



**Studiu de Fezabilitate pentru Modernizarea  
liniei feroviare Caransebeș – Timișoara – Arad**

---

**CONTRACT 134/29.12.2015**

Autoritatea Contractantă : Compania Națională de Căi Ferate „CFR”-S.A.  
Contractant : Consis Proiect SRL

**STUDIU GEOTEHNIC ȘI EXPERTIZĂ FUNDĂȚII  
CLĂDIRI STAȚIA C.F. TIMIȘOARA NORD  
FAZA A II-A**

---



## FIŞĂ DE CONTROL DOCUMENT

Lucrarea:

Studiu de Fezabilitate pentru  
modernizarea liniei feroviare  
Caransebeş – Timişoara – Arad

Beneficiar:

CNCF „CFR” SA

Proiectant:

CONYSIS PROIECT SRL

Numele documentului:

Studiu geotehnic și expertiză  
fundații clădiri stația c.f.  
Timișoara Nord – Faza a II-a

Elaborat:  ing. geolog C. Grosu  <i>G.M.C.</i>	Şef proiect:  ing. Cătălin Şerban  <i>C.S.</i>	Aprobat:  Data:
--	--	-----------------------

Nr. ediție:	1			
Nr. revizie:	0			
Data:	30.01			

## REFERAT GEOTEHNIC

# STUDIU DE FEZABILITATE PENTRU MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD: STUDIU GEOTEHNIC ŞI EXPERTIZĂ FUNDAȚII CLĂDIRI STAȚIA C.F. TIMIŞOARA NORD FAZA A II-A



### 1. Date generale

În vederea întocmirii documentației pentru lucrarea mai sus menționată, s-a solicitat în tema emisă, efectuarea unui studiu geotehnic și o expertiză la fundațiile unor clădiri din stația de cale ferată Timișoara Nord, în cadrul proiectului "Studiu de Fezabilitate pentru Modernizarea liniei feroviare Caransebeş – Timișoara – Arad", faza a II-a.

Prezentul studiu s-a realizat pe baza investigațiilor geologo-tehnice care au determinat:

- geolitologia terenului studiat, situația apelor subterane și principalele caracteristici fizico-mecanice ale pământului din amplasament,
- starea fundațiilor existente ale construcțiilor precizate în temă.

Conform temei emise, s-au executat pe teren șapte sondaje geotehnice, și anume:

- două sondaje geotehnice – PV2+F și PV3+F, reprezentate prin puțuri de vizitare, continuante cu foraje geotehnice manuale până la adâncimea de 6.00m,
- trei sondaje geotehnice – PV1, PV3 și PV5, reprezentate prin foraje înclinate, realizate până la talpa fundațiilor investigate,

- două sondaje geotehnice reprezentate prin foraje manuale, realizate până la cota -6.00m față de nivelul terenului actual: F1- la pasarelă și F2 – la tunel.

Cele șapte sondaje geotehnice sunt situate conform planului de amplasament anexat.

Din sondajele geotehnice executate s-au recoltat probe de pământuri, care s-au analizat în teren și în laborator de specialitate, autorizat, raportul de încercare, fiind anexat prezentei lucrări.

La baza prezentului studiu geotehnic au stat prevederile următoarelor reglementări tehnice: NP 125/2010, P100/1-2013, SR11100/1-93, C189-89, C241-92, NE001-96, NP045-2000, 1243/88, 1242/2-83, 1242/5-88, NP 112/2004, 3950-81, 6054-77, 1913/12-88, 1242/3-87 și 1242/4-85 (reglementări tehnice românești și europene în vigoare), care prevăd principiile de cercetare geotehnică.

### 1.1. Caracteristici topografice și geomorfologice

Din punct de vedere geomorfologic, perimetrul studiat este situat în Câmpia Timișului, câmpie de subsidență care aparține Câmpiei de Vest, ce s-a format prin sedimentarea Mării Panonice cu sedimente depuse de râuri din timpul Neogenului până în prezent.

Această câmpie este o porțiune joasă (80-90m) care odinioară era mlăștinoasă, cu ape rătăcitoare (datorită fenomenului de subsidență). În prezent, aceste ape au fost drenate prin crearea de canale și lucrări de desecare.

### 1.2. Caracteristici geologice

Depozitele acestui perimetru sunt atribuite Holocenului superior, fiind reprezentate prin aluviuni recente ale luncilor (pietrișuri, nisipuri și argile nisipoase) și depozite deluviale de pe frunțile teraselor.

### 1.3. Caracteristici hidrogeologice

Rețeaua hidrografică este tributară râului Bega, affluent al Tisei și prezintă mari variații de debite și nivele, în funcție de precipitațiile sezoniere din bazinul hidrografic. Direcția generală de curgere este est-vest.

În această zonă apa freatică este foarte aproape de suprafață, ceea ce poate prilejui, în continuare înmlăștinări și poate duce la sărăturarea unor terenuri.

Nivelul apei prezintă oscilații semnificative datorate precipitațiilor sezoniere și este puternic influențat de modificările de debit din rețeaua hidrografică.

### 1.4. Caracteristici climatologice

Câmpia de Vest are un climat moderat, cu influențe submediteraneene.

Din punct de vedere climatologic, în zona studiată au fost înregistrate următoarele date:

- media anuală a temperaturii aerului: 10-11° C
  - maximă: +40° C; minimă: -29.2 ° C
- numărul mediu de zile senine: 130-140 zile/an
- numărul de zile acoperite: 100-120 zile/an
- precipitații: media cantității anuale 600-700mm
- numărul anual de zile cu precipitații >0.1mm: 120-130
- număr anual de zile cu ninsoare: 15-20
- numărul anual de zile cu strat de zăpadă este de: 20 – 30 zile/an
- predomină vânturile de vest și Austrul (componentă submediteraneană).

### 1.5. Adâncimea de îngheț

Conform STAS 6054-77, adâncimea de îngheț a perimetrului studiat este de 0.60 - 0.70 m.

### 1.6. Caracteristici seismice

Din punct de vedere seismic, valoarea de vârf a accelerației pentru perimetrul dat este  $a_g = 0.20g$ , conform Anexa1, pentru cutremure având mediul de recurență IMR = 225 de ani și 20% probabilitatea de depășire în 50 de ani; valoarea perioadei de colț este  $T_c = 0.7s$ , conform Normativului P100/1-2013 (Anexa 2).

## 2. Rezultatele investigațiilor geotehnice

Prin tema dată s-a cerut efectuarea unor investigații geotehnice la unele clădiri din stația de cale ferată Timișoara Nord, precum și la pasarella și tunelul din această stație, în cadrul fazei a II-a a proiectului "Studiu de Fezabilitate pentru Modernizarea liniei feroviare Caransebeș – Timișoara – Arad".

Pentru a obține informațiile asupra caracteristicilor fizico-mecanice ale terenului, precum și starea fundațiilor construcțiilor propuse, perimetrul a fost investigat cu șapte sondaje geotehnice.

Sondajul PV1, reprezentat printr-un foraj înclinat, executat conform planului de amplasament, pentru determinarea fundației investigate, calitatea acesteia, a cotei de fundare și caracterizarea fizico-mecanică a terenului portant, a interceptat următoarea succesiune geolitologică:

- un strat de argilă, cafenie, plastic vârtoasă, investigat pe grosimea de 3.60m.

Sondajul PV1 a fost oprit la cota -3.60m față de nivelul terenului actual (trotuar), sub talpa fundației; pe adâncimea investigată apa nu a fost interceptată nici ca infiltratie, nici ca pârnză freatică.

Sondajul PV1, a relevat următoarea situație a fundației investigate:

- fundația investigată este din cărămidă, având talpa la cota -3.60m față de 0.00m nivel teren actual,

- terenul portant este reprezentat de stratul de argilă, cafenie, plastic vârtoasă.

Sondajul PV2+F, executat conform planului de amplasament, pentru determinarea fundației investigate, calitatea acesteia, a cotei de fundare și caracterizarea fizico-mecanică a terenului portant, a interceptat următoarea succesiune geolitologică:

- un strat de argilă, cafenie, plastic vârtoasă, investigat pe grosimea de 6.00m.

Sondajul PV2+F a fost oprit la cota -6.00m față de nivelul terenului actual; pe adâncimea investigată apa nu a fost interceptată nici ca infiltratie, nici ca pânză freatică.

Sondajul PV2+F, a relevat următoarea situație a fundației investigate:

- fundația investigată este din cărămidă, având talpa la cota -3.40m față de 0.00m nivel teren actual,

- terenul portant este reprezentat de stratul de argilă, cafenie, plastic vârtoasă.

Sondajul PV3+F, executat conform planului de amplasament, pentru determinarea fundației investigate, calitatea acesteia, a cotei de fundare și caracterizarea fizico-mecanică a terenului portant, a interceptat următoarea succesiune geolitologică:

- un strat de argilă, cafenie, plastic vârtoasă, investigat pe grosimea de 6.00m.

Sondajul PV3+F a fost oprit la cota -6.00m față de nivelul terenului actual; pe adâncimea investigată apa nu a fost interceptată nici ca infiltratie, nici ca pânză freatică.

Sondajul PV3+F, a relevat următoarea situație a fundației investigate:

- fundația investigată este din beton în stare bună, având talpa la cota -3.00m față de 0.00m nivel teren actual,

- terenul portant este reprezentat de stratul de argilă, cafenie, plastic vârtoasă.

Sondajul PV4, reprezentat printr-un foraj înclinat, executat conform planului de amplasament, pentru determinarea fundației investigate, calitatea acesteia, a cotei de fundare și caracterizarea fizico-mecanică a terenului portant, a interceptat următoarea succesiune geolitologică:

- un strat de argilă, cafenie, plastic vârtoasă, investigat pe grosimea de 3.00m.

Sondajul PV4 a fost oprit la cota -3.00m față de nivelul terenului actual, sub talpa fundației; pe adâncimea investigată apa nu a fost interceptată nici ca infiltratie, nici ca pânză freatică.

Sondajul PV4, a relevat următoarea situație a fundației investigate:

- fundația investigată este din beton în stare bună, având talpa la cota -3.00m față de 0.00m nivel teren actual,

- terenul portant este reprezentat de stratul de argilă, cafenie, plastic vârtoasă.

Sondajul PV5, reprezentat printr-un foraj înclinat, executat conform planului de amplasament, pentru determinarea fundației investigate, calitatea acesteia, a cotei de fundare și caracterizarea fizico-mecanică a terenului portant, a interceptat următoarea succesiune geolitologică:

➤ un strat de argilă, cafenie, plastic vârtoasă, investigat pe grosimea de 3.60m.

Sondajul PV5 a fost oprit la cota -3.40m față de nivelul terenului actual, sub talpa fundației; pe adâncimea investigată apa nu a fost interceptată nici ca infiltratie, nici ca pânză freatică.

Sondajul PV5, a relevat următoarea situație a fundației investigate:

➤ fundația investigată este din cărămidă, având talpa la cota -3.40m față de 0.00m nivel teren actual,

➤ terenul portant este reprezentat de stratul de argilă, cafenie, plastic vârtoasă.

Sondajul PV5 nu a fost efectuat în subsolul clădirii investigate (casa de bilete), deoarece acest subsol este reamenajat (finisaje complete).

Forajul F1, executat la pasarelă, a interceptat următoarea succesiune geolitologică:

➤ umplutură din piatră spartă cu pietriș și nisip, îndesată, cu o grosime de 0.90m,

➤ umplutură din pietriș cu moloz în masă de argilă, îndesată, cu o grosime de 0.80m,

➤ un strat de argilă, cafenie, plastic vârtoasă, iar de la cota -5.00m fiind plastic consistentă, investigat pe o grosime de 4.30m.

Forajul F1 a fost oprit la cota -6.00m față de nivelul terenului actual; pe adâncimea investigată apa nu a fost interceptată nici ca infiltratie, nici ca pânză freatică.

Forajul F2, executat la tunel, a interceptat următoarea succesiune geolitologică:

➤ piatră spartă cu balast, cu îndesare medie, cu o grosime de 0.60m,

➤ pietriș cu nisip în masă de argilă, cu o grosime de 1.80m,

➤ un strat de argilă, cafenie, plastic vârtoasă, cu o grosime de 1.20m.

➤ un strat de argilă, cafenie, slab nisipoasă, plastic vârtoasă, investigat pe o grosime de 2.40m.

Forajul F2 a fost oprit la cota -6.00m față de nivelul terenului actual; pe adâncimea investigată apa nu a fost interceptată nici ca infiltratie, nici ca pânză freatică.

### 3. Evaluarea informațiilor geotehnice

#### 3.1. Încadrarea geotehnică

- din punct de vedere al condițiilor de teren, perimetru studiat se încadrează în categoria "terenuri bune" (punctaj 2),
- apa subterană nu a fost întâlnită, astfel zona studiată se încadrează în categoria "fără epuismente" (punctaj 1),
- după categoria de importanță a construcției, clădirile existente (corp vechi și corp nou) se încadrează în categoria "normală" (punctaj 3),
- după vecinătăți, se încadrează în categoria "risc moderat" (punctaj 3),

- în funcție de zonarea seismică a amplasamentului, conform Normativului P100/1-2013, terenul studiat se încadrează în zona  $ag = 0.20g$  (punctaj 1).

În urma punctajului final obținut (punctaj total 10), clădirile existente se încadrează în categoria de risc geotehnic "moderat" (categoria geotehnică 2), conform Normativului NP 074/2014.

### 3.2. Concluzii și recomandări

Terenul portant pentru construcțiile învestigate este reprezentat de stratul de **argilă, plastic vârtoasă**, care conform Normativului NP 074/2014, tabel A2, se încadrează în categoria terenurilor bune de fundare.

Din interpretarea analizelor efectuate pentru pământurile analizate din punct de vedere fizico-mecanic se pot prezenta următoarele valori:

- pentru **argila, cafenie, plastic vârtoasă**, în **PV2**, la **2.00m** adâncime:
  - indicele de plasticitate  $Ip = 34.5\%$ ,
  - indicele de consistență  $Ic = 0.84$ ,
  - limita superioară de plasticitate (de curgere)  $W_L = 53.7\%$ ,
  - limita inferioară de plasticitate (de frământare)  $W_P = 19.2\%$ ,
  - indicele de lichiditate  $I_L = 0.16$ ,
  - umiditatea naturală  $= 24.6\%$ ,
  - densitatea aparentă: umedă  $= 2.02 \text{ g/cm}^3$ ; uscată  $= 1.62 \text{ g/cm}^3$ ,
  - volumul porilor:  $40.4\%$ ; indicele porilor  $e = 0.68$ ,
  - unghiul de frecare internă  $\phi = 12^\circ 30'$ , iar coeziunea  $c = 47 \text{ kPa}$ ,
  - modulul de deformatie edometric:  $M_{2-3} = 13330 \text{ kPa}$ ,
  - coeficientul de compresibilitate volumică:  $mv_{2-3} = 0.00007 \text{ 1/kPa}$ ,
  - coeficientul de compresibilitate:  $av_{2-3} = 0.00011 \text{ 1/kPa}$ ,
  - gradul de umiditate SR  $= 0.98$ ,
  - granulozitate: argilă 52%, praf 40%, nisip 8%.

Deasemenea, pentru terenul portant menționat – argilă, plastic vârtoasă, conform STAS 1243-88 și NP 112/2004, se pot prezenta și următoarele valori ale indicilor geotehnici:

- **coeficientul de pat  $k = 3 - 4 \text{ daN/cm}^3$ ,**
- **coeficientul lui Poisson  $\mu = 0.38 - 0.40$ .**

Conform Normativului Ts-1/93, pământurile întâlnite în sondaje prezintă următoarele caracteristici:

- umplutura din moloz, piatră spartă, nisip, pietriș este necoezivă, este mijlocie în săpatură manuală și de categoria II pentru săpatura mecanică, greutatea volumică in situ  $\gamma = 1600-1800 \text{ kg/m}^3$ ,
- argila este foarte coezivă, este foarte tare în săpatura manuală, de categoria II în săpatura mecanică; greutatea medie in situ  $\gamma = 1900-2100 \text{ kg/m}^3$ ,

- argila slab nisipoasă este coezivă, este tare în săpătura manuală, de categoria II în săpătura mecanică; greutatea medie in situ  $\gamma = 1900-2000\text{kg/m}^3$ .

Conform informațiilor prezentate în capitolele anterioare, dar și cerințelor constructive, recomandăm următoarele:

- în cazul în care se are în vedere refacerea fundațiilor, terenul portant este reprezentat de **argila, plastic vârtoasă**,
- pentru terenul portant menționat, valoarea orientativă de bază a presiunii convenționale de calcul, **P<sub>conv</sub>** este de **220kPa**, conform NP 112/2004, Anexa B, tabel 17.

Pentru săpăturile mai adânci de 1.50m sunt obligatorii lucrări de sprijinire a taluzului, conform normativului NP 120 - 2014, pentru a împiedica eventuale căderi de pământuri în groapa de fundare precum și evitarea de prăbușiri ale taluzului.

Recomandăm realizarea de trotuare pe conturul construcției cu o ușoară pantă spre exterior, pentru a preveni infiltrarea spre fundație a apelor provenite din precipitații.

Orice neconcordanță, în ceea ce privește prezentul studiu geotehnic, implică prezența geotehnicianului.



Întocmit,

ing. geolog Grosu C.



## ANEXA 1

44

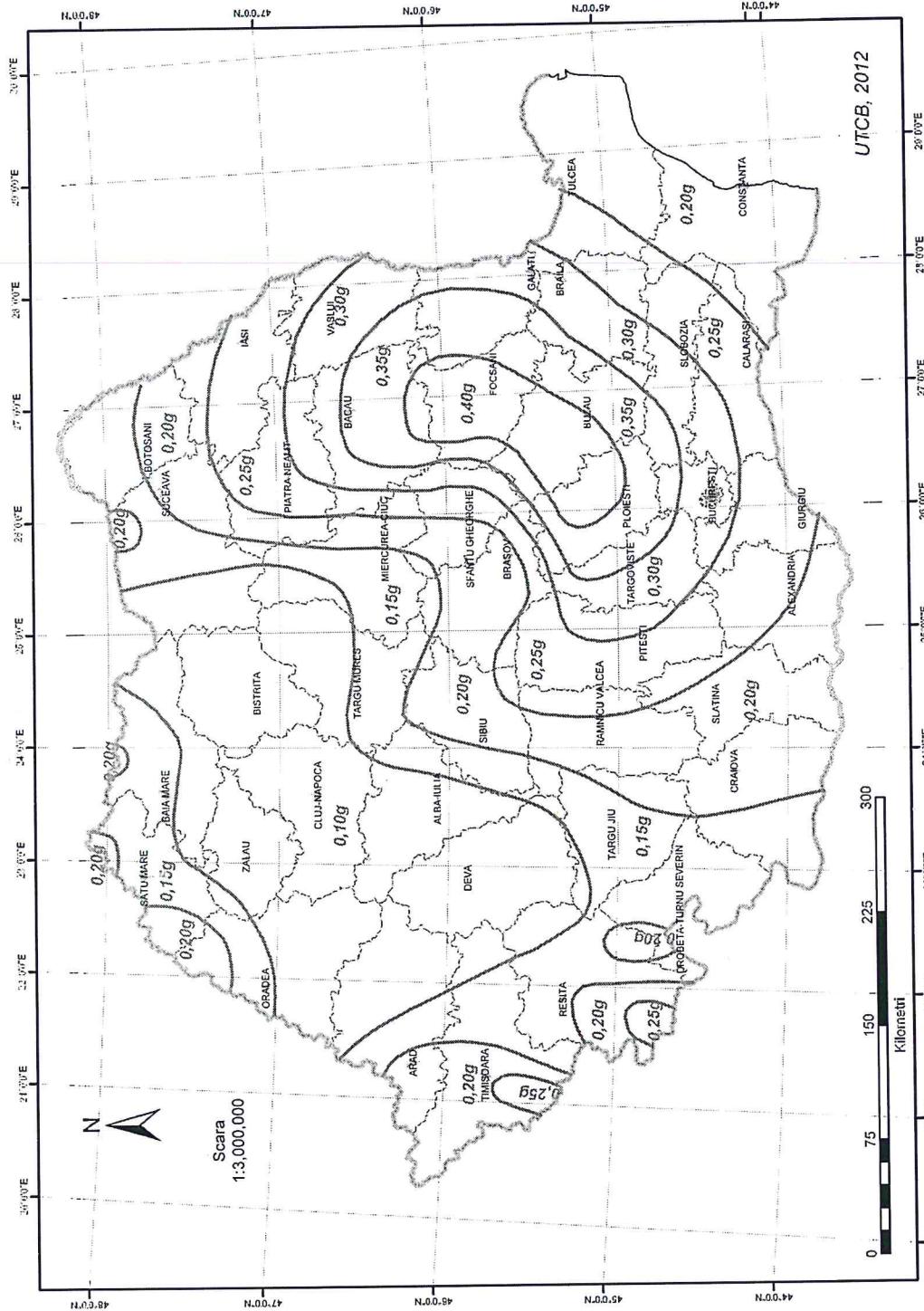
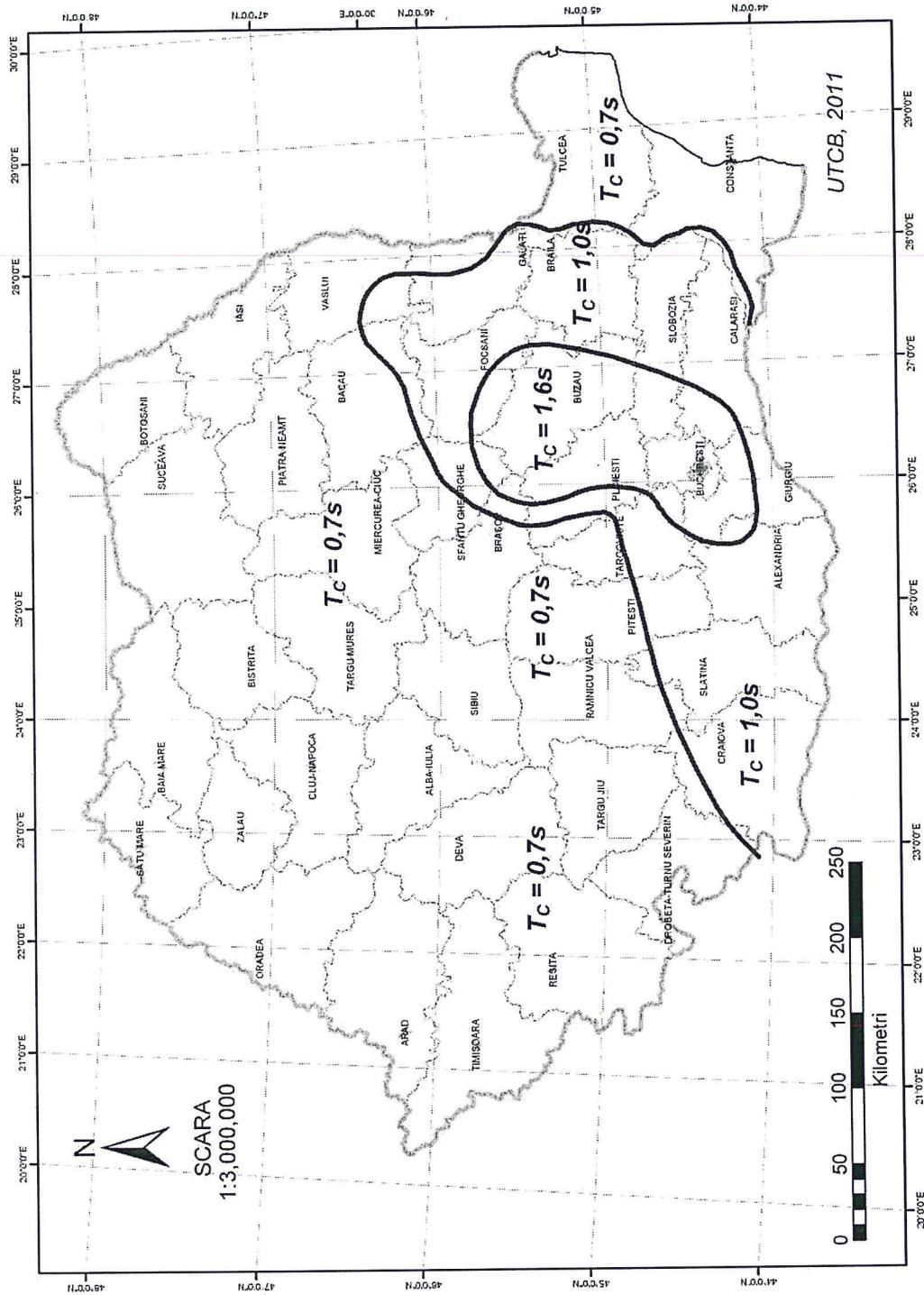


Figura 3.1 România - Zonarea valorilor de vîrf ale accelerării terenului pentru proiecțare  $a_g$  cu IMR = 225 ani și 20% probabilitate de depășire în 50 de ani

ANEXA 2



**Figura 3.2** Zonarea teritoriului României în termeni de perioada de control (colț),  $T_C$  a spectrului de răspuns



 CONYSIS PROIECT

"STUDIU DE FEZABILITATE PENTRU MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD"

Santierul: MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD: STATIA C.F. TIMIŞOARA NORD: FAZA A II-A  
POZITIA: conform plan amplasament

### FIŞA SONDAJULUI: PV1

Cota terenului în dreptul sondajului: 0.00m nivel teren actual (trotuar)

Caracterizarea pământului din strat STAS 1243-88	Coloana stratigrafică	Adâncimea și grosimea stratului			Probe	Apa	Scule și condiții de lucru	Observații
		Ad.	Gros. (m)	Nr. probă				
Argilă, cafenie, plastic vârtoasă.		0.00	3.60			- foraj înclinat 0.00 – 3.60	- fundația investigată este din cărămidă și are talpa la cota -3.60m față de nivel teren actual (trotuar),	

Intocmit:  
ing. geolog Grosu C. 



CONYSIS PROIE

"STUDIU DE FEZABILITATE PENTRU MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD"

Şantierul: MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD: STATIA C.F. TIMIŞOARA NORD: FAZA A II-A  
POZITA: conform plan amplasament

**FIŞA SONDAJULUI: PV2+F**

Cota terenului în dreptul sondajului: 0.00m nivel teren actual

Caracterizarea pământului din strat	Coloana stratigrafică	Adâncimea și grosimea stratului			Probe	Apa	Scule și condiții de lucru	Observații
		Ad.	Gros.	Nr. probă				
STAS 1243-88		0.00	6.00	1.		2.00	- put vizitare 0.00 – 3.40 foraj manual 3.40 – 6.00	- fundația investigată este din cărămidă și are talpa la cota -3.40m fără de nivel teren actual, - terenul portant este reprezentat de argila, plastic vârtoasă.
Argilă, cafenie, plastic vârtoasă.		6.00						

Întocmit:  
ing. geolog Grosu C. *Grosu C.*



CONYSIS PROIECT

"STUDIU DE FEZABILITATE PENTRU MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD"

Şantierul: MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD: STATIA C.F. TIMIŞOARA NORD: FAZA A II-A  
POZITA: conform plan amplasament

FIŞA SONDAJULUI: PV3+F

Cota terenului în dreptul sondajului: 0.00m nivel teren actual

Caracterizarea pământului din strat	Coloana stratigrafică	Adâncimea și grosimea stratului			Probe	Apă	Scule și condiții de lucru	Observații
		Ad.	Gros.	Nr. probă				
STAS 1243-88								
Argilă, cafenie, plastic vîrtoasă.		0.00	6.00			- put vizitare 0.00 – 3.00 foraj manual 3.00 – 6.00		- fundația investigată este din beton în stare bună și are talpa la cota -3.00m față de nivel teren actual, - terenul portant este reprezentat de argila, plastic vîrtoasă.

Înțocmit:

Ing. geolog Grosu C.



CONYSIS PROIE

"STUDIU DE FEZABILITATE PENTRU MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD"

Şantierul: MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ – TIMIŞOARA – ARAD: STATIA C.F. TIMIŞOARA NORD: FAZA A II-A  
POZITIA: conform plan amplasament

#### FIŞA SONDAJULUI: PV4

Cota terenului în dreptul sondajului: 0.00m nivel teren actual

Caracterizarea pământului din strat STAS 1243-88	Coloana stratigrafică	Adâncimea și grosimea stratului			Probe	Apa	Scule și condiții de lucru	Observații
		Ad.	Gros. (m)	Nr. probă				
		0.00	3.00			-	foraj înclinat 0.00 – 3.00	- fundația investigată este din beton în stare bună și are talpa la cota -3.00m față de nivel teren actual, - terenul portant este reprezentat de argila, plastic vârtoasă.

Intocmit:

ing. geolog Grosu C. 



CONSIDER

CENSUS FORM

LINIILE DE FERROVIARE CARSANSEBES - TIMISOARA - ARAD

**Şantierul: MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBES – TIMIȘOARA NORD: FAZĂ A II-A**  
**POZITIA:** conform plan amplasament

FIŞA SONDAJULUI: PV5

Cota terenului în dreptul sondajului: 0.00m nivel teren actual

Intocmit:  
ing. geolog Grosu C. Grosu C.



CONSIS PROI

"SISTEMUL DE FERROVIARE CARANSEBEŞ - TIMIŞOARA - ARAD"

**Şantierul: MODERNIZAREA LINIEI FERCOVIARE CARANSEBES – TIMIŞOARA NORD: STATIA C.F. TIMIŞOARA NORD: FAZA A II-A**  
**POZITIA:** La pasajela gării

FISA SONDAJULUI: F1

Cota terenului în dreptul sondajului: 0.00m nivel teren actual

Intocmit:  
ing. geolog Grosu C. -



CONSIS PROI

"STUDIU DE FEZABILITATE PENTRU MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBEŞ - TIMIŞOARA - ARAD"

**Şantierul MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBES - TIMIŞOARA NORD: FAZA A II-A**  
**POZITIA: la tunel**

FISA SONDAJULUI: F2

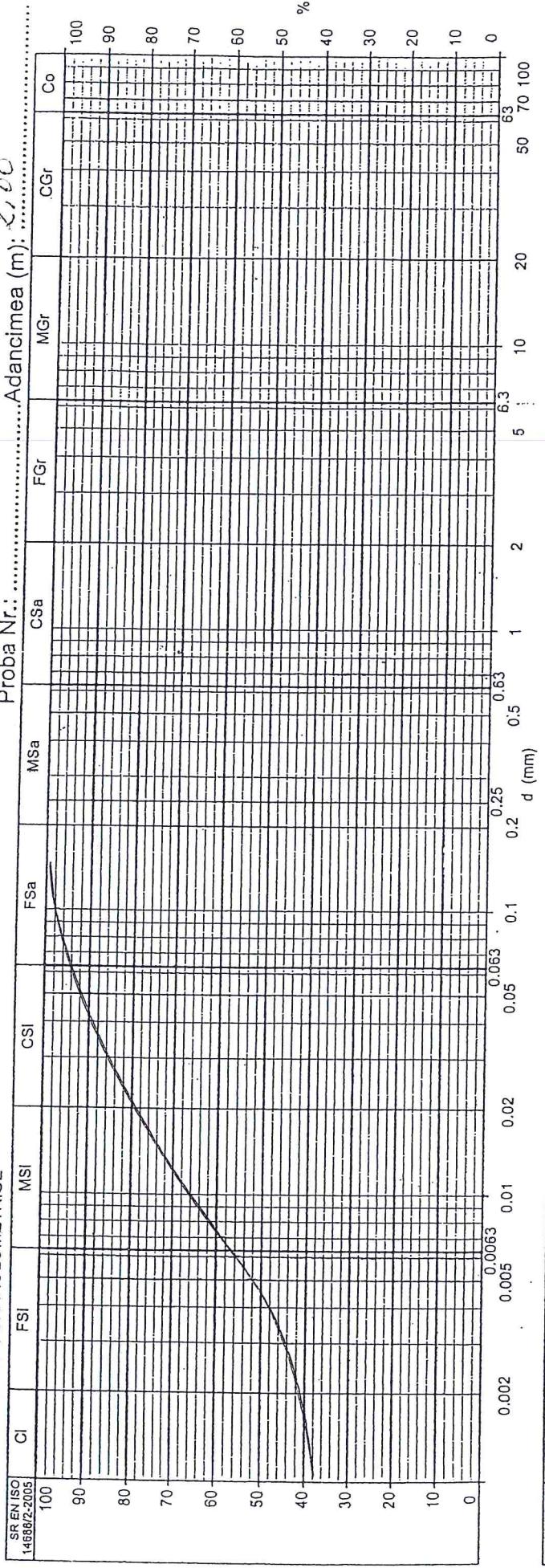
Cota terenului în dreptul sondajului: 0.00m nivel teren actual

Intocmit:

ing. geolog Grossu C. -

Sondaj nr. PV 2

DIAGRAMA DISTRIBUȚIEI GRANULOMETRICE



SR EN ISO 14688-2:2005 DENUMIRE MATERIAL - SR EN ISO 14688-2:2005:

Clasificare	Argila(Ci)	Praf		Nisip		Pietris		Bolovans (Co)		
		Fln (FSI)	Mijlociu (MSI)	Mare (CSI)	Fln (MSa)	Mijlociu (MSa)	Mare (CSa)	Mic (FGr)	Mijlociu (MGr)	Mare (CGr)
%	0.000mm	0.002mm	0.0063mm	0.02mm	0.063mm	0.2mm	0.63mm	2mm	6.3mm	20mm
%	41	16	22	15	6	—	—	—	63mm	200mm
STAS 1243-88	DENUMIRE MATERIAL - STAS 1243-88: $U_n = d_{50}/d_{10} =$									
Clasificare	Argila coloidală	Argile	:	Praf	Nisip	Pietris		Bolovans		
%	0.000mm	0.002mm	0.005mm	0.05mm	0.25mm	Mic	Mare			
%	41	11	10	6	—	—	—	20mm	70mm 200mm	

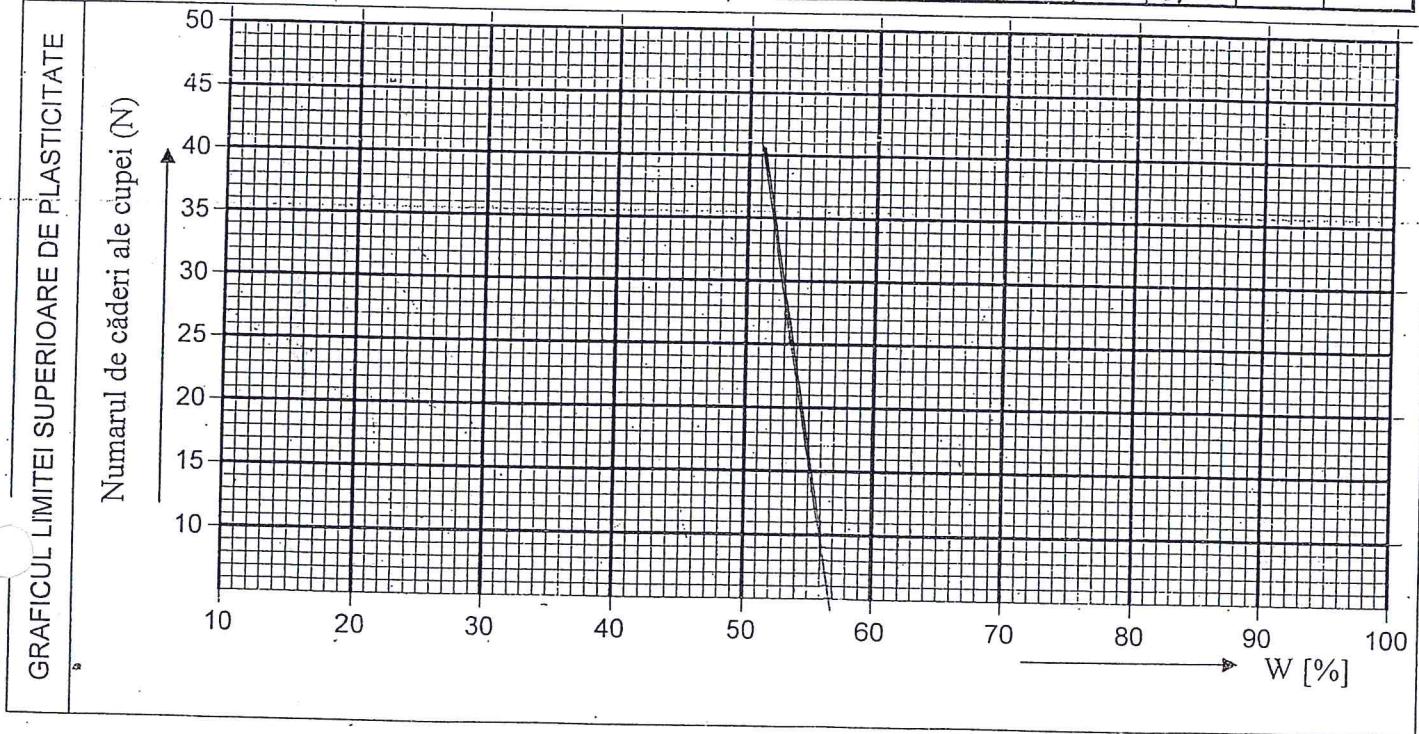
Data: 09.03.2015 Operator: *Alin* Verificat: *Alin*

*Analiza și clasificarea materialului din sondaj PV 2*  
Aut. analiză și clasificare: *Alin* / 30.03.2015

ŞANTIER: TIMIŞOARA

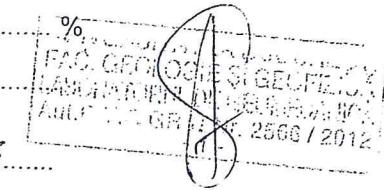
### LIMITE DE PLASTICITATE – UMIDITATEA NATURALĂ

MERSUL DETERMINĂRILOR	Umiditatea naturală $w\%$			Limita superioară de plasticitate $w_L\%$				Limita inferioară de plasticitate $w_P\%$		
	1	2	3	1	2	3	4	1	2	3
Geamul nr.		22	43	62	64			15	16	
Numărul de căderi N ale cupei				31	17					
Proba umedă + tara	A (g)	30,148	36,192	32,684	34,074			25,423	36,722	
Proba uscată + tara	B (g)	26,605	32,123	30,031	31,215			24,129	31,834	
Tara	C (g)	12,244	20,641	19,981	16,034			19,843	31,233	
$A - B$		3,543	6,019	2,649	4,844			834	995	
$B - C$		4,161	6,482	5,046	5,181			9,686	5,601	
$W = \frac{A - B}{B - C} \cdot 100$	%	24,7	24,6	52,5	54,9			19,1	19,3	
$W$ medie	%	24,6						19,2		



- LIMITA SUPERIOARĂ DE PLASTICITATE
- LIMITA INFERIOARĂ DE PLASTICITATE
- UMIDITATEA NATURALĂ
- INDICELE DE PLASTICITATE
- INDICELE DE CONSISTENȚĂ
- INDICELE DE LICHIDITATE

$$\begin{aligned}
 W_L &= 53,7 \% \\
 W_P &= 19,2 \% \\
 W &= 24,6 \% \\
 I_P &= W_L - W_P = 34,5 \% \\
 I_C &= \frac{W_L - W}{I_P} = 0,84 \\
 I_L &= \frac{W - W_P}{I_P} = 1 - I_C = 0,16
 \end{aligned}$$



Descrierea materialului: Argila, cojene, plastic  
vertesel.

Mod de lucru:  
metoda cu cupă

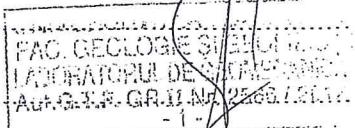
Lucrat de: *f. mălăz*  
Data: 29.03.2016

DENSITATE  
 STAS 1913/3-76  
 UMIDITATE  
 STAS 1913/1-82

INDICI FIZICI

Mersul determinării	Epruveta	
	INITIAL	FINAL
Ştanţa nr.	<i>74</i>	
Sticla de ceas nr.	<i>40</i>	
Densitate schelet	$\rho_s$ g/cm <sup>3</sup>	<i>2,72</i>
Volumul ştanţei	$V$ cm <sup>3</sup>	<i>77,0</i>
Masă probă umedă + tară	$m_1$ g	<i>185,54</i>
Masă probă uscată + tară	$m_2$ g	<i>154,80</i>
Masă tară	$m_3$ g	<i>30,80</i>
Masă apă liberă	$m_1 - m_2$ g	<i>30,74</i>
Masă probă umedă	$m_1 - m_3$ g	<i>153,54</i>
Masă probă uscată	$m_2 - m_3$ g	<i>124,80</i>
Umiditate	$W = \frac{m_1 - m_2}{m_2 - m_3} \cdot 100$ %	<i>24,6</i>
Densitate	$\rho = \frac{m_1 - m_3}{V}$ g/cm <sup>3</sup>	<i>2,02</i>
Densitate în stare uscată	$\rho_d = \frac{m_2 - m_3}{V}$ g/cm <sup>3</sup>	<i>1,62</i>
Porozitate	$n = 1 - \frac{m_2 - m_3}{V \cdot \rho_s} \cdot 100$ %	<i>40,4</i>
Indicele porilor	$e = \frac{n}{100 - n}$ -	<i>0,68</i>
Grad de umiditate	$S = \frac{w \cdot \rho_s}{e} \cdot \frac{1}{100}$ -	<i>0,98</i>

Descrierea materialului *argiloz, coerență plastică, ușor căzător*.

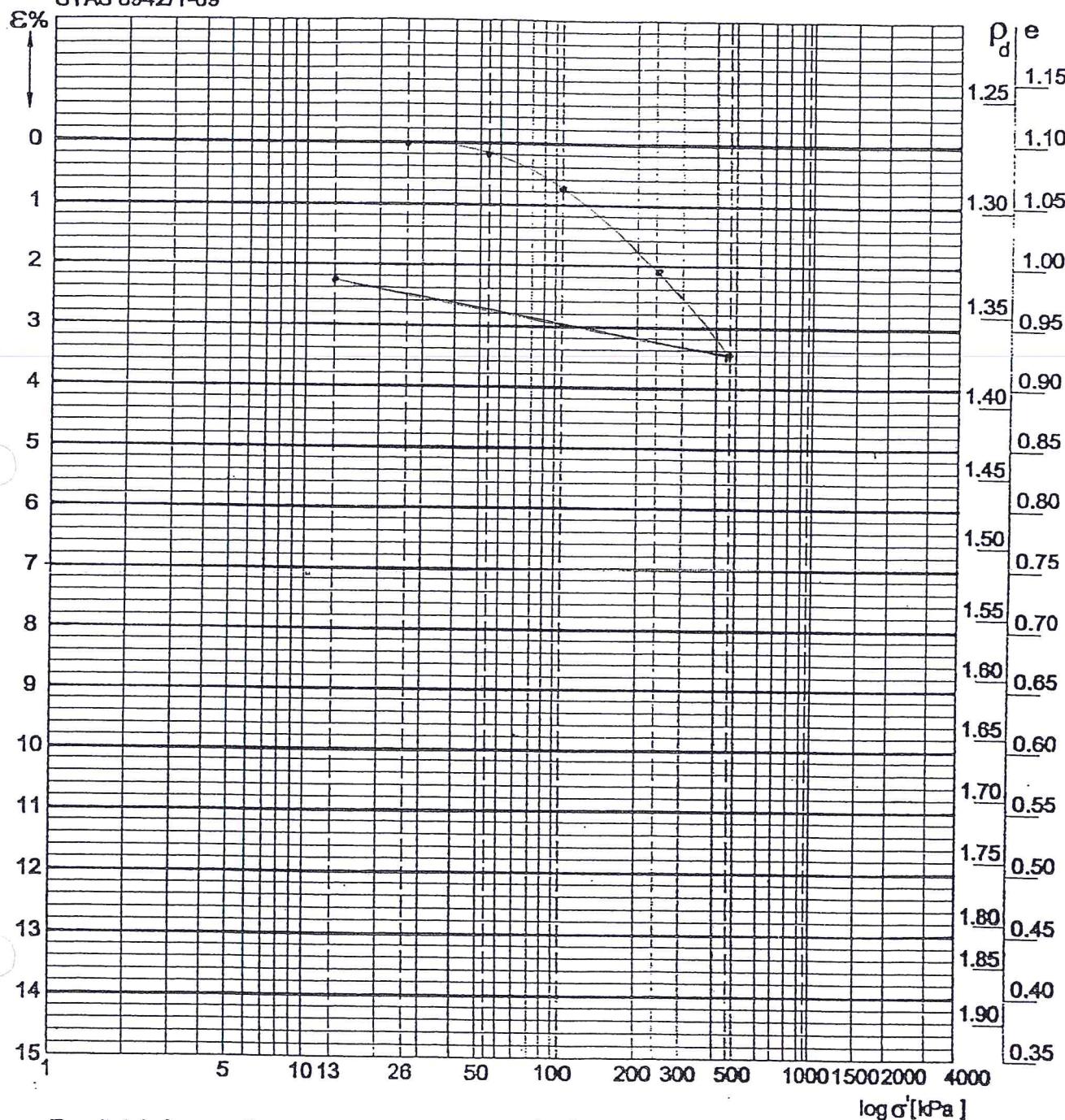


Data *29-03-2016*

Responsabil de lucrare *Paula I.*

CURBA DE COMPRESIUNE - TASARE

STAS 8942/1-89



Rezultatele încărcării

$$\epsilon = f(\sigma')$$

$\sigma'$ [kPa]	$\epsilon$ [%]	e	M	$m_v$ [1/kPa]	$a_v$ [1/kPa]	$C_c$ [%]	$i_{mp}$ [%]
			[kPa]	[1/kPa]	[1/kPa]	[%]	[%]
200	1,80		13330	$0,7 \times 10^{-3}$	$1,1 \times 10^{-3}$		
300	2,55						

Tipul de incercare:

- pe epruveta
  - cu umiditate naturală
  - pe epruveta
  - inundată la ..... kPa
- 29.03.2016

Data.....

Operator Facultatea

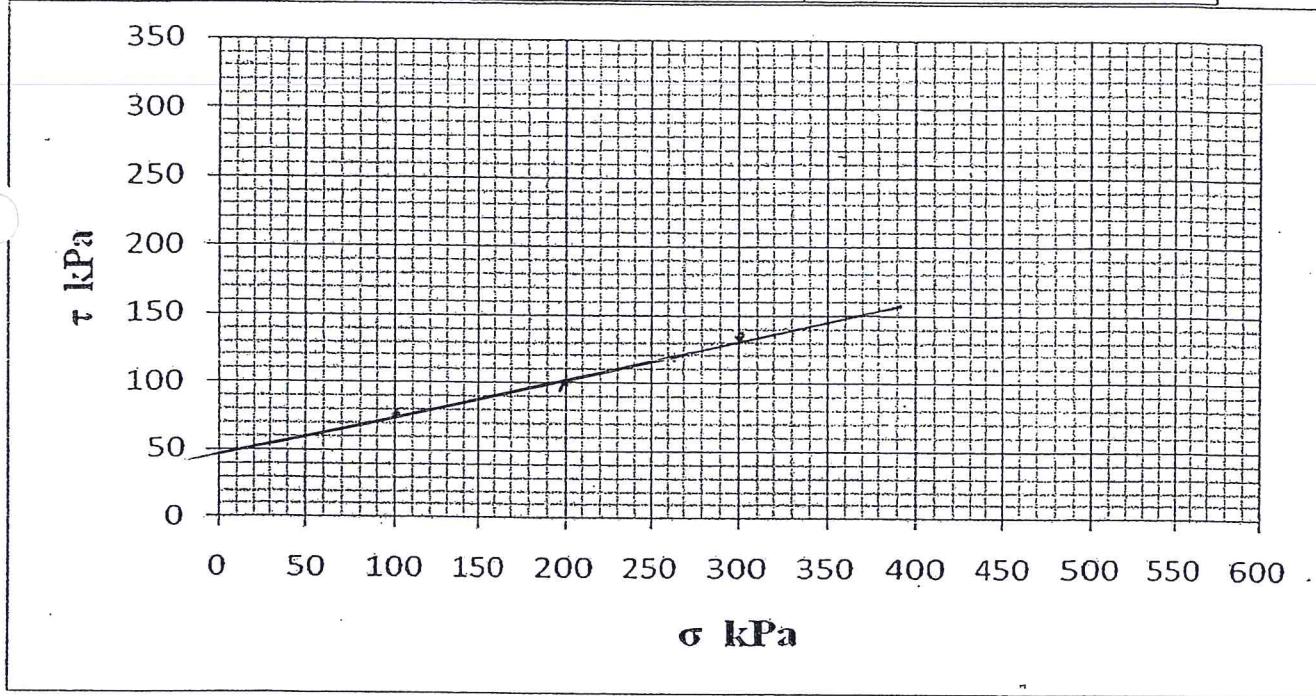
Sef colectiv ...  
S.A.G. GEOLIGER GEOFISICA  
Sef laborator ... C.R.D. GEOFISICA  
AUT.R.T.P. GRU N. 2556 / 2012

UNIVERSITATEA BUCURESTI  
 Facultatea de Geologie si Geofizica  
 Laborator G.T.F.  
 Gradul II

Lucrarea: ...  
 Sondaj nr. ....  
 Proba nr. ....  
 Adancime (m): ...

Incercare de forfecare directa  
 Tulburat / Netulburat  
 STAS 1913/4-86

Consolidat drenat (CD)	Consolidat nedrenat (CU)	Neconsolidat nedrenat (UU)
$C = \dots$ kPa	$C_{cu} = \dots$ kPa	$C_u = \dots$ kPa
$\Phi' = \dots$ grade	$\Phi_{cu} = \dots$ grade	$\Phi_u = \dots$ grade



Suprafata casetei 36 cm<sup>2</sup>.

Umiditatea

Viteza de forfecare : ..... mm/min.

Caseta Nr.	$\sigma$ kPa	Citire pe comparitor P 1/100mm	Constanta inel C	$F = PC$	$\tau_f = F/S$
1.	100	14		28,00	77,8
2.	200	18		36,00	100,0
3.	300	23		47,97	133,2

Caseta Nr.	UM	1	2	3
$\sigma$ kPa	100	200	300	
W %	24,4	23,6	23,0	
W %				

Descrierea materialului: *argila, coajui, plastic, varloasa*

Responsabil de incercare: *Paula*

Verificator: *S. I.*

29 -03- 2016

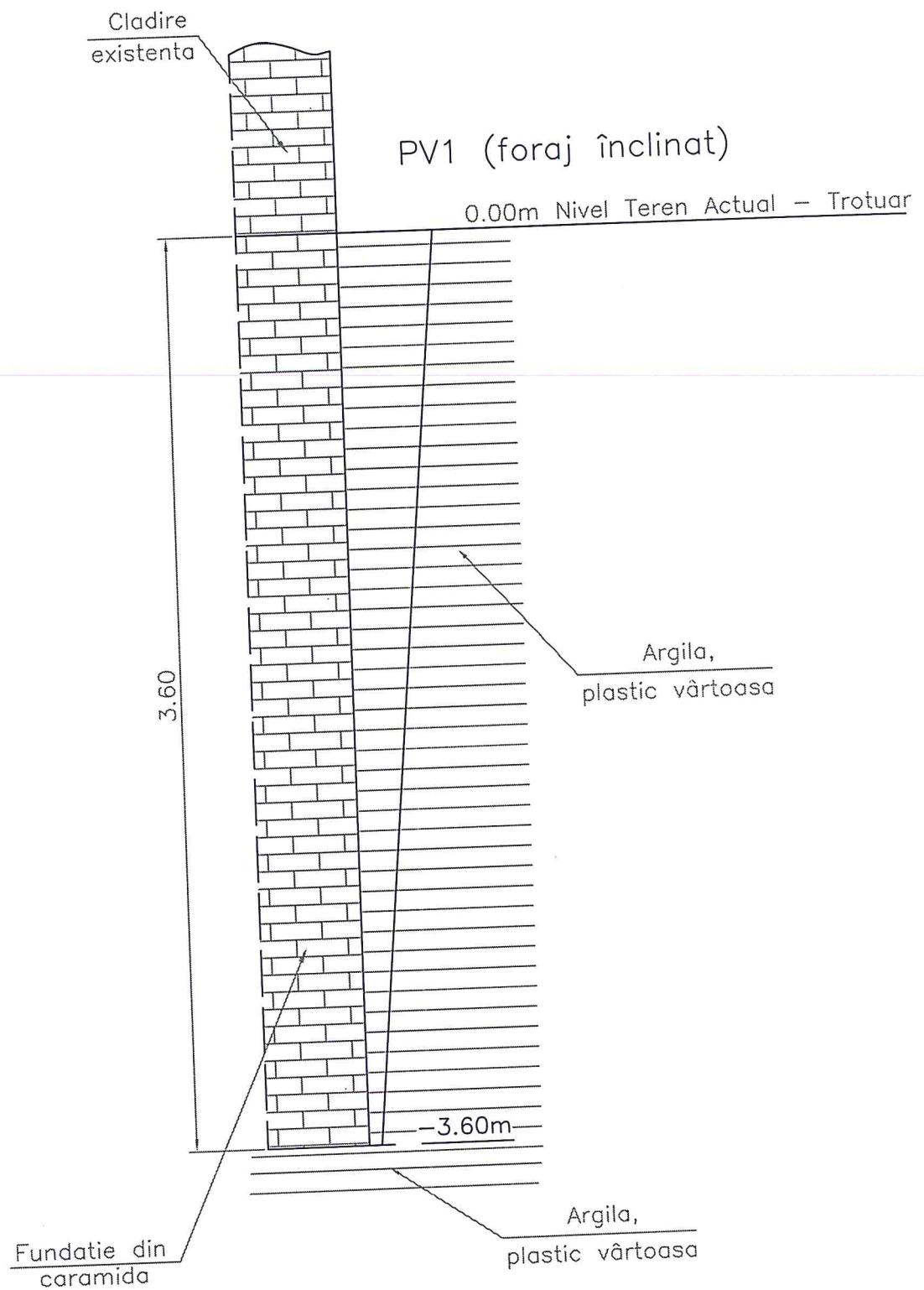
UNIVERSITATEA BUCURESTI  
 FAC. GEOLOGIE SI GEOPHYSICS  
 LABORATORUL DE GEOTEHNICA  
 L.G.T.F. GE 27 NR. 2566/2012

FISA COMPLEXA FORAJULUI GEOTEHNIC PV2+F

**Lucrarea:** Studiu geotehnic si expertiza fundatii cladir i statie c.f. Timisoara Nord - Faza a II-a

Scara: 1:100

Intocmit: ing. geolog Grosu C.



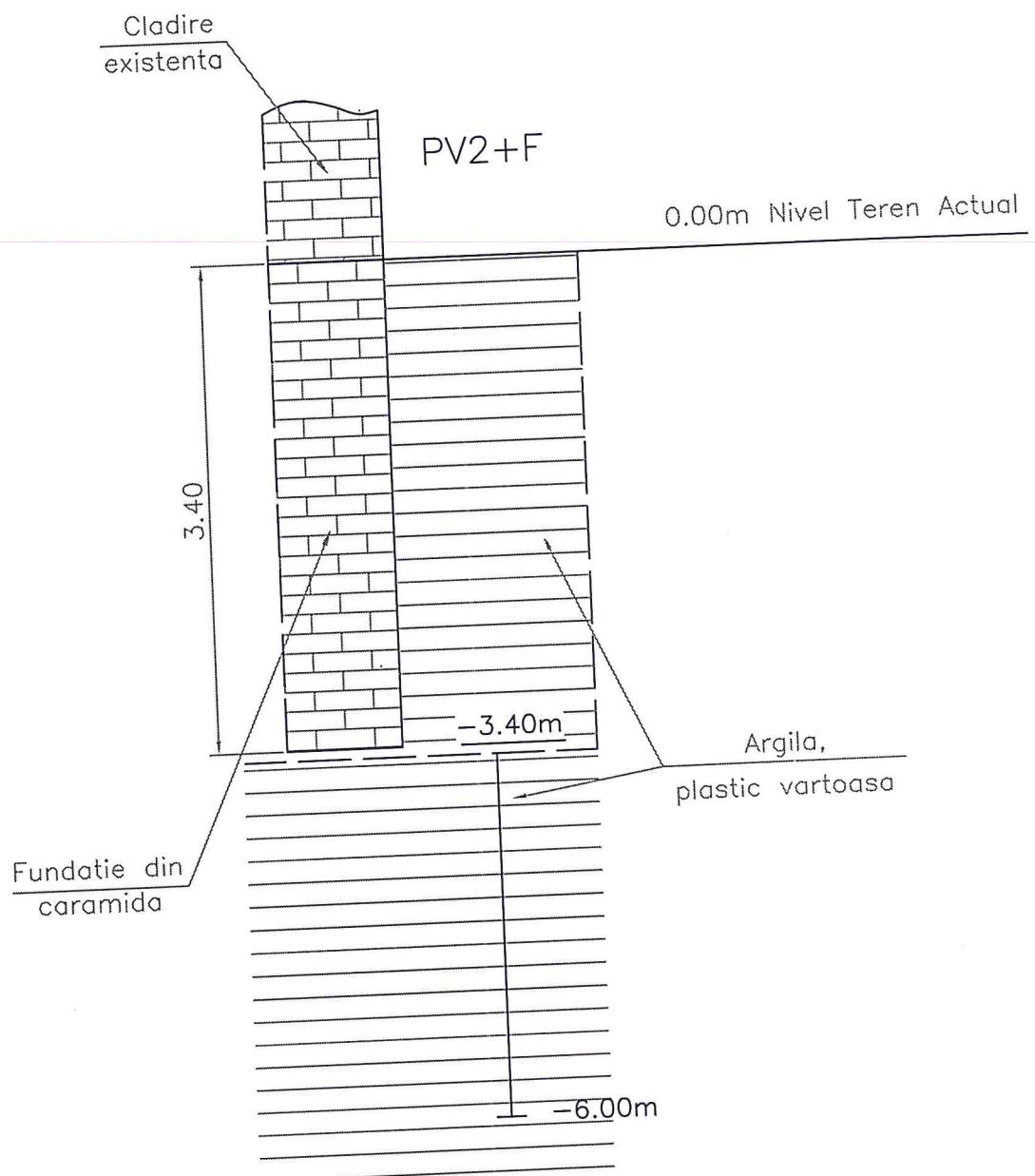
STUDIU GEOTEHNIC SI EXPERTIZA FUNDATII  
CLADIRI STATIA C.F. TIMISOARA NORD – FAZA A II-A

REPREZENTARE PV1 (foraj înclinat)

Scara: 1:25

Intocmit: ing.geolog C.Grosu

*ghec.*



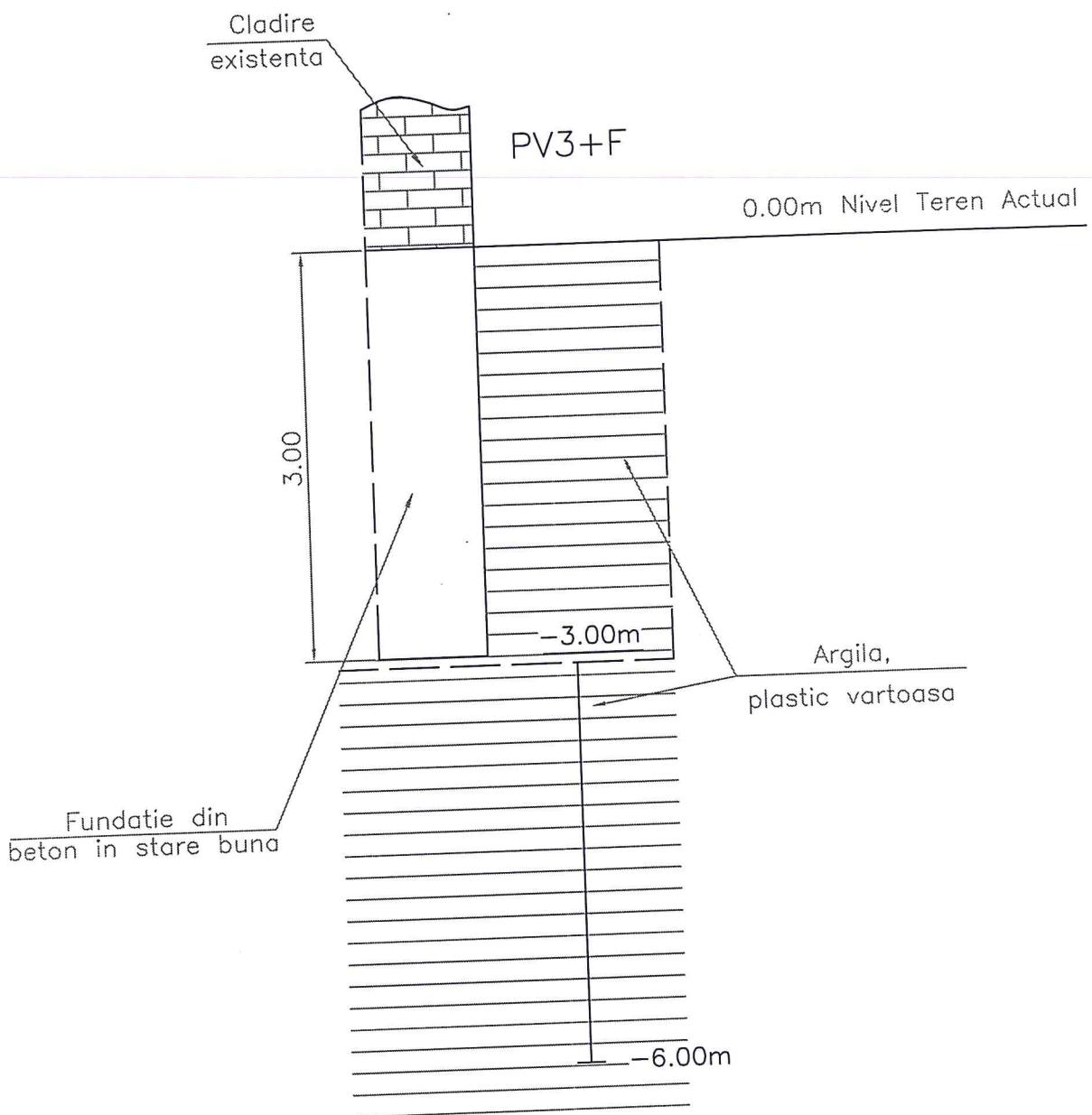
STUDIU GEOTEHNIC SI EXPERTIZA FUNDATII  
CLADIRI STATIA C.F. TIMISOARA NORD – FAZA A II-A

REPREZENTARE PV2+F

Scara: 1:50

Intocmit: ing.geolog C.Grosu

*Grosu C.*

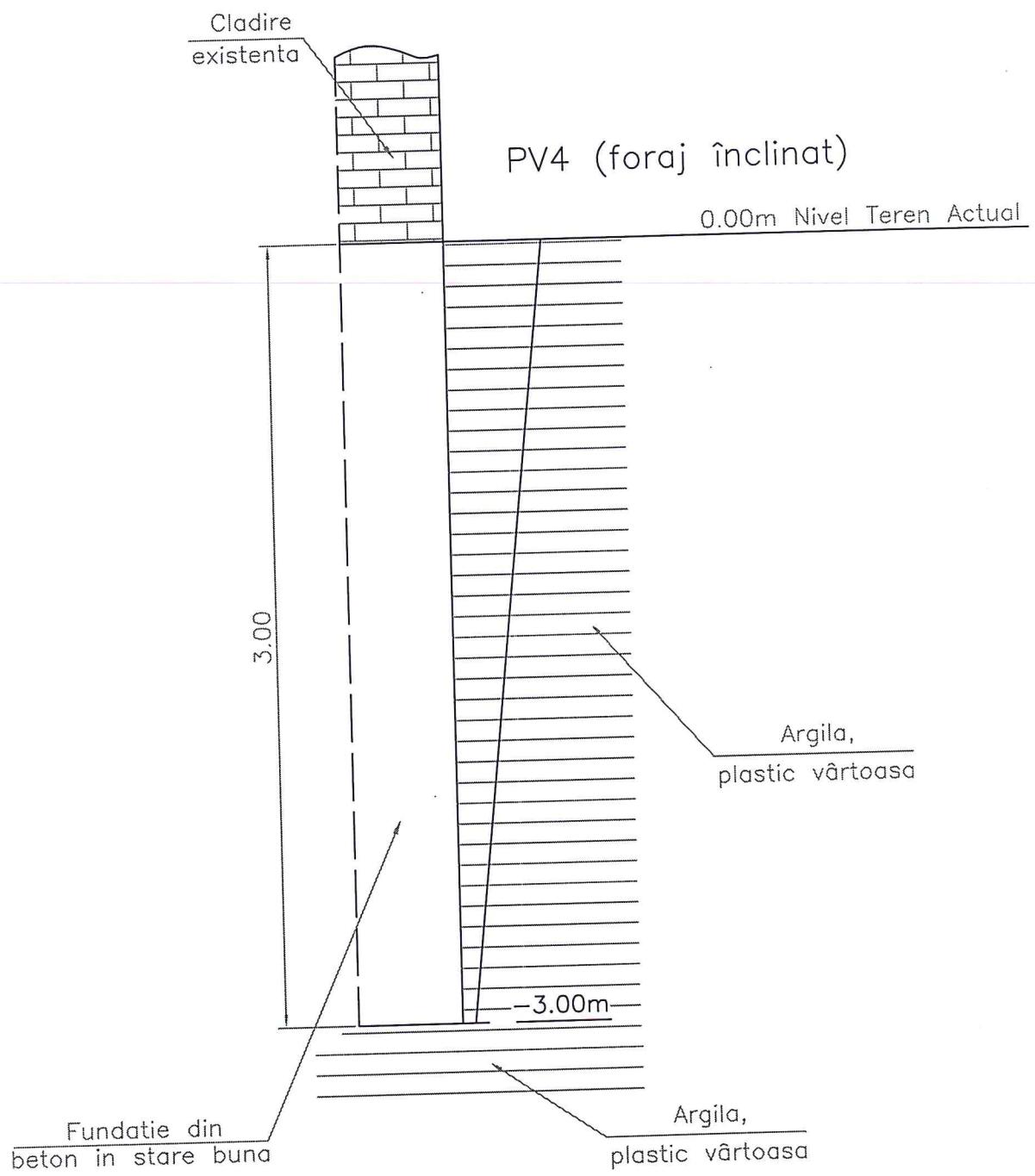


STUDIU GEOTEHNIC SI EXPERTIZA FUNDATII  
CLADIRI STATIA C.F. TIMISOARA NORD - FAZA A II-A

REPREZENTARE PV3+F

Scara: 1:50  
Intocmit: ing.geolog C.Grosu

*gml c.*



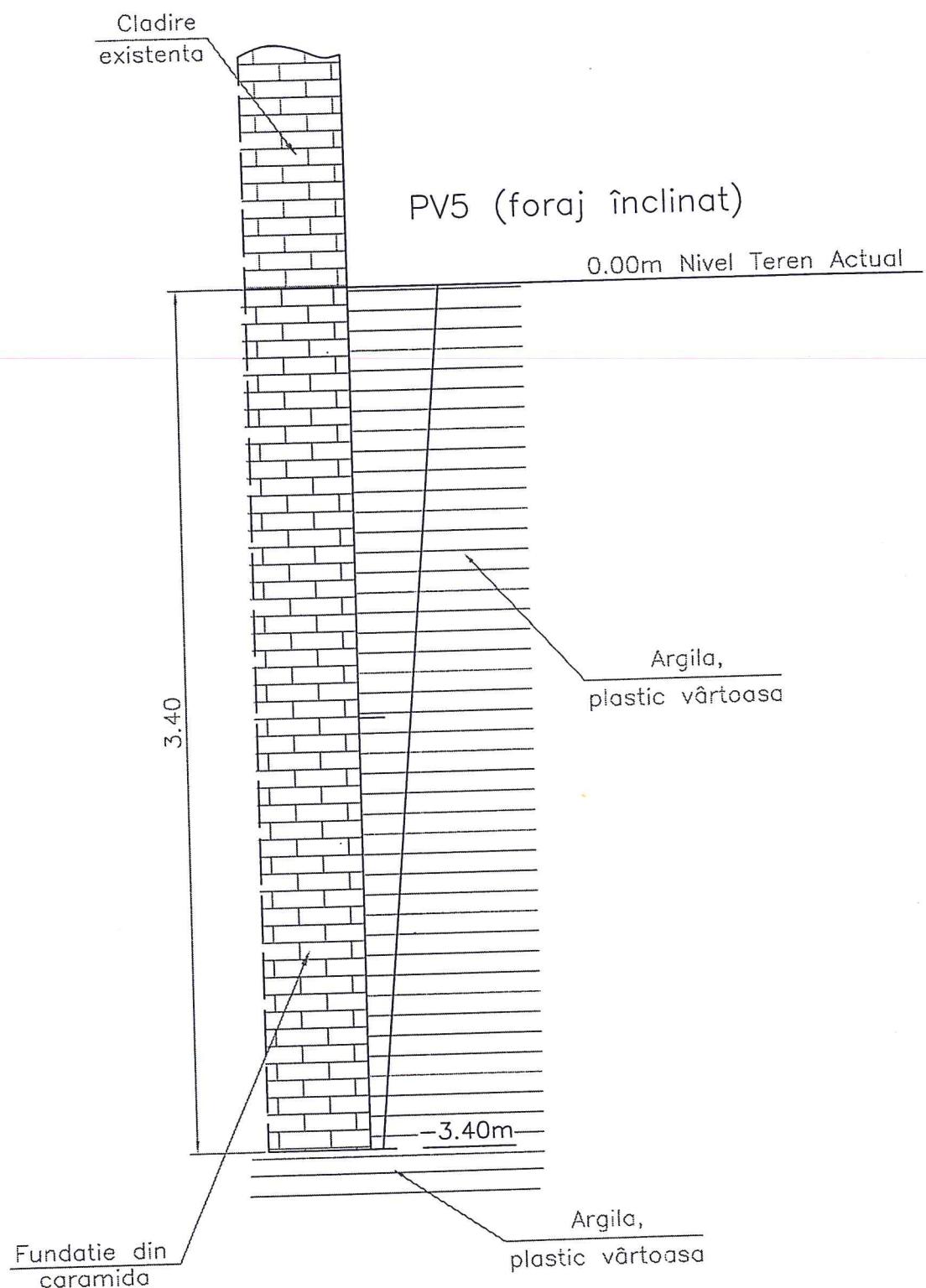
STUDIU GEOTEHNIC SI EXPERTIZA FUNDATII  
CLADIRI STATIA C.F. TIMISOARA NORD – FAZA A II-A

REPREZENTARE PV4 (foraj înclinat)

Scara: 1:25

Intocmit: ing.geolog C.Grosu

*Gruia C.*



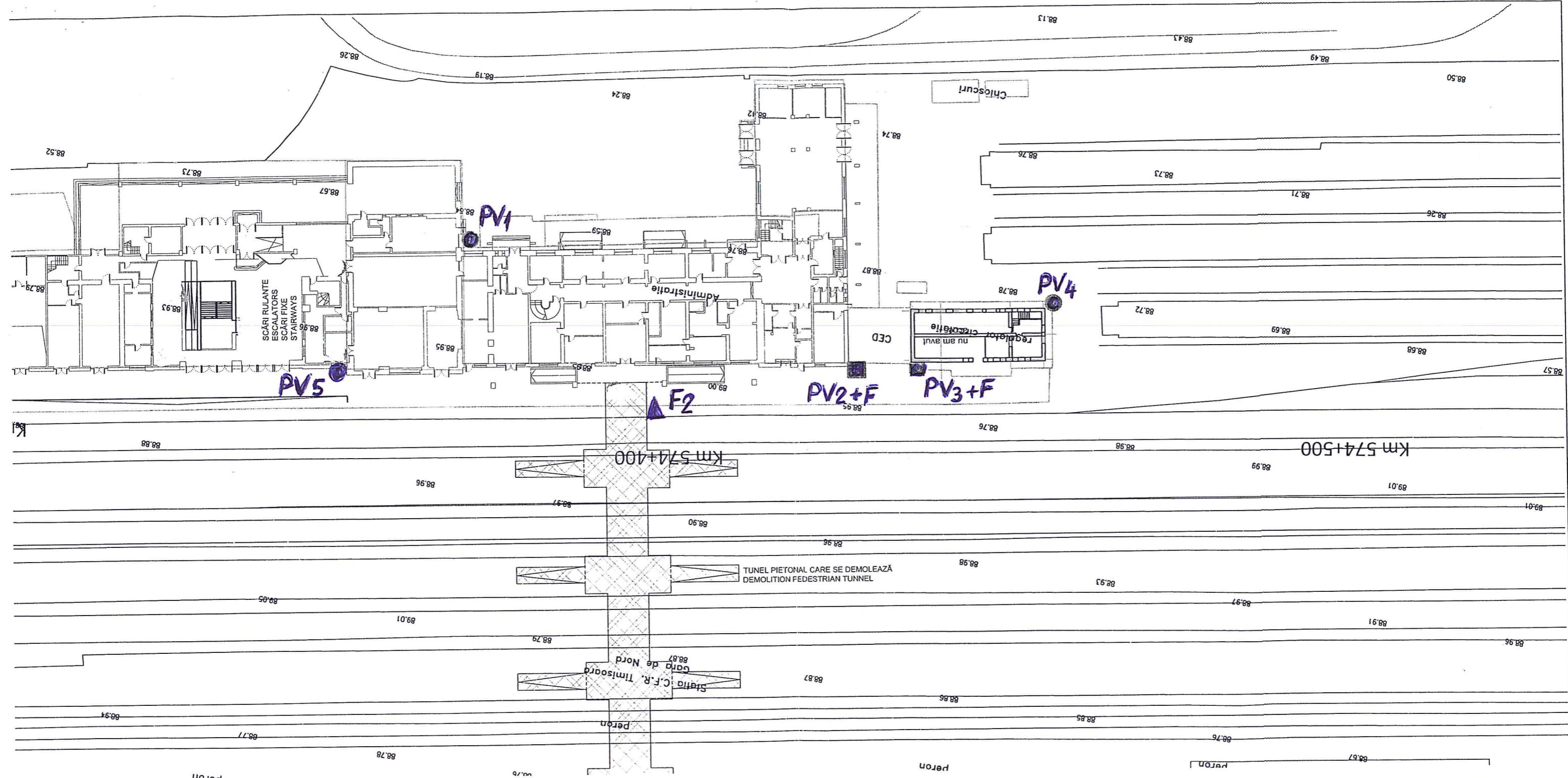
STUDIU GEOTEHNIC SI EXPERTIZA FUNDATII  
CLADIRI STATIA C.F. TIMISOARA NORD – FAZA A II-A

REPREZENTARE PV5 (foraj înclinat)

Scara: 1:25

Intocmit: ing.geolog C.Grosu

*Giu C.*



SONDAJ+FORAJ	BENEFICIAR / BENEFICIARY COMPANIA NAȚIONALĂ DE CĂI FERATE "CFR" SA 	C					DENUMIREA LUCRĂRII / PROJECT TITLE STUDIU DE FEZABILITATE PENTRU MODERNIZAREA LINIEI FEROVIARE CARANSEBES - TIMIȘOARA - ARAD FEASIBILITY STUDY FOR MODERNIZATION OF THE RAILWAY LINE CARANSEBEŞ - TIMIȘOARA - ARAD																											
		B																																
		A																																
		Indice / Index	Data / Date	Modificarea / Modification	Proiectat / Designed	Verificat / Verified	Sef Proiect/ Project Manager																											
PROIECTANT GENERAL / GENERAL DESIGNER   R.C.:J40/3940/1995			PROIECTANT DE SPECIALITATE/ SPECIALIZED DESIGNER			DENUMIREA DESENULUI / DRAWING TITLE TIMIȘOARA NORD - PLAN DE SITUAȚIE TIMIȘOARA NORD - SITE PLAN																												
<table border="1"> <thead> <tr> <th>Proiectat / Designed</th> <th>Numele / Name</th> <th>Semnătura / Signature</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Alexandru Crihan</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <th>Verificat / Verified</th> <th>Ştefan Ruste</th> <td></td> </tr> <tr> <th>Sef Proiect / Project Manager</th> <th>Catalin Şerban</th> <td></td> </tr> </tbody> </table>			Proiectat / Designed	Numele / Name	Semnătura / Signature	Alexandru Crihan			Verificat / Verified	Ştefan Ruste		Sef Proiect / Project Manager	Catalin Şerban		<table border="1"> <thead> <tr> <th>Proiectat/Designed</th> <th>Prenume Nume</th> <th>Semnătura /Signature</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <th>Verificat/Verified</th> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <th>Responsabil Proiect Project Responsible</th> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>			Proiectat/Designed	Prenume Nume	Semnătura /Signature				Verificat/Verified			Responsabil Proiect Project Responsible			Project Nr./ Project No 1562/2015	Faza / Phase SF / FS	Scara/Scale 1:500	Data / Date 11/16	Codificare Planşă/Drawing Codification S F F 3 0 3      S G 0      2 0 0 1      0
Proiectat / Designed	Numele / Name	Semnătura / Signature																																
Alexandru Crihan																																		
Verificat / Verified	Ştefan Ruste																																	
Sef Proiect / Project Manager	Catalin Şerban																																	
Proiectat/Designed	Prenume Nume	Semnătura /Signature																																
Verificat/Verified																																		
Responsabil Proiect Project Responsible																																		