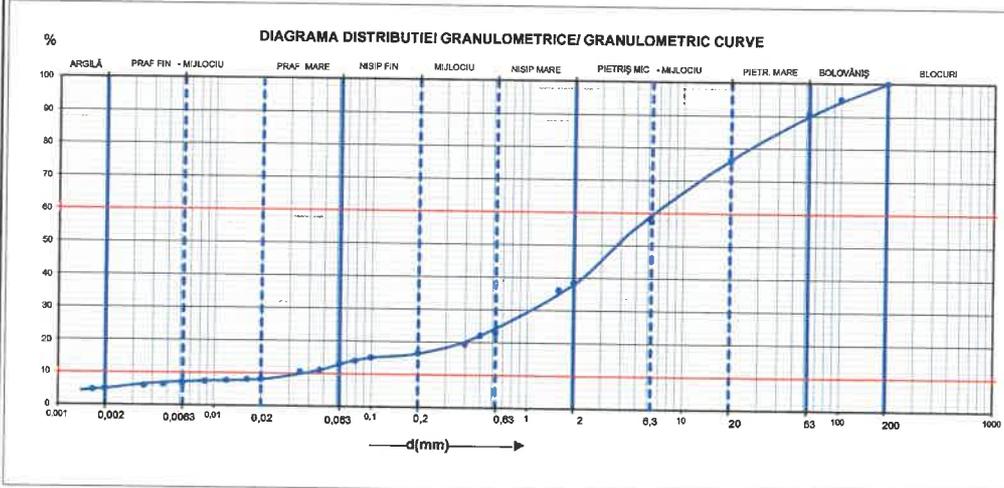
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS1/3 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Bugetinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondejului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, Jud.Harghita
 Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: S1
 Proba nr / Sample no.: S1/4
 Adâncime/ Depth (m): 2,00

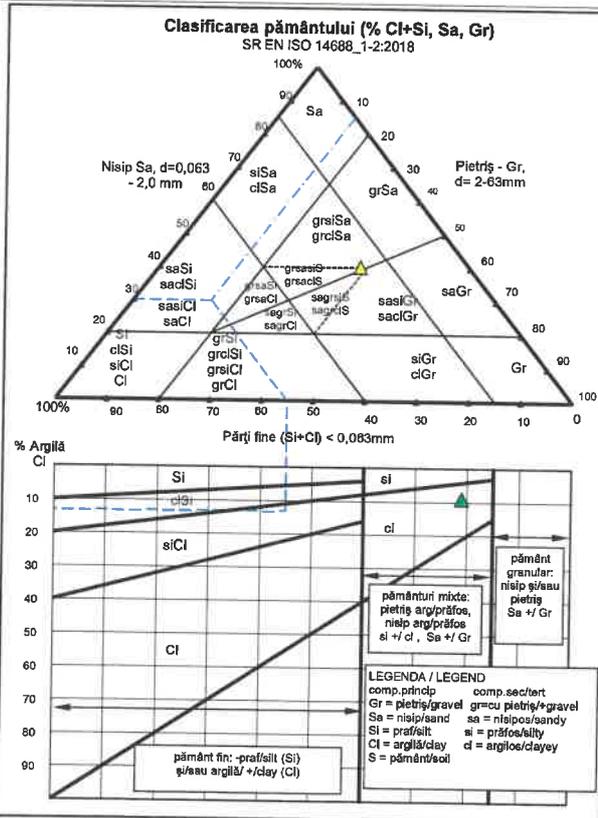
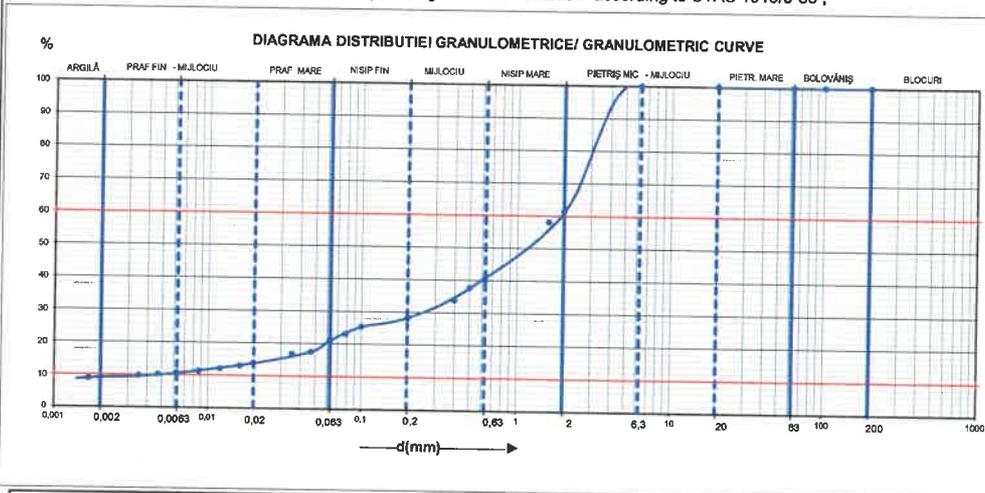
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS1/4 / 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondejului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .wS1/1

data: 01.07.2021

**DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR
STAS 1913/1-82**

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

Foraj: S1

Proba nr. S1/1

Adâncime (m): 0,40

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	695,00	819,52	834,97
Masa probă uscată+tara (m _a)	(g)	660,00	774,84	786,65
Tara m _c	(g)	141,72	77,82	101,27
m _u -m _a	(g)	35,00	44,68	48,32
m _u -m _c	(g)	518,28	697,02	685,38
Umiditate $w=(m_u-m_a)/(m_u-m_c)*100$	%	6,79	6,41	7,05
Umiditate naturală (medie) w	%	6,75		

Descriere material:

Platră spartă cu pietriș și bolovăniș în matrice nisip, resturi vegetale

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Nr.inreg. L.2702 .wS1/2

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

data: 01.07.2021

Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

DETERMINAREA UMIDITAȚII NATURALE A PAMANTURILOR

STAS 1913/1-82

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

Foraj: S1

Proba nr. S1/2

Adâncime (m): 0,70

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	596,22	840,40	832,15
Masa probă uscată+tara (m _a)	(g)	535,66	746,58	738,89
Tara m _c	(g)	111,11	82,60	90,35
m _u -m _a	(g)	60,56	93,82	93,26
m _a -m _c	(g)	424,55	663,98	648,54
Umiditate $w=(m_u-m_a)/(m_a-m_c)*100$	%	14,27	14,13	14,38
Umiditate naturală (medie) w	%	14,26		

Descriere material:

Pietriș mediu și mic, rar bolovăniș cu nisip

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.înreg. L.2702 .wS1/3

data: 01.07.2021

**DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR
STAS 1913/1-82**

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

Foraj: S1

Proba nr. S1/3

Adâncime (m):

1,25

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	1307,00	826,88	816,38
Masa probă uscată+tara (m _e)	(g)	1180,00	737,69	727,73
Tara m _e	(g)	277,61	101,98	99,48
m _u -m _e	(g)	127,00	89,19	88,65
m _e -m _e	(g)	902,39	635,71	628,25
Umiditate $w=(m_u-m_e)/(m_e-m_e)*100$	%	14,07	14,03	14,11
Umiditate naturală (medie) w	%	14,07		

Descriere material:

Pietriș, bolovăniș cu nisip slab argilos

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, Jud.Harghita

Autonizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr./Boring no. S1

Proba nr / Sample no.: S1/4 Adâncime/ Depth (m): 2,00

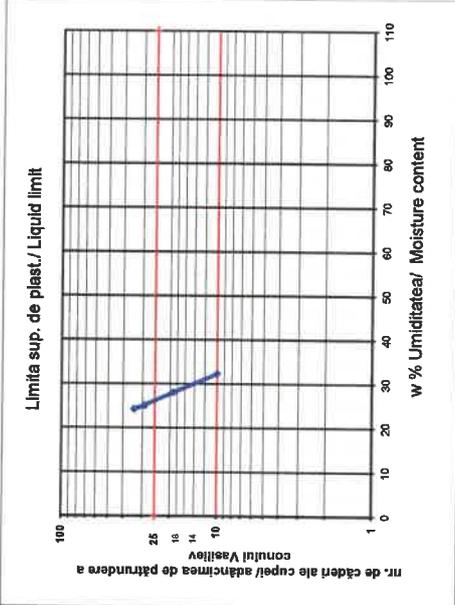
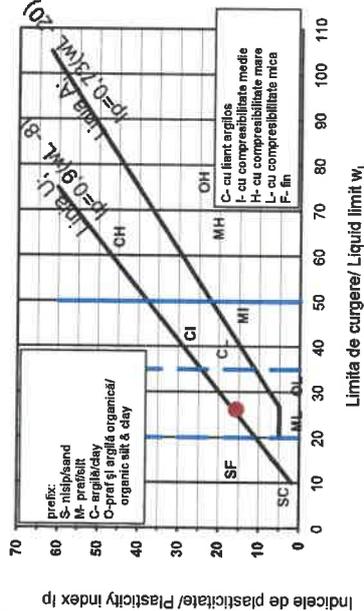
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .p1S1/4 01.07.2021

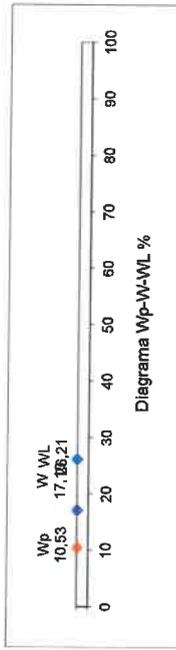
DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

T-lăcă/sampler nu - masa umedă/ wet sample md - masa uscată/ dry sample	Umiditate naturală/ moisture content w%			Limita inf. de plasticitate/ plastic limit WP %			Limita sup. de plasticitate/ liquid limit WL %					
	U.M.	m ₁	m ₂	m ₃	W _{p1}	W _{p2}	W _{p3}	WL ₁	WL ₂	WL ₃	WL ₄	
A	m _u +T	g	110,36	109,22	107,96	121,76	119,83	65,25	86,42	136,07	121,00	132,07
B	m _d +T	g	100,29	99,21	98,23	119,94	118,01	63,43	80,37	129,82	114,17	124,45
C	m _t	g	41,22	40,81	41,37	102,84	100,71	46,13	55,30	104,95	89,88	100,95
w = (A-B) *100 (B-C)	%		17,04	17,14	17,12	10,55	10,53	10,51	24,15	25,13	28,13	32,43
Indicele de plast./ Plasticity index Ip			15,68			Wp %	10,53		34	29	19	10
Ind. de consist./ Consistency index Ic			0,58			W %	17,10					

Caracteristica de plasticitate/ Plasticity characteristic



Descrierea probei / Sample description:
Nisip argilos, cenus-gălbui, consistent/ moale cu pietriș mic și mediu



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu

Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

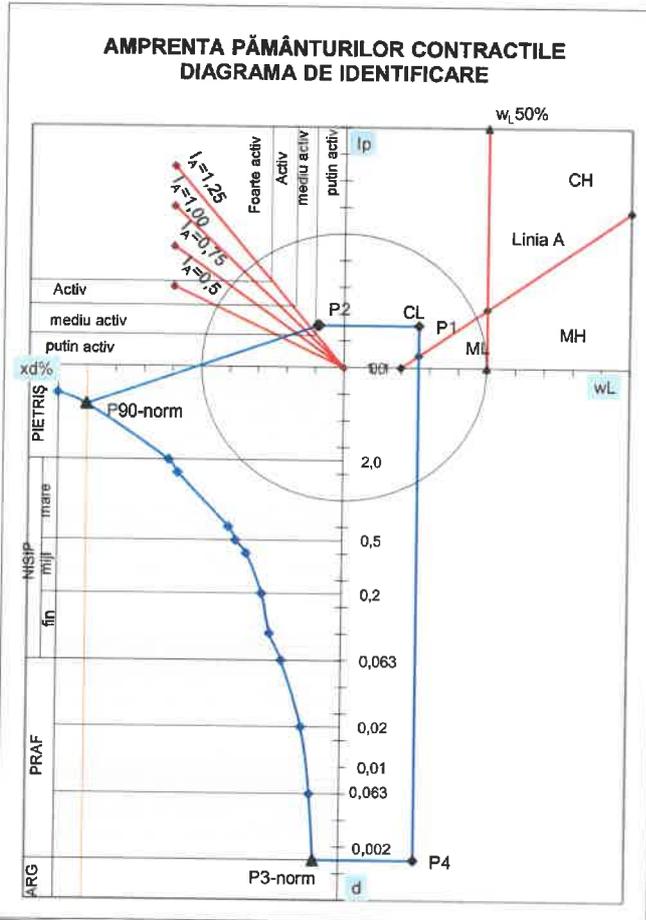
Nr.inreg: L.2702
data: 05.07.2021

DETERMINAREA CARACTERISTICILOR FIZICE ȘI MECANICE A PĂMÂNTURILOR CU UMFLĂRI ȘI CONTRACȚII MARI

Conform STAS 1913/12-88

AMPRENTA PĂMÂNTURILOR CONTRACTILE - DIAGRAMA DE IDENTIFICARE

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE



Foraj: S1
Proba nr : S1/4
Adâncime: 2,00 m

DISTRIBUȚIA GRANULOMETRICĂ

Diametrul lim.max	%	Tip pământ
0,002	9,0	Argilă (A2μ)
0,0063	1,6	
0,020	3,2	Praf
0,063	7,2	
0,20	7,2	Nisip
0,63	11,9	
2,00	21,2	

INDICIE PLASTICITATE

$I_p = 15,68$

INDICE DE ACTIVITATE

$I_A = IP/A_{2\mu} = 1,74$

CRITERIUL DE PLASTICITATE

$C_p = 0,73(w_L - 20\%) = 15,307$

UMFLARE LIBERĂ

$U, \% = 100$

Descriere material:
Nisip argilos, cafeniu-gălbui, consistentă/
moale cu pietriș mic și mediu

caracterizare P.U.C.M.=
mediu activ

Tabel cu clasificarea pământurilor cu umflări și contracții mari

Extras din NP 126:2010	Caracterizarea P.U.C.M	$A_{2\mu}$ (%)	I_p	I_A	C_p	U_L (%)
	Puțin active	<15	<12	<0,75	$I_p > C_p$	<70
	Cu activitate medie	15-20	12-25	0,75-1,00	$I_p > C_p$	70-100
	Active	20-30	25-35	1,00-1,25	$I_p > C_p$	100-140
	Foarte active	>30	>35	>1,25	$I_p > C_p$	>140

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



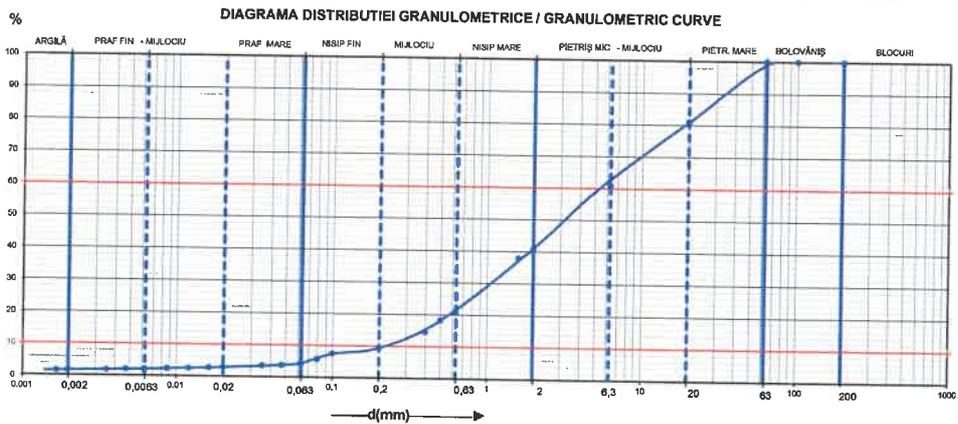
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINI, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

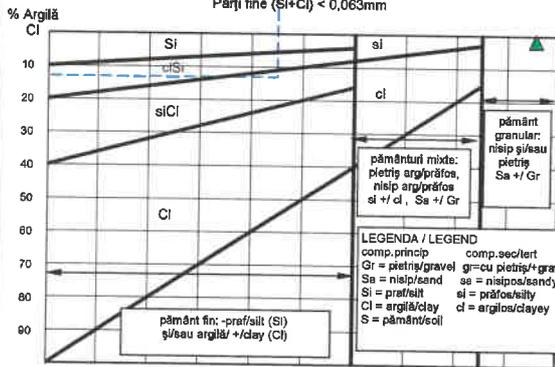
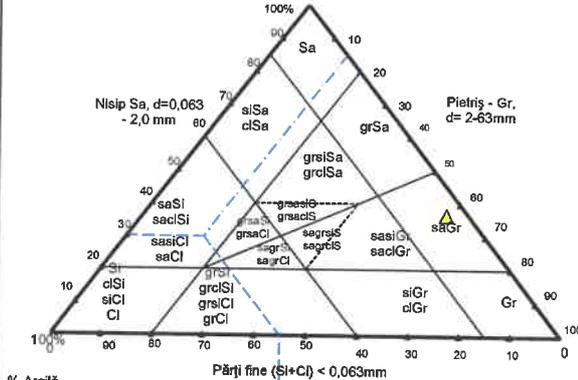
L.2702 .grS2/2 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului/classification of soil
 (% Cl+Si, Sa, Gr)
 SR EN ISO 14688_1-2:2018



LEGENDA / LEGEND
 comp.princip comp.sec/tert
 Gr = pietriș/gravel gr=cu pietriș+ gravel
 Sa = nisip/sand se = nisipos/sandy
 Si = praf/silt si = prăfoas/silty
 Cl = argilă/clay cl = argilos/clayey
 S = pământ/soil

Clasificarea pământului conform
 SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip pământ / soil's type/ %	%	
d<0,002	argilă/ clay	1,6	2,0
0,002 < d < 0,0063	praf / silt	fin/ fine	0,6
0,0063 < d < 0,02		mijlociu/ medium	0,7
0,02 < d < 0,063	nisip/ sand	mare/ coarse	1,5
0,063 < d < 0,2		fin/ fine	5,1
0,2 < d < 0,63	nisip/ sand	mijlociu/ medium	11,3
0,63 < d < 2,0		mare/ coarse	20,1
2,0 < d < 6,3	pietriș/ gravel	mic/ small	20,0
6,3 < d < 20		mijlociu/ medium	20,1
20 < d < 63,0		mare/ coarse	19,0
63,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	0,0	0,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0	0,0
total		100,0	100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Pietriș mic și mediu cu nisip grosier cafeniu-gălbui foarte slab argilos

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu

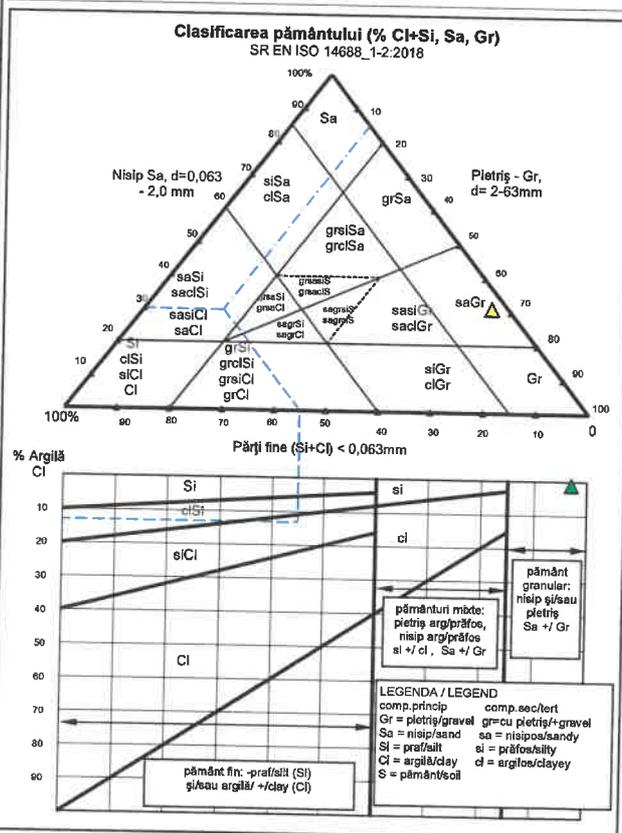
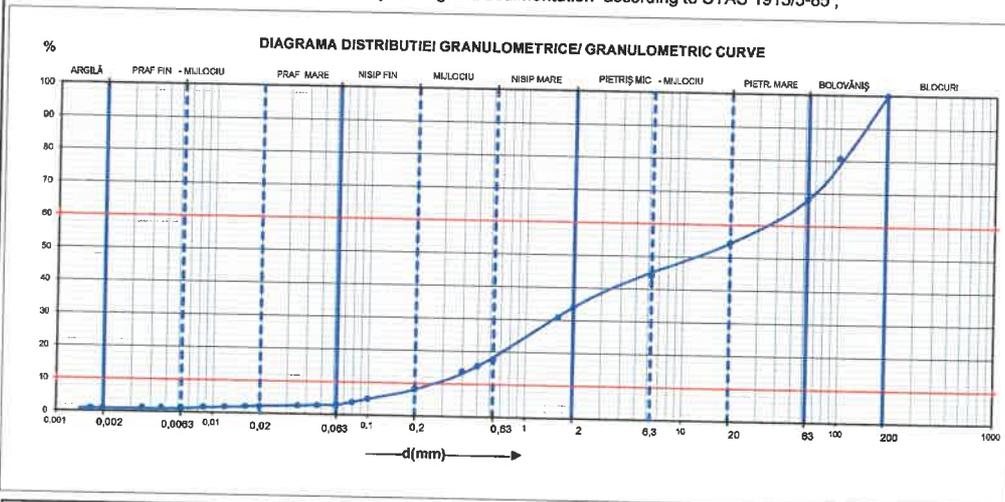


Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sînt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 ,grS2/3 | 01.07.2021
 Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;
 Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația localității sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



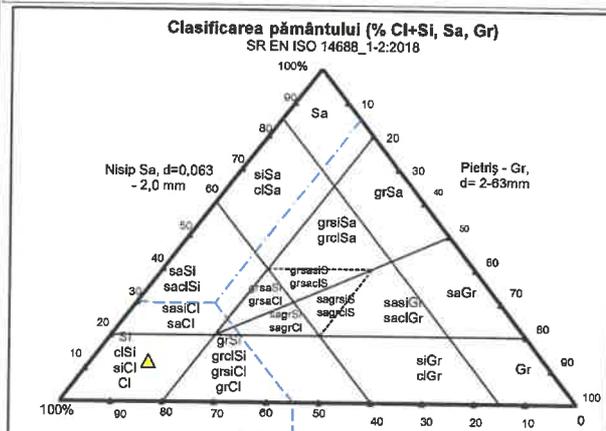
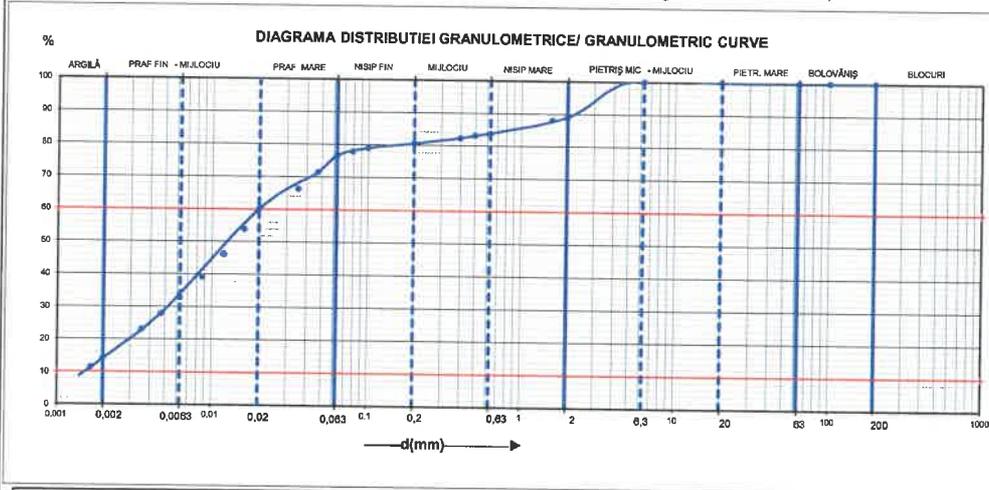
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS2/4 | 01.07.2021

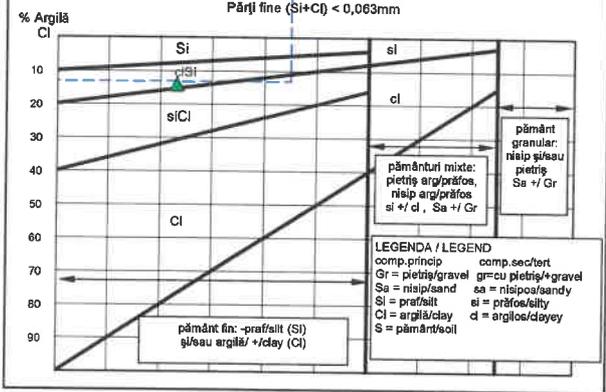
Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688_1-2:2018

d mm	tip pământ / soil's type / %	%
d ≤ 0,002	argilă / clay	14,0
0,002 < d < 0,0063	fin / fine	18,8
0,0063 < d < 0,02	praf / silt	27,3
0,02 < d < 0,063	mijlociu / medium	63,0
0,063 < d < 0,2	mare / coarse	16,7
0,2 < d < 0,63	nisip / sand	3,9
0,63 < d < 2,0	mijlociu / medium	3,2
2,0 < d < 6,3	mare / coarse	5,1
6,3 < d < 20	mic / small	11,2
20 < d < 63,0	mijlociu / medium	0,0
63,0 < d < 200,0	mare / coarse	0,0
200 < d < 630,0	botovăniș / cobbles	0,0
d > 630,0	blocuri / boulder	0,0
total		100,0



Descrierea probei / Sample description:
 Praf argilos, cafeniu-gălbui, cu rar pietriș și cuiburi argiloase, consistentă/moale

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



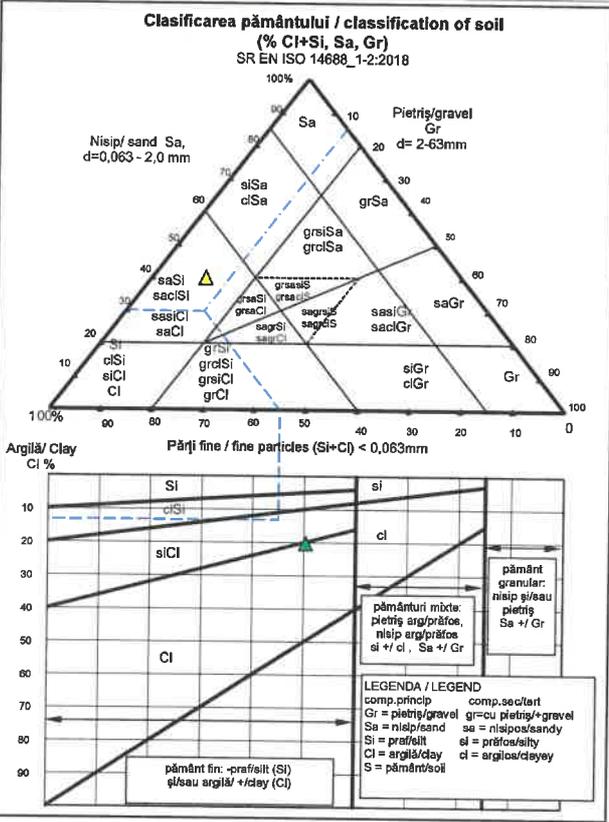
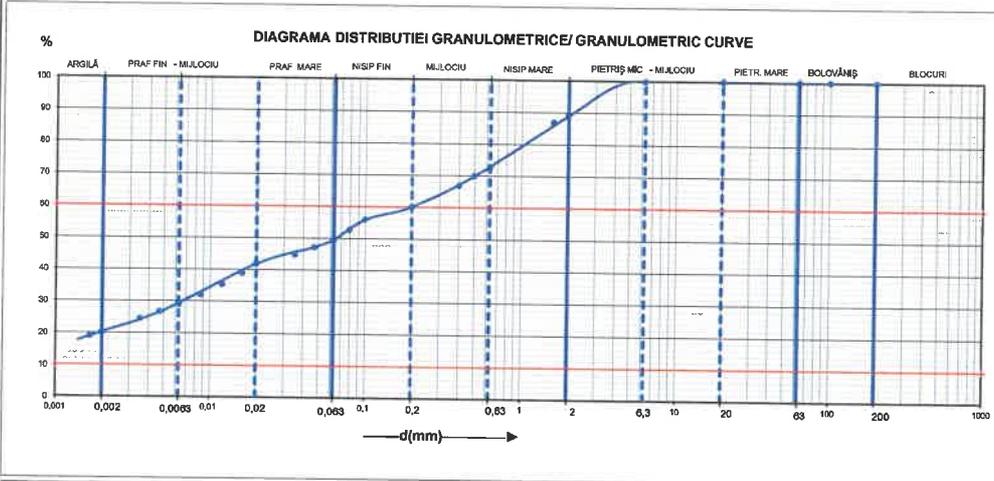
Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locașei sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locașă și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .grS2/5 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;
 Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688 1-2:2018

d mm	tip pâm./ soil's type/ %	%
ds0,002	argilă/ clay	20,2
0,002 < d < 0,0063	praf / silt	fin/ fine 8,8
0,0063 < d < 0,02		mijlociu/ medium 12,8
0,02 < d < 0,063		mare/ coarse 7,8
0,063 < d < 0,2	nisip/ sand	fin/ fine 10,5
0,2 < d < 0,63		mijlociu/ medkm 12,6
0,63 < d < 2,0		mare/ coarse 16,7
2,0 < d < 6,3	pietriș/ gravel	m/c/ emall 10,5
6,3 < d < 20		mijlociu/ medkm 0,0
20 < d < 63,0		mare/ coarse 0,0
63,0 < d < 200,0	bolovăniș/ cobbles	0,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Argilă prăfoasă nisipoasă, cafenie-gălbui, cu rar pietriș și cuiburi argiloase, consistentă/moale

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.
 cod doc. G.T.F. - 01.07.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Cartierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: S2

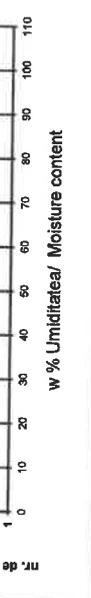
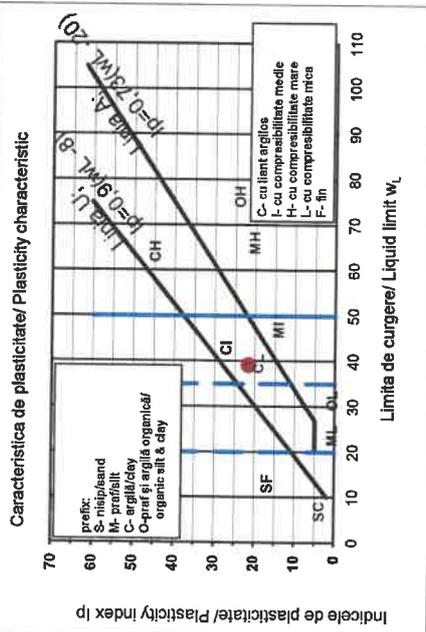
Proba nr / Sample no.: S2/4 Adâncime/ Depth (m): 1,20

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

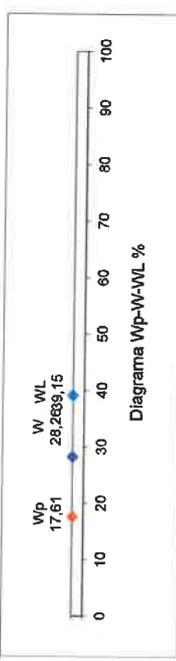
BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .pis2/4 01.07.2021

DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

T-lara/sampler m _u - masa umedă/ wet sample m _d - masa uscată/ dry sample	Umiditate naturală/ moisture content w%			Limita inf. de plasticitate/ plastic limit Wp %			Limita sup. de plasticitate/ liquid limit WL %					
	U.M.	m ₁	m ₂	m ₃	Wp ₁	Wp ₂	Wp ₃	WL ₁	WL ₂	WL ₃	WL ₄	
A	m _u +T	g	109,78	106,91	107,02	98,50	93,72	128,77	100,21	93,64	138,23	129,81
B	m _d +T	g	94,75	93,97	92,49	95,30	90,53	125,59	91,59	84,68	128,40	118,90
C	m _r	g	41,37	41,22	41,15	77,22	72,44	107,49	66,93	60,36	104,95	96,53
w = (A-B) *100 (B-C)	%		28,16	28,33	28,29	17,67	17,62	17,54	34,96	36,86	41,91	48,78
Indicele de plast./ Plasticity Index Ip			21,54	Wp %	17,61							
Ind. de consis./ Consistency Index Ic			0,51	W %	28,26							



Descrierea probei / Sample description: Praf argilos, cafeniu-gălbui, cu rar pietriș și cuburi argiloase, consistență/moale



Întocmit:
ing.geol. Török Tiberiu

Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletină de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr. 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: S2

Proba nr / Sample no.: S2/5 Adâncime/ Depth (m): 3,0

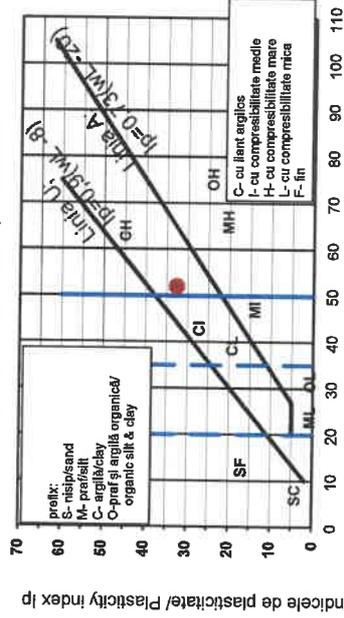
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no. L.2702 .p1S2/5 01.07.2021

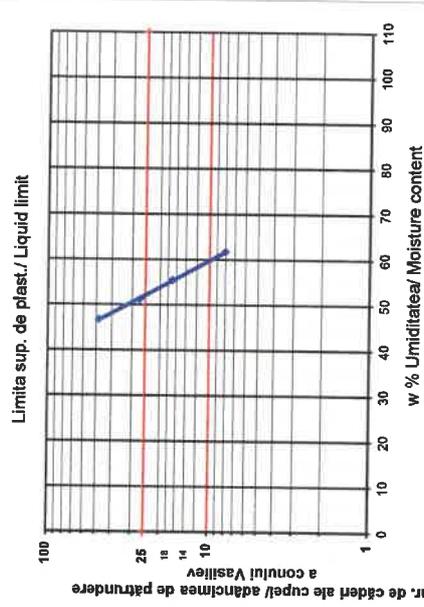
DETERMINAREA LIMITELOR DE PLASTICITATE / CONSISTENCY LIMITS TEST Conform / According to STAS 1913/4-86

T-feras/sampler m _w - masa umed/ m _d - masa uscată/ dry sample	Umiditate naturală/ moisture content w%		Limita inf. de plasticitate/ plastic limit WP %				Limita sup. de plasticitate/ liquid limit WL %					
	U.M.	m ₁	m ₂	m ₃	W _{p1}	W _{p2}	W _{p3}	W _{L1}	W _{L2}	W _{L3}	W _{L4}	
A	m _w +T	g	112,04	113,18	109,99	103,30	98,34	101,79	111,50	99,77	116,14	132,98
B	m _w +T	g	96,30	97,35	94,67	99,98	95,02	98,48	101,24	88,84	104,62	120,65
C	m _T	g	40,72	41,13	40,49	83,03	78,07	81,52	79,23	67,50	83,87	100,71
w = (A-B) * 100 (B-C)		%	28,32	28,15	28,28	19,61	19,57	19,50	46,60	51,24	55,51	61,84
Indicele de plast./ Plasticity index Ip			32,52		w _p %		19,56					
Ind. de consist./ Consistency index Ic			0,73		w %		28,25					

Caracteristica de plasticitate/ Plasticity characteristic

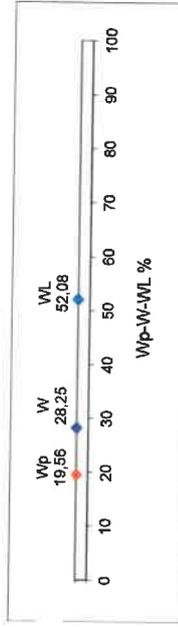


Limita de curgere/ Liquid limit w_L



WL % 52,08

Descrierea probei / Sample description: Argilă prăfoasă nisipoasă, cafenie-gălbui, cu rar pietriș și cuburi argiloase, consistență/moale



Întocmit:

ing-geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

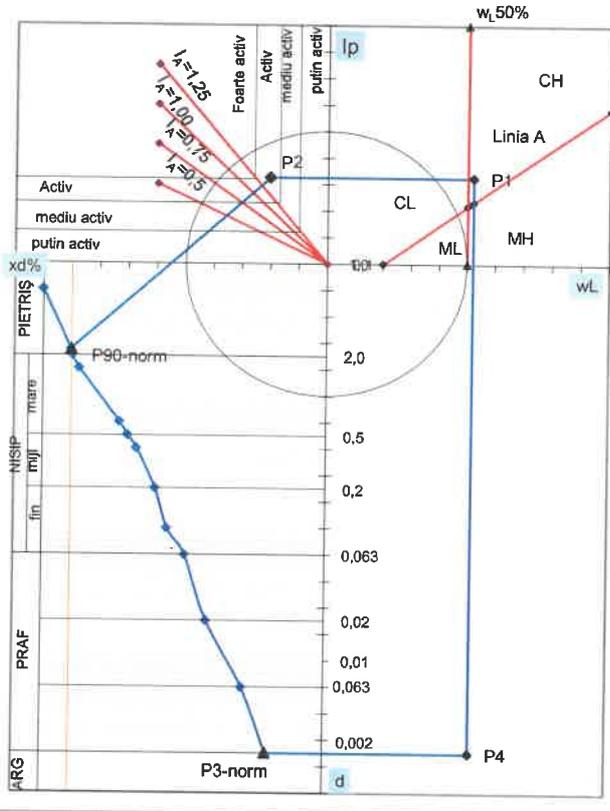
Nr.înreg: L.2702
 data: 05.07.2021

DETERMINAREA CARACTERISTICILOR FIZICE ȘI MECANICE A PĂMÂNTURILOR CU UMFLĂRI ȘI CONTRACȚII MARI

Conform STAS 1913/12-88

AMPRENTA PĂMÂNTURILOR CONTRACTILE - DIAGRAMA DE IDENTIFICARE REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

AMPRENTA PĂMÂNTURILOR CONTRACTILE DIAGRAMA DE IDENTIFICARE



Foraj: S2
 Proba nr : S2/5
 Adâncime: 3,00 m

DISTRIBUȚIA GRANULOMETRICĂ

Diametrul lim.max mm	%	Tip pământ
0,002	20,2	Argilă (A2μ)
0,0063	8,8	Praf
0,020	12,8	
0,063	7,8	Nisip
0,20	10,5	
0,63	12,6	
2,00	16,7	

INDICIE PLASTICITATE

$I_p = 32,52$

INDICE DE ACTIVITATE

$I_a = I_p/A_{2\mu} = 1,60$

CRITERIUL DE PLASTICITATE

$C_p = 0,73(w_L - 20\%) = 30,415$

UMFLARE LIBERĂ

$U_L \% = 105$

Descriere material:
 Argilă prăfoasă nisipoasă, cafenie-gălbuie,
 cu rar pietriș și cuiburi argiloase,
 consistentă/moale

Tabel cu clasificarea pământurilor cu umflări și contracții mari

Extras din NP 126:2010	Caracterizarea P.U.C.M	$A_{2\mu}$ (%)	I_p	I_a	C_p	U_L (%)
	Puțin active	<15	<12	<0,75	$I_p > C_p$	<70
	Cu activitate medie	15-20	12-25	0,75-1,00	$I_p > C_p$	70-100
	Active	20-30	25-35	1,00-1,25	$I_p > C_p$	100-140
	Foarte active	>30	>35	>1,25	$I_p > C_p$	>140

Întocmit: ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



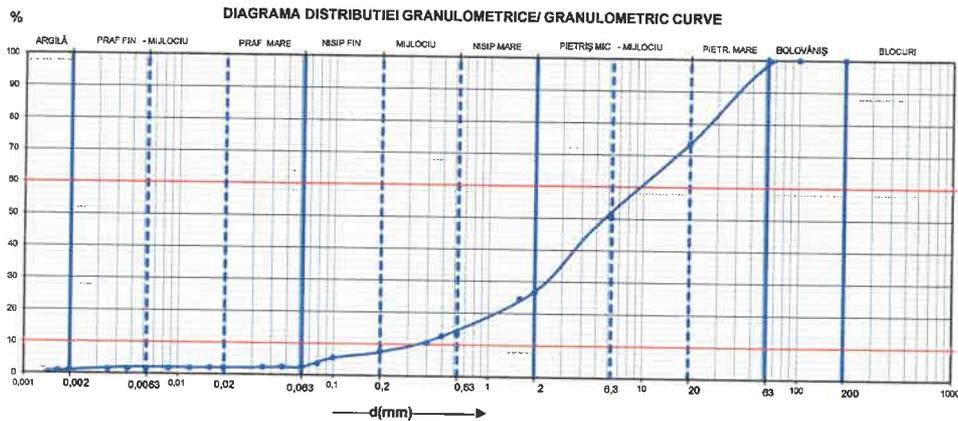
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

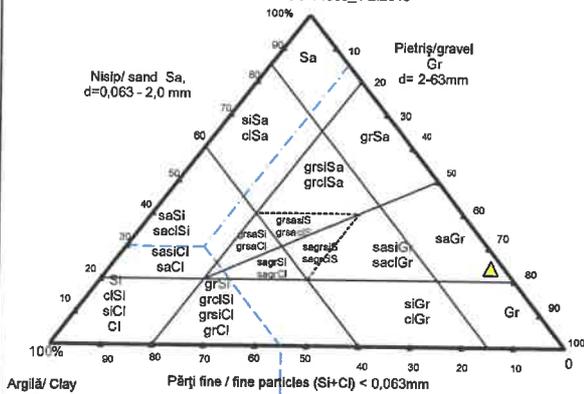
L.2702 .grS3/1 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului / classification of soil
 (% Cl+Si, Sa, Gr)
 SR EN ISO 14688_1-2:2018



Clasificarea pământului conform
 SR EN ISO 14688 1-2:2018

d mm	tip pământ / soil's type/ %	%
d<0,002	argilă/ clay	1,0
0,002 < d < 0,0063	praf / silt	fin/ fine 0,6
0,0063 < d < 0,02		mijlociu/ medium 0,4
0,02 < d < 0,063	nisip/ sand	mare/ coarse 0,4
0,063 < d < 0,2		fin/ fine 5,1
0,2 < d < 0,63	nisip/ sand	mijlociu/ medium 5,8
0,63 < d < 2,0		mare/ coarse 13,3
2,0 < d < 6,3	pietriș/ gravel	ml/ small 23,5
6,3 < d < 20		mijlociu/ medium 23,7
20 < d < 63,0	pietriș/ gravel	mare/ coarse 28,3
63,0 < d < 200,0		bolovăniș/ cobbles 0,0
d > 200,0	blocuri/ boulder 0,0	
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Pietriș cu nisip grosier slab argilos

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondejului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL
 LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.
 Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita
 Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Foraj nr./ Boring no: S3
 Proba nr / Sample no.: S3/2
 Adâncime/ Depth (m): 1,50

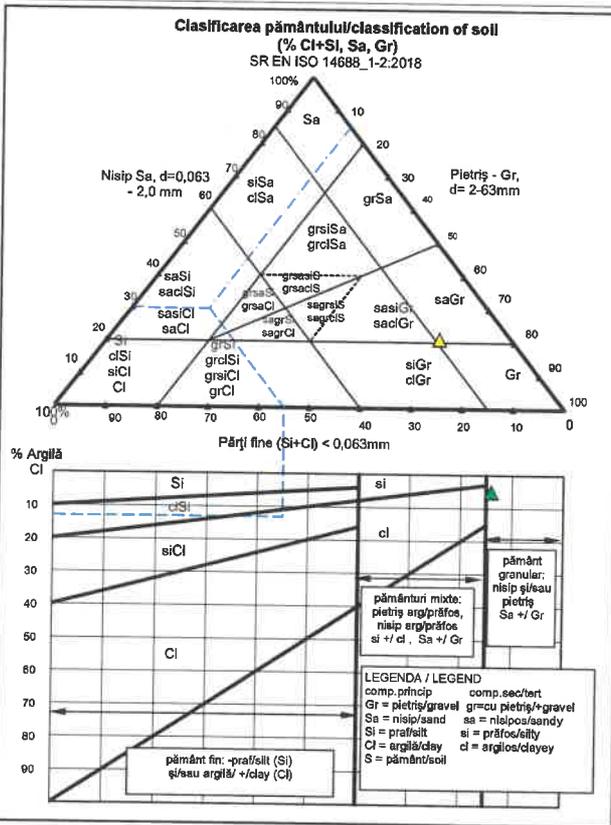
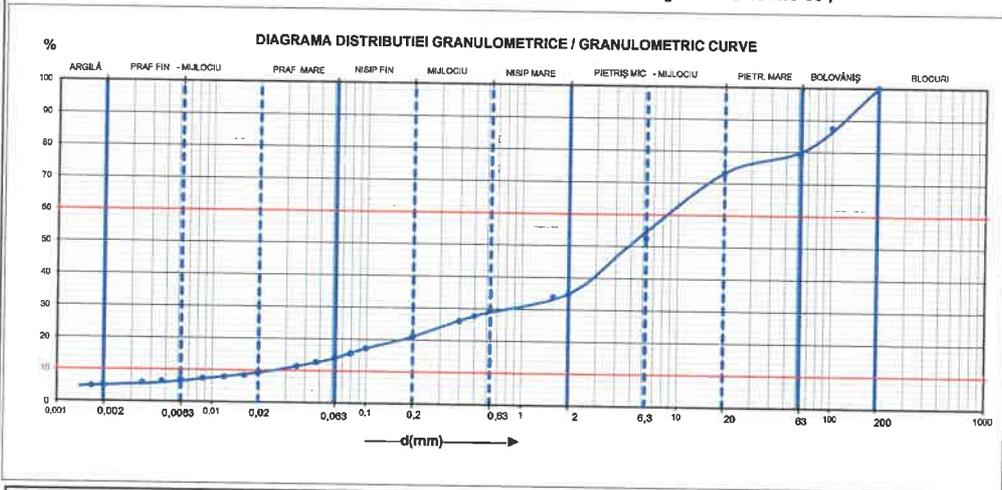
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS3/2 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Clasificarea pământului conform SR EN ISO 14688 1-2:2018

d mm	tip pâm./ soil's type/ %	%
d ≤ 0,002	argilă/ clay	5,0
0,002 < d < 0,0063	praf / silt	fin/ fine 1,8
0,0063 < d < 0,02		mijlociu/ medium 2,4
0,02 < d < 0,063	nisip/ sand	mare/ coarse 4,8
0,063 < d < 0,2		fin/ fine 7,0
0,2 < d < 0,83	nisip/ sand	mijlociu/ medium 8,4
0,83 < d < 2,0		mare/ coarse 5,6
2,0 < d < 6,3	pietriș/ gravel	m/ small 17,6
6,3 < d < 20		mijlociu/ medium 20,6
20 < d < 83,0	pietriș/ gravel	mare/ coarse 5,8
83,0 < d < 200,0		bolovâniș/ cobbles 21,0
d > 200,0	blocuri/ boulder	0,0
total		100,0

Descrierea probei / Sample description:
 Pietriș, bolovâniș cu nisip grosier slab argilos

Întocmit:
 ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației, a obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.

cod doc. G.T.F. - 01.07.



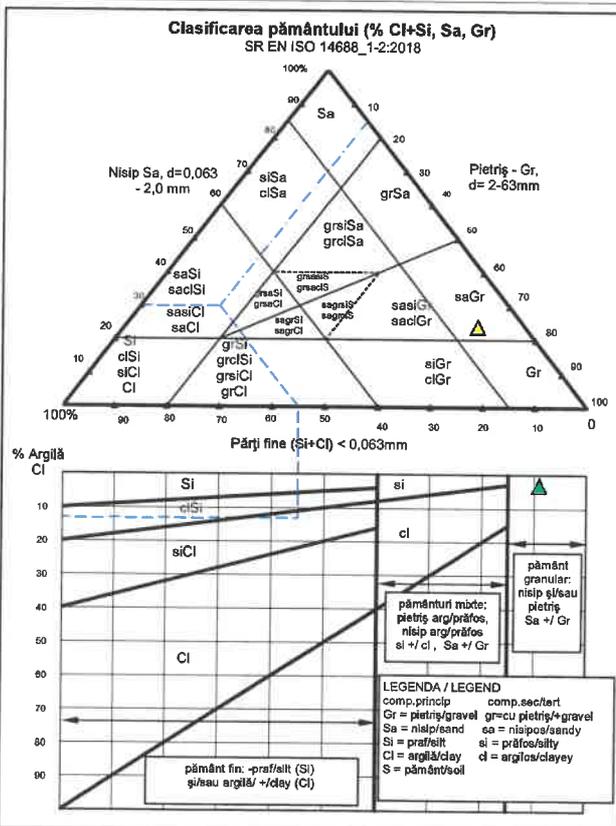
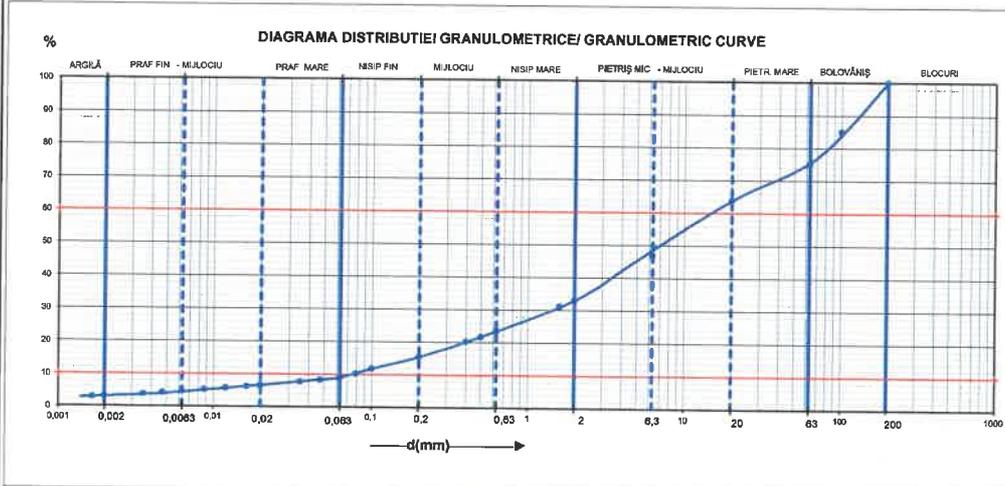
REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

BULETIN DE ANALIZĂ nr./ ANALYSIS REPORT no.

L.2702 .grS3/3 | 01.07.2021

Determinarea granulozității prin metoda cernerii și sedimentării conform STAS 1913/5-85 ;

Particle size analysis of soil by sieving and sedimentation according to STAS 1913/5-85 ;



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.inreg. L.2702 .wS3/1

data: 01.07.2021

**DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR
STAS 1913/1-82**

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

Foraj: S3

Proba nr. S3/1

Adâncime (m): 0,80

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	782,71	785,24	799,47
Masa probă uscată+tara (m _u)	(g)	710,78	712,96	726,66
Tara m _e	(g)	72,01	63,54	85,77
m _u -m _e	(g)	71,93	72,28	72,81
m _u -m _e	(g)	638,77	649,42	640,89
Umiditate $w=(m_u-m_e)/(m_u-m_e)*100$	%	11,26	11,13	11,36
Umiditate naturală (medie) w	%	11,25		

Descriere material:

Pietris cu nisip grosier slab argilos

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondeului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Nr. înreg. L.2702 .wS3/2

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud. Harghita

data: 01.07.2021

Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR

STAS 1913/1-82

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

Foraj: S3

Proba nr. S3/2

Adâncime (m):

1,50

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	821,42	829,53	837,07
Masa probă uscată+tara (m _s)	(g)	739,85	746,58	753,96
Tara m _c	(g)	81,52	66,63	90,17
m _u -m _s	(g)	81,57	82,95	83,11
m _s -m _c	(g)	658,33	679,95	663,79
Umiditate $w=(m_u-m_s)/(m_s-m_c)*100$	%	12,39	12,20	12,52
Umiditate naturală (medie) w	%	12,37		

Descriere material:

Pietris, bolovăniș cu nisip grosier slab argilos

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



S.C. GEO-TECH SRL

LABORATOR DE ANALIZE SI INCERCARI GEOTEHNICE GRAD II.

Mun. Gheorgheni str. Carierei nr.6, jud.Harghita

Autorizatie nr: 3247/15.05.2017

Nr.înreg. L.2702 .wS3/3

data: 01.07.2021

**DETERMINAREA UMIDITĂȚII NATURALE A PĂMÂNTURILOR
STAS 1913/1-82**

Obiectiv:

REABILITAREA STAȚIEI CF PREDEAL-LINII, APARATE DE CALE, PEROANE

Foraj: S3

Proba nr. S3/3

Adâncime (m):

2,50

Mersul determinării	UM	Epruveta		
		m ₁	m ₂	m ₃
Determinarea nr.				
Masa probă umedă+tara (m _u)	(g)	804,97	807,48	832,44
Masa probă uscată+tara (m _a)	(g)	742,11	745,14	768,58
Tara m _c	(g)	74,77	68,28	101,24
m _u -m _a	(g)	62,86	62,34	63,86
m _a -m _c	(g)	667,34	676,86	667,34
Umiditate $w=(m_u-m_a)/(m_a-m_c)*100$	%	9,42	9,21	9,57
Umiditate naturală (medie) w	%	9,40		

Descriere material:

Pietris, bolovăniș cu nisip grosier slab argilos

Întocmit:

ing.geol. Török Tiberiu



Rezultatele din acest raport se referă numai la materialul supus încercării. Buletinele de analiză sunt valabile doar cu specificația locației sau obiectivului, sondajului, adâncimii, datei și numărului de înregistrare al probei supuse încercării. Reproducerea parțială sau totală a raportului de încercare, pentru altă locație și adâncime, fără acordul laboratorului este interzisă.



INSPECTORATUL DE STAT ÎN CONSTRUCȚII

AUTORIZAȚIE

LABORATOR DE GRADUL II

Nr. 3247
Data: 15.05.2017

*Se autorizează Laboratorul: "LABORATOR DE GEOTEHNICĂ ȘI TEREN DE
FUNDARE - GRAD II - S.C. GEO - TECH SRL"*

aparținând "S.C. GEO - TECH SRL"

înmatriculată sub Nr J19/250/1997

C.I.F. RO 9444872

*având sediul social în JUD. HARGHITA, LOCALITATEA GHEORGHENI, Str.
Carierei, Nr. 6,*

*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

Nr. 3247 / 15.05.2017

ÎNCERCĂRI AUTORIZATE

Denumire profil / Nomenclator încercări
GTF - geotehnică și teren de fundare
Caracteristici de compactare: încercarea Proctor
Caracteristicile pământurilor contractile
Compresibilitatea prin metoda edometrică
Conținutul de carbonați
Densitatea pământurilor
Determinarea rezistenței pământurilor la compresiune monoaxială
Diagrama de tasare - compresiune și compresibilitate
Echivalent de nisip
Gradul de compactare
Granulozitate
- cantitate volumetrică
Limite de plasticitate
Materii organice
Modulul de deformare liniară E prin încercări pe teren cu placa
Penetrare dinamică
Permeabilitatea
Prelevări de probe
Rezistența pământurilor prin forfecare directă
Scheletul pământurilor
Umiditatea