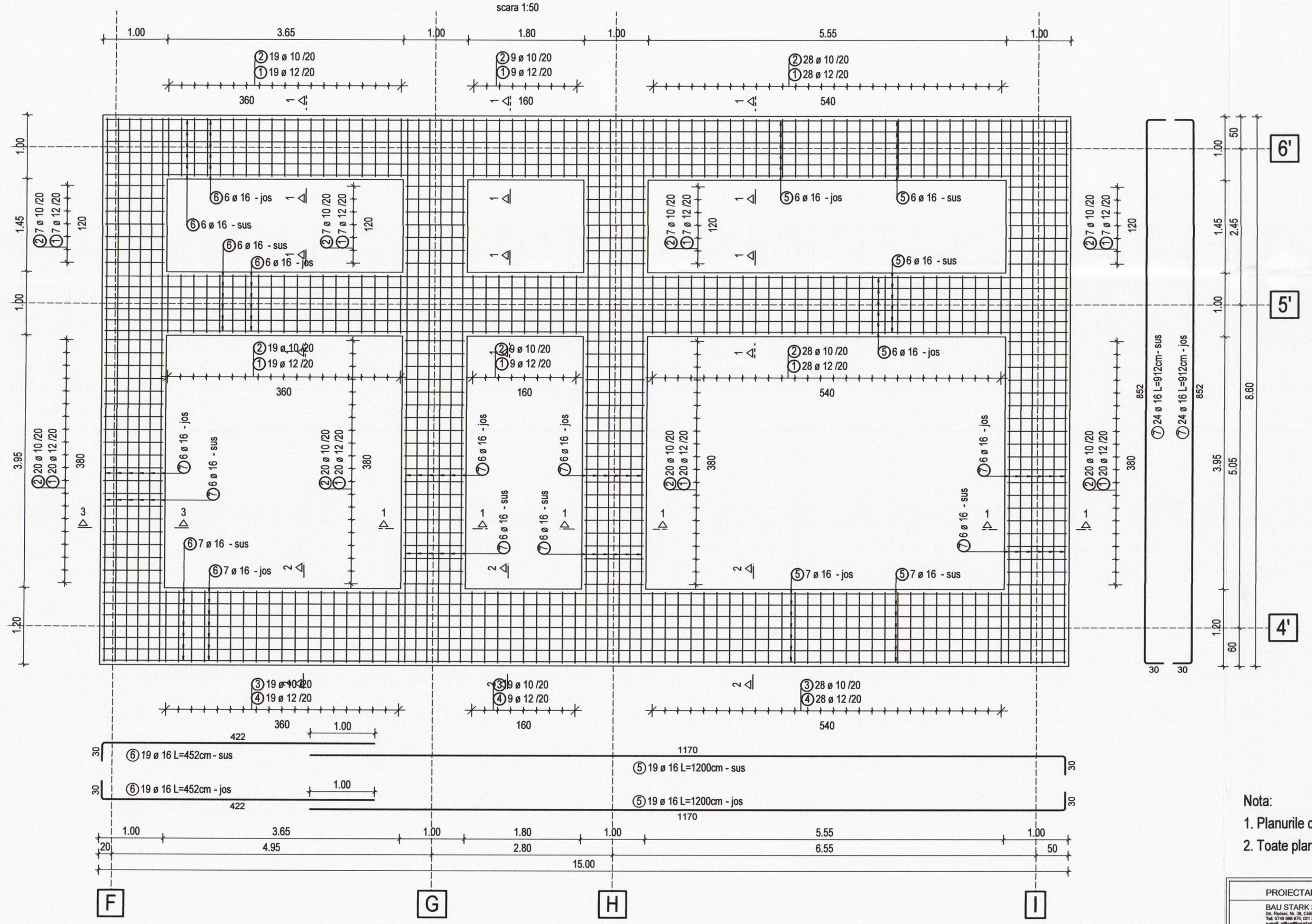
TRONSON 2

PLAN ARMARE TALPI FUNDATII

scara 1:50



Lista forme fasonate BST500S

Poz.	Buc.	ø [mm]	Lungime unitara [m]	Calitate otel	Bare cotate (fara scara)	Lungime totala [m]	Greutate [kg]
1	220	12	1.50	BST500S	28 / 92	330.00	293.04
2	220	10	1.50	BST500S	92 / 28	330.00	203.28
3	56	10	1.70	BST500S	112 / 28	95.20	58.64
4	56	12	1.70	BST500S	28 / 112	95.20	84.54
5	38	16	12.00	BST500S	1170 / 30	456.00	720.02
6	38	16	4.52	BST500S	422 / 30	171.76	271.21
7	48	16	9.12	BST500S	30 / 852	437.76	691.22

Greutate totala BST500S (kg): 2321.95 kg

Nota pentru realizarea umpluturilor compactate:
Compactarea materialului de umplutură se va realiza mecanizat, de preferat cu vibrare, până la obţinerea gradului de compactare corespunzător.
Condiţia de trecere de la un strat la altul va fi:
- obţinerea unui grad de compactare Dmediu ≥ 98%, respectiv Dminim ≥ 95%,
în raport cu valorile PROCTOR stabilite în laborator pentru materialul utilizat;
Trecerea de la un strat la altul va fi permisă numai după certificarea respectării condiţiilor de mai sus, prin buletine de analiză de verificare a calităţii pe probe de teren recoltate şi analizate conform normativelor în vigoare (STAS 1993/13-83; 2914-84, 9850-89).

- MATERIALE UTILIZATE:
BETON ARMAT C20/25 -in infrastructura
BETON ARMAT C25/30 -in suprastructura
lucrabilitatea betonului T3/T4
BETON DE EGALIZARE C8/10 (Bc10)
ARMATURA : BST 500S clasa C de ductilitate inchideri din zidarie

Clasele de expunere ale elementelor din beton armat in functie de conditiile de mediu:
- elemente infrastructura: XC2
- elemente din beton armat la suprastructura: XC1

Categoria de importanta(cf. HGR 766/1997): **A**
Clasa de importanta (cf. P100 - 1/2013): **I**
Gradul de rezistenta la foc (cf. P118/99): **Gradul I**
Risc de incendiu (cf. P118/99): **Risc mic de incediu**

Zona seismica de calcul este caracterizata prin valoarea de varf a acceleratiei terenului ag=0.25g, perioada de colt Tc=0.7s- conform normativ P100-1 /2013

- ACOPERIREA CU BETON A ARMATURILOR:
(daca nu se specifica altfel)
-fundatii :4.0 cm
-stalpi: 2.5cm
-grinzi: 3.0cm
-placa p.a. suprastructura: 2.0cm

Nota:
1. Planurile de rezistenta se vor citi cu planurile de arhitectura si instalatii!
2. Toate planurile de fundatii se vor citi impreuna!

NOTA:
1. Trasarea in plan a constructiei se va face conform planului de situatie.
2. In urma forajului geotehnic F1 se poate distinge urmatoarea stratificatia litologica:
- 0,00 .. 0,60 m. : Sol vegetal;
- 0,60 .. 1,40 m. : Praf nisipos argilos vartos cafeniu cu pietris mic;
- 1,40 .. 2,70 m : Nisip argilos vartos galben cafeniu cu intercalatii ruginii si concretiuni calcaroase cu rar pietris mic;
- 2,70 .. 7,00 m : Pietris cu nisip mare cafeniu roscat in stare de indesare medie.
3. Apa subterana nu a fost intalnita in timpul executarii forajului. In areale invecinate freaticul a fost intalnit la -8.0m de la cota terenului. Sunt asteptate variatii pe verticale de cca. 1.5-2.0m. in functie de regimul pluviometric.
4. Se recomanda ca teren de fundare stratul de praf nisipos argilos vartos cafeniu.
5. Capacitatea portanta a terenului la adancimea de 2.00m fata de cota terenului natural, este : pconv = 180 kPa.
6. La executarea săpăturilor va fi chemat la fata locului atât autorul studiului geotehnic cât şi proiectantul de rezistenţă, pentru întocmirea procesului verbal de receptie calitativă a terenului de fundare si confirmarea cotei de fundare a constructiei;
7. Ultimii 15cm de săpătură se vor excava în ziua începerii betonării, pentru a nu se modifica caracteristicile parametrilor fizico-mecanici ai terenului de fundare;
8. Se va proiecta un sistem unitar şi etanş-reţea perimetrală construcţiei de colectare şi drenare a apelor meteorice de pe acoperiş prin jgeaburi şi tuburi PVC/PE si cu trotuare cu lăţimea I>1,0m şi 5% pantă spre exterior cu scopul eliminării surselor de apă care pot influenţa negativ şi grav fundaţiile construcţiei proiectate în exploatare;
9. Executantul isi va stabili tehnologia proprie de executie si isi va instrui personalul din subordine in specificul lucrarilor si pentru evitarea oricarui pericol in timpul executiei.
10. La executia lucrarilor se vor respecta cu strictete normele specifice de protectia muncii precum si igiena in constructii , conform Legea 319/2006, HG1425/2006 si HG300/2006.
11. Lucrarile de cofrare , armare si betonare se vor face respectand prevederile normativului NE 012/2010 si C56-85.
12. Aceasta plansa nu poate fi folosita pentru construire inainte de obtinerea autorizatiei de construire.

PROIECTANT GENERAL: ASOCIEREA

BAU STARK S.R.L.
Str. Rudeni, Nr. 38, Chitila, Jud. Ilfov
Tel: 0749 998 670, 021 320 49 45
e-mail: office@baustark.ro
Reg.Com.: J23/1447/18/01/2016
CUI: RO 30917324

MINIMED SOLUTIONS S.R.L.
Calea Giulesti, Nr. 23, Sector 6, Bucuresti
Tel: 021.538.35.10
Reg.Com.: J40/12797/2005
CUI: RO 23144807

PROFESSIONAL TECH CONSTRUCT DESIGN S.R.L. (FOSTA HOSPITAL PROJECT & CONSULTING S.R.L.)
Soseaua Oteleşti - Pantelimon, Nr. 44, Sector 3
Tel: 021.345.67.72
Reg.Com.: J40/4448/2006
CUI: RO 18488010

HOSPITAL TECHNICAL SOLUTIONS S.R.L.
Soseaua Oteleşti - Pantelimon, Nr. 44, Sector 3
Tel: 037.203.24.65
Reg.Com.: J40/6134/2018
CUI: RO 39252806

PROIECTANT DE SPECIALITATE REZISTENTA:

BAU STARK S.R.L.
Str. Rudeni, Nr. 38, Chitila, Jud. Ilfov, Sector 1, Bucuresti
Tel: 0749 998 670, 021 320 49 45
e-mail: office@baustark.ro
Reg.Com.: J23/1447/18/01/2016
CUI: RO 30917324

	NUME	SEMNATURA
SEF DE PROIECT	Arh. Eugen Banuta	
PROIECTAT	Ing. Catalin Damian	
PROIECTAT/DESENAT	Ing. Catalin Damian	

BENEFICIAR:

JUDETUL ARGES - SPITALUL DE URGENTA PITESTI

DENUMIRE PROIECT:

EXTINDERE SI DOTARE SPATII DE URGENTA SI AMENAJARI INCINTA SPITALUL JUDETEAN DE URGENTA PITESTI

ADRESA PROIECT: ALEEA SPITALULUI NR. 36, PITESTI

TITLUL PLANSEI:

TRONSON 2
PLAN ARMARE TALPI FUNDATII

PROIECT NR. BSTK186

FAZA: P.T. + D.E.

SPECIALITATEA: REZISTENTA

SCARA	DATA	REVIZIA	PLANSA
1: 50	2021	00	1

R 12