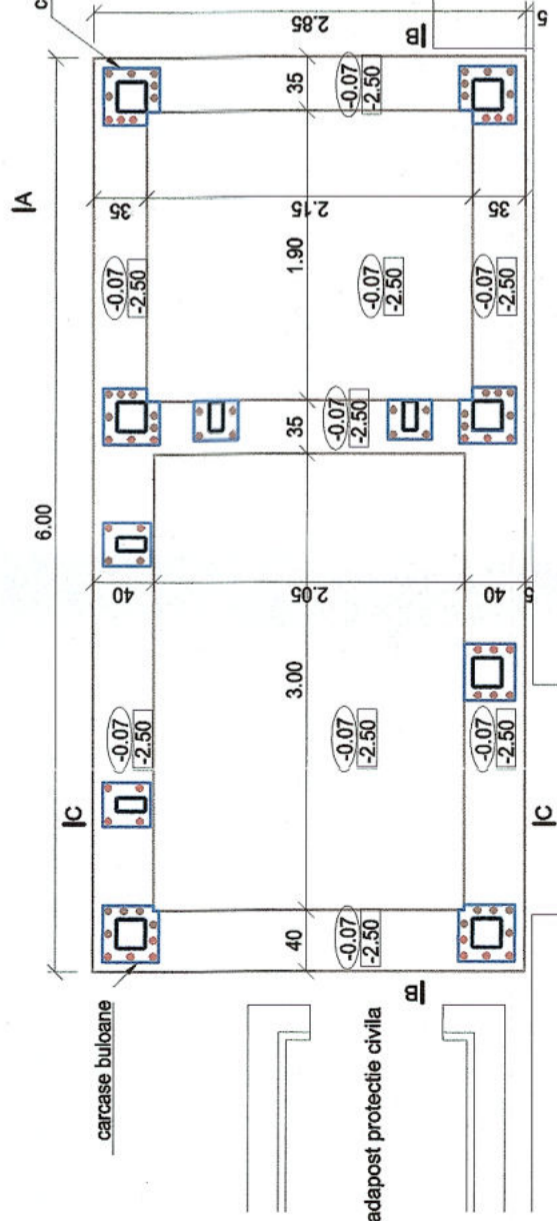
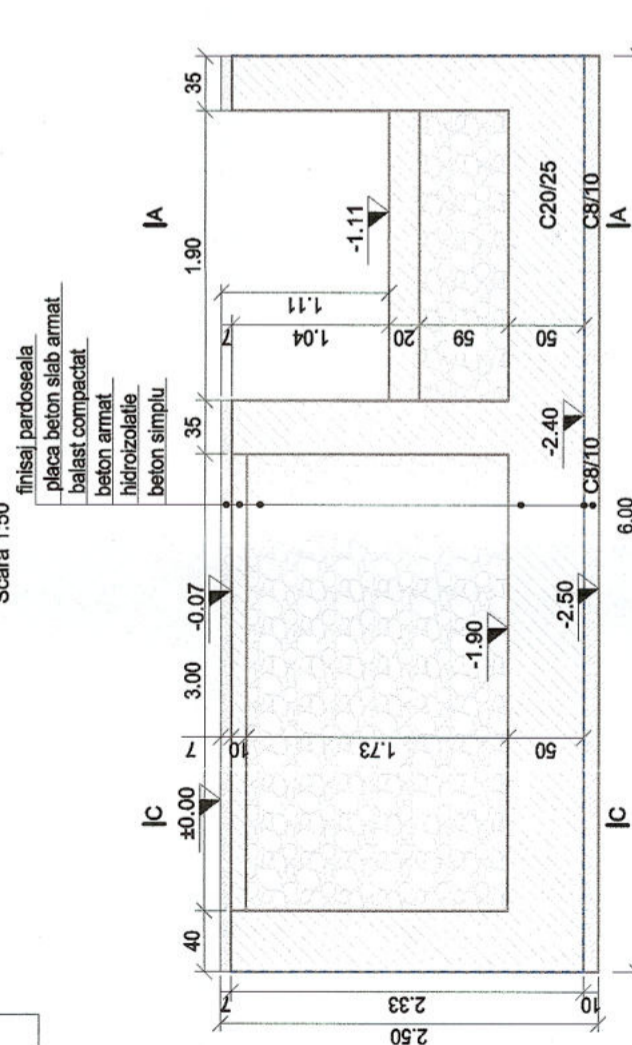


Plan fundație lift
Scara 1:50

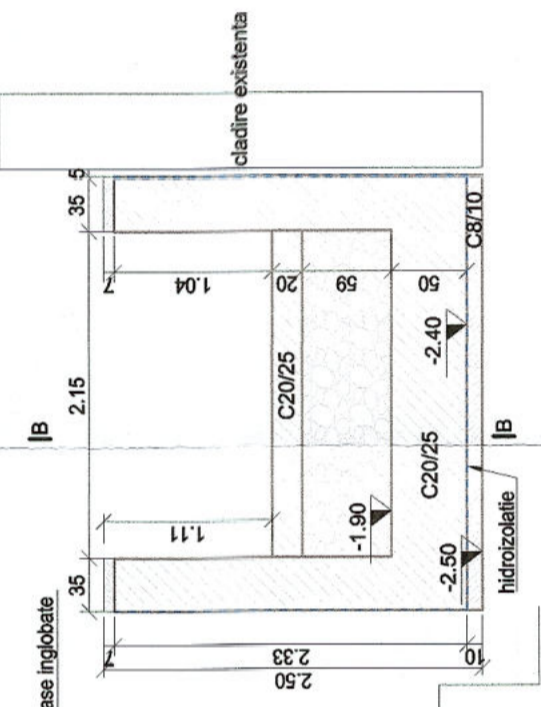


Secțiunea B-B
Scara 1:50

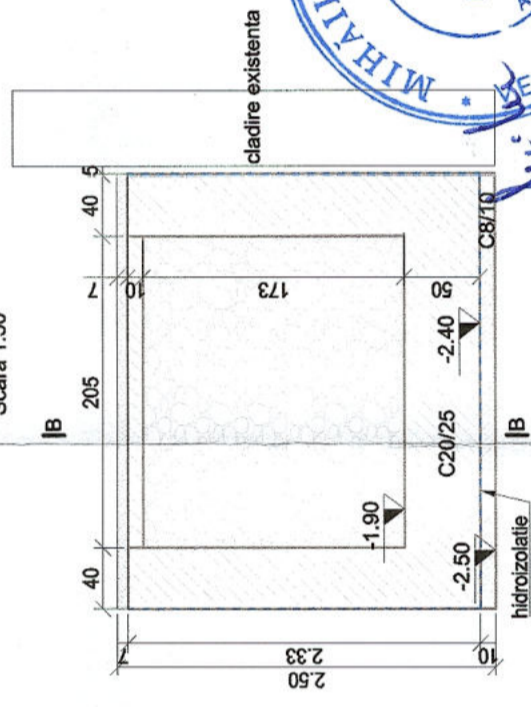


Legendă:
 -2.50 Cota săpătură
 -0.07 Cota față suprafață beton

Secțiunea A-A
Scara 1:50



Secțiunea C-C
Scara 1:50



Condiții generale de teren
 1. Adâncimea maximă de îngheț, conform STAS 6054-77 este de 80-90cm.
 2. Apa subterană este sub cota de fundare.
Condiții generale de amplasament
 1. Conform P100-1/2013-Cod de proiectare seismică, amplasamentul corespunde unei accelerații pentru proiectare $a_g=0.3g$ și $T_c=1.6$ sec.
 2. Conform CR-1-1-3/2012-Evaluarea acțiunii zăpezii asupra construcțiilor, valoarea caracteristică a încărcării cu zăpadă la nivelul solului este $S_{0,k}=2.00$ kN/m².
 3. Conform CR-1-1-4/2012-Evaluarea acțiunii vântului asupra construcțiilor, valoarea caracteristică a presiunii dinamice de bază este $q_b=0.50$ kN/m².
 4. Cota de fundare a clădirii existente conform studiului geotehnic este -2.50 de la cota ±0.00.

NOTA:

- Conform P100-1/2013 clasa de importanță este III.
- Conform HGR-766/21.11.1997 categoria de importanță este C.
- Conform HGR-925/1995 cerința de verificare este A1 și A2.
- Toate cotele din planul de secțiune se raportează la cota +0.00 a construcției care este cota pardoseii finite a parterului.
- Dimensionarea radierului general din beton armat s-a realizat din condiții de rezistență, respectând adâncimea maximă de îngheț $h_i=90$ cm, cât și fundațiile clădirii existente de care se alipește.
- Se recomandă protejarea terenului de infiltrații, precum și asigurarea unei configurații topografice a sistemului de infiltrație care să permită evacuarea rapidă a apelor din precipitații.
- Se vor lua măsuri de protecție a gropii pentru prevenirea infiltrațiilor de orice natură.
- Ultimii 20 cm ai săpăturii se vor excava numai înaintea turnării betonului în fundații.
- La atingerea cotei de fundare indicată în proiect, va fi solicitat geotehnicianul pentru confirmarea naturii terenului de fundare pentru obținerea avizului de turnarea betonului.
- Detaliile tehnologice de execuție și montaj aferente structurii liftului se vor realiza de către antreprenor și producătorul liftului.

Materiale

- Beton simplu C8/10, X0, $d_{max}=32$ mm, conform SR 13510-2006.
- Beton armat C20/25, XC2, $d_{max}=16$ mm, conform SR 13510-2006.
- Otel beton S500C conform SR 438/1-2012 și ST009-2011.
- Plase sudate conform SR 438/3-2012. Plasele se vor suprapune minim 20cm.
- Acoperire cu beton 5 cm (la interiorul cuvei liftului 3.5 cm).

NOTA:

La atingerea cotei de fundare indicată în proiect, va fi solicitat proiectantul pentru definirea cotelor cuvei liftului, cât și obținerea avizului pentru continuarea lucrărilor. Se va confirma un proces verbal, împreună cu beneficiarul pentru continuarea lucrărilor.

GLB TRANSARK
 We draw your future!
 CIF: J40/2566/2002

VERIFICATOR/EXPERT

CERINȚĂ

Comuna Bolintin Deal

CONSTRUIRE LIFT EXTERIOR ACCES ETAJE SUPERIOARE
 SEDIUL PRIMĂRIEI COMUNEI BOLINTIN DEAL

VERIFICATOR/EXPERT	CERINȚĂ
LUCRARE	CONSTRUIRE LIFT EXTERIOR ACCES ETAJE SUPERIOARE SEDIUL PRIMĂRIEI COMUNEI BOLINTIN DEAL
OBIECT	REZISTENȚĂ
PLANȘĂ	PLAN FUNDAȚII LIFT EXTERIOR

INTOCMIT	NUME	SEMĂTURĂ
VERIFICAT	ING. DANIEL PUJU	
ȘEF PROIECT	ING. SONIA TIU	
	ARH. LIVIU-GABRIEL BĂJCU	
DATA	SCARĂ	
10.2023	1:50	

EXEMPLAR NR.	FAZĂ PROIECT	NUMĂR PROIECT	NUMĂR PLANȘĂ
1	P. T. E.	06/06 - CC/2023	R1

Conform forajului geotehnic F2 al studiului geotehnic realizat de GHT Geo Hidro Topo SRL straturile sunt:

- 1.0,00 - 1.50 m - săpătură dezvelire D1;
 - 1.50 - 2.40 m - argilă prăfoasă caldă, plastic vârtosă, cu un orizont decimetric plastic consistent la nivelul tălpilor fundatei, slab nisipoasă;
 - 2.40 - 3.60 m - argilă prăfoasă, galben - cafenie, plastic vârtosă;
- La data execuției forajului de studiu, apa subterană nu a fost interceptată.
 Presiunea convențională de bază este $P_{con}=200$ KPa.