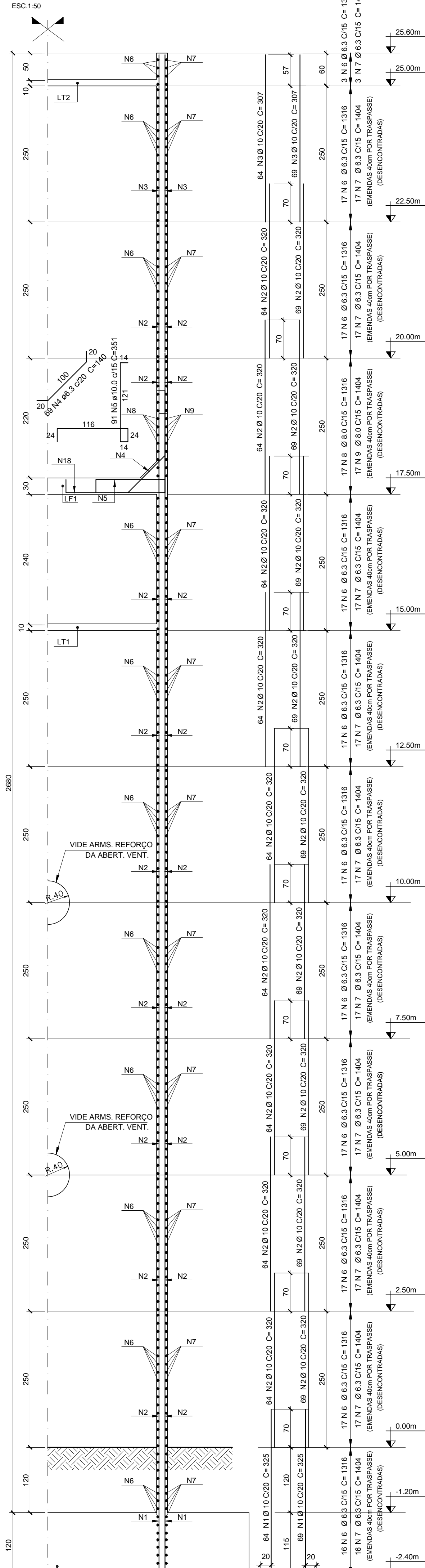
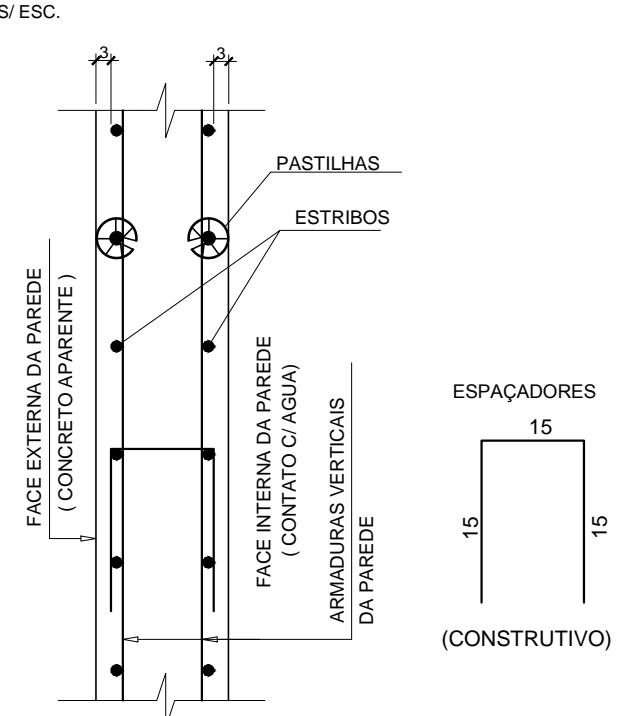


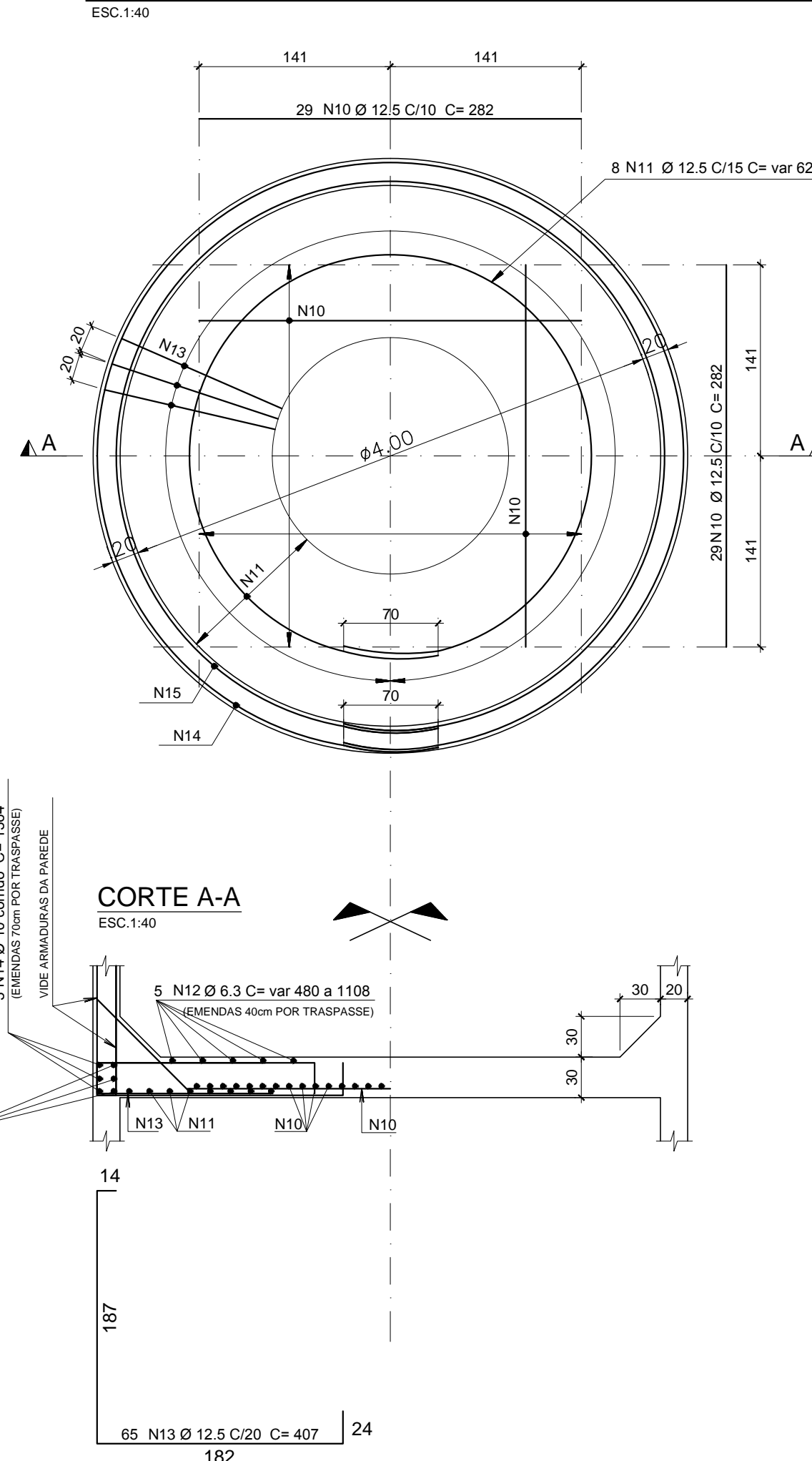
ARMADURAS DA PAREDE



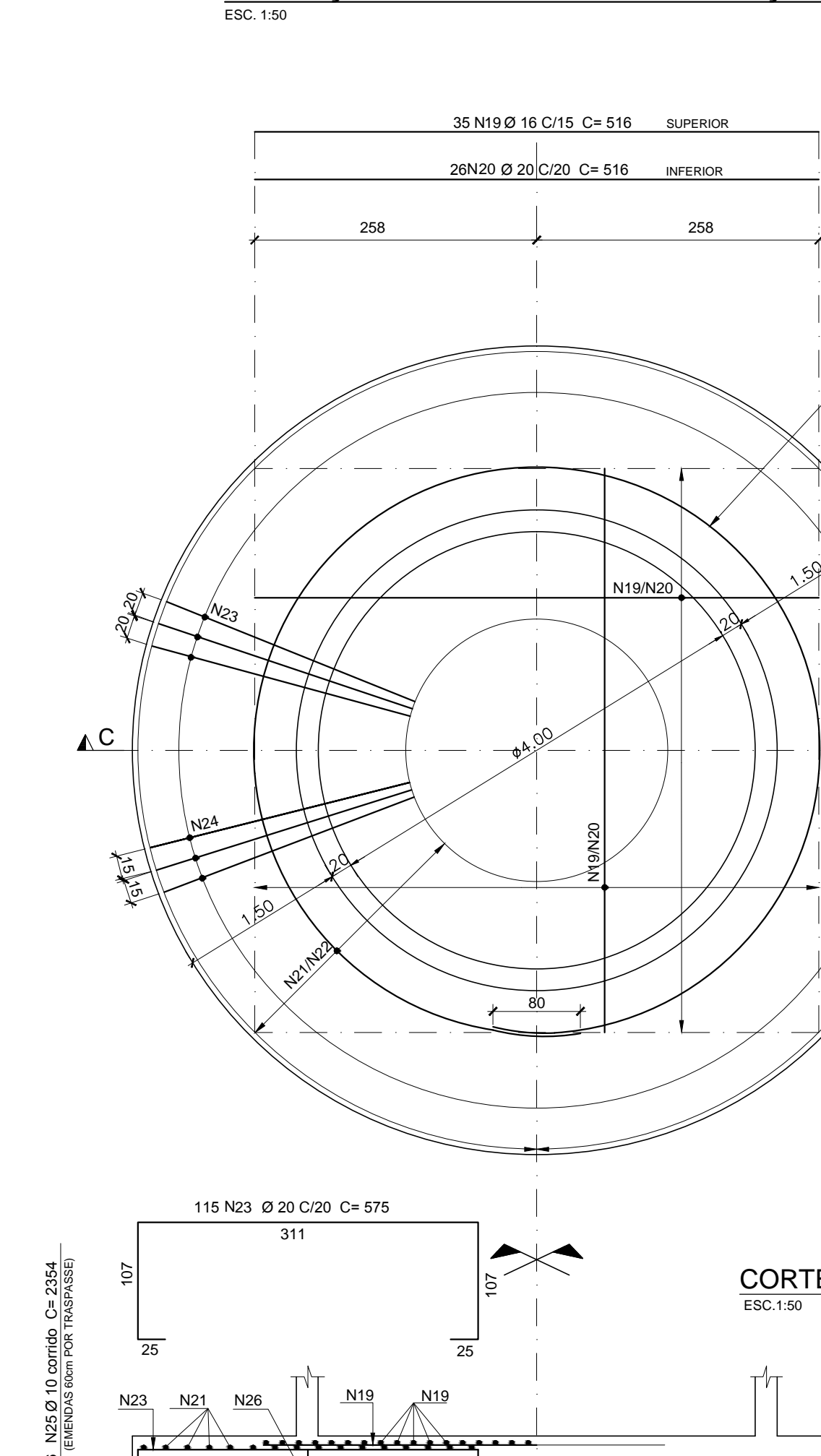
DET. COBRIMENTO DA PAREDE



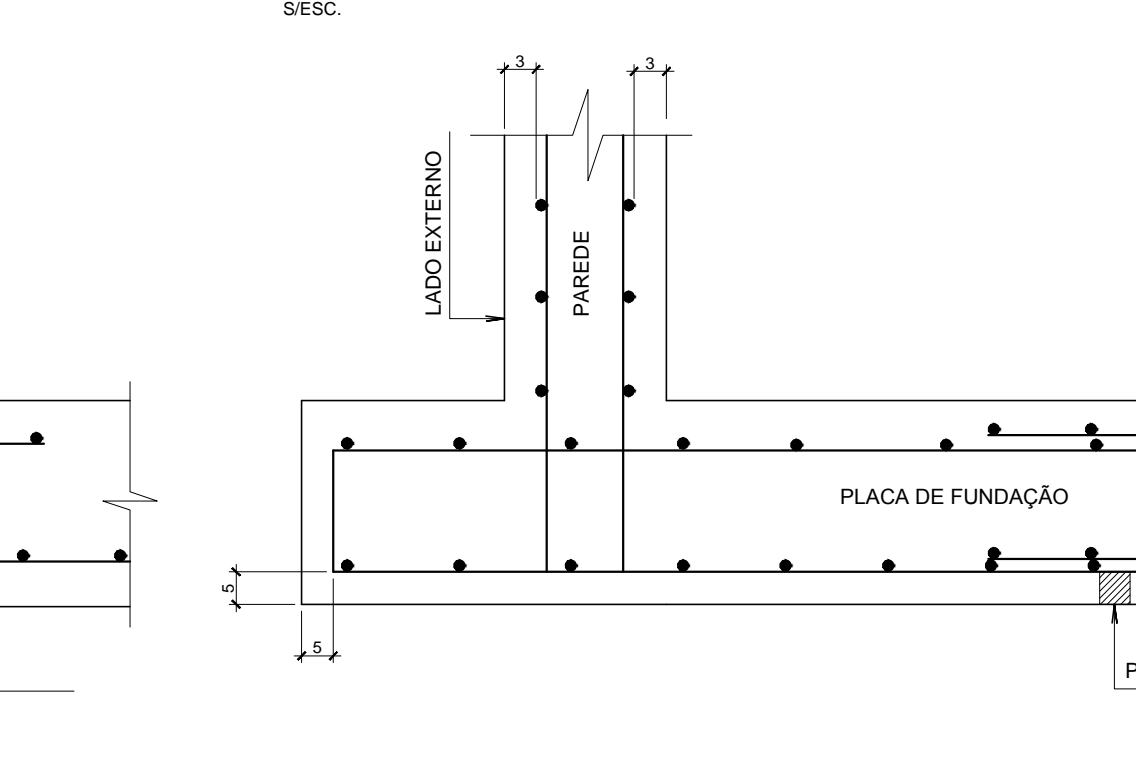
ARMAÇÃO DA LAJE DE FUNDO - LF1 h=30cm



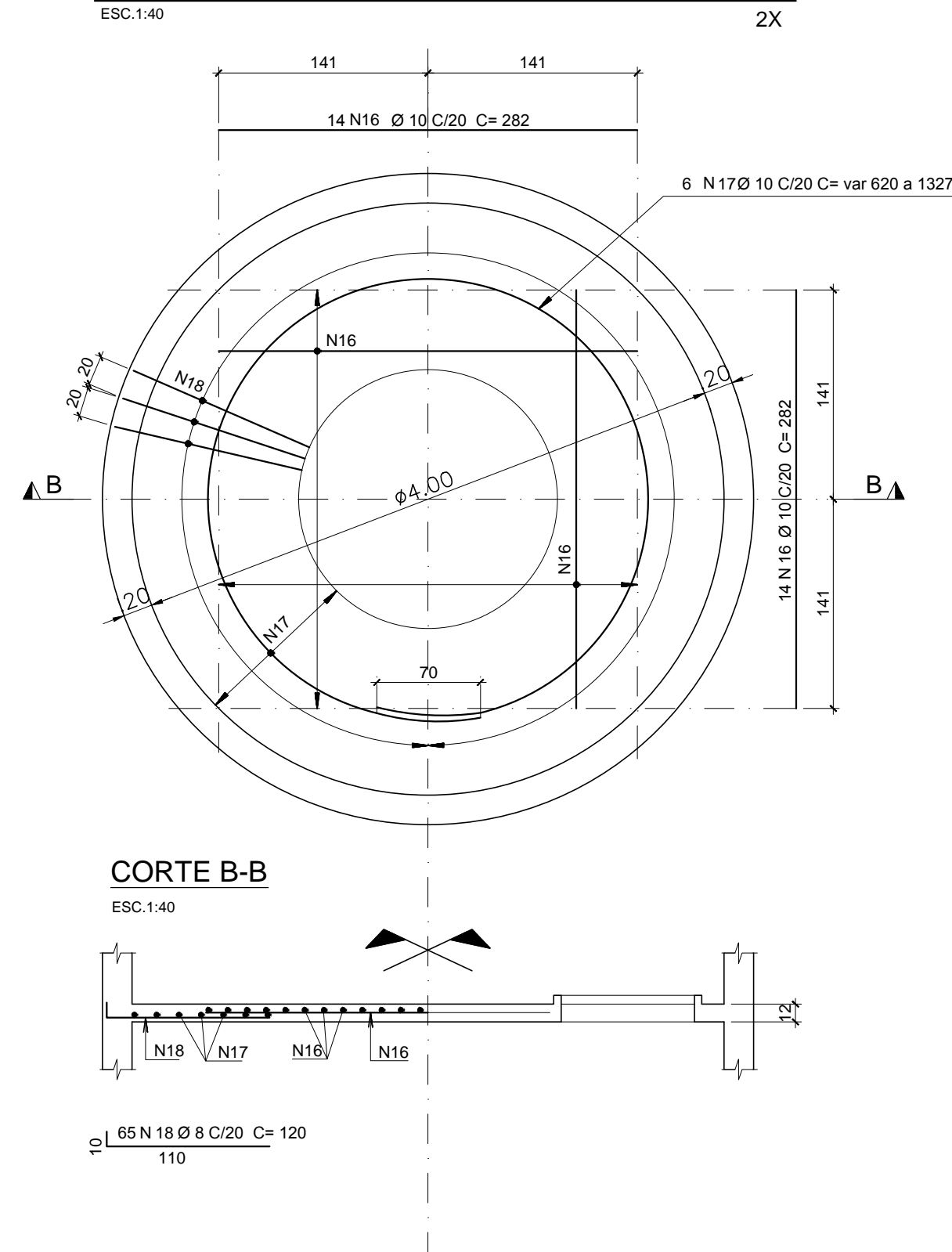
ARMAÇÃO DA PLACA DE FUNDAÇÃO



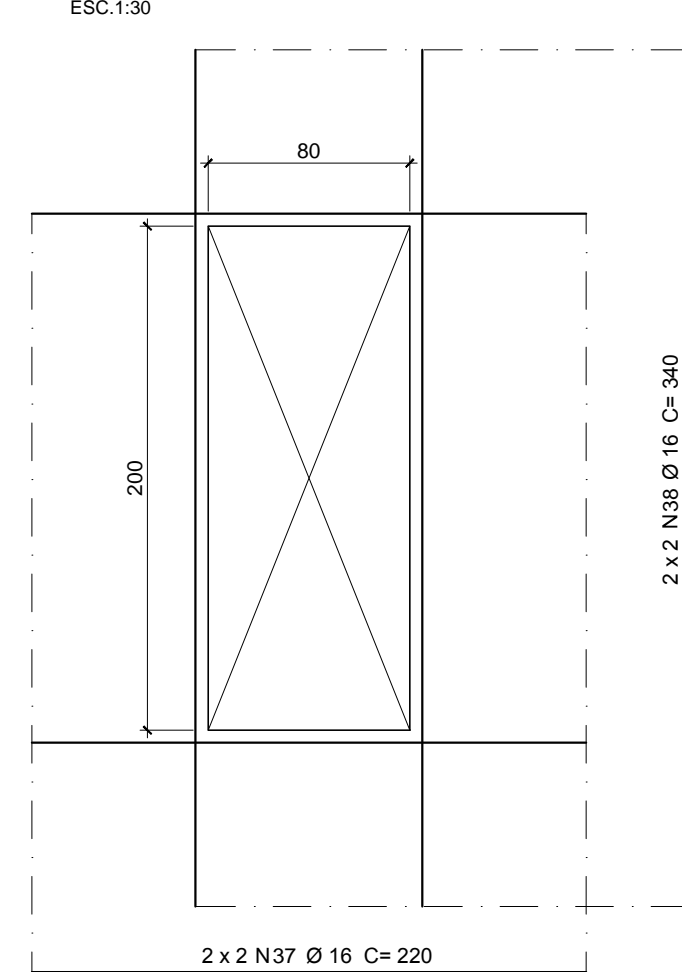
DET. COBRIMENTO DA PLACA DE FUNDAÇÃO



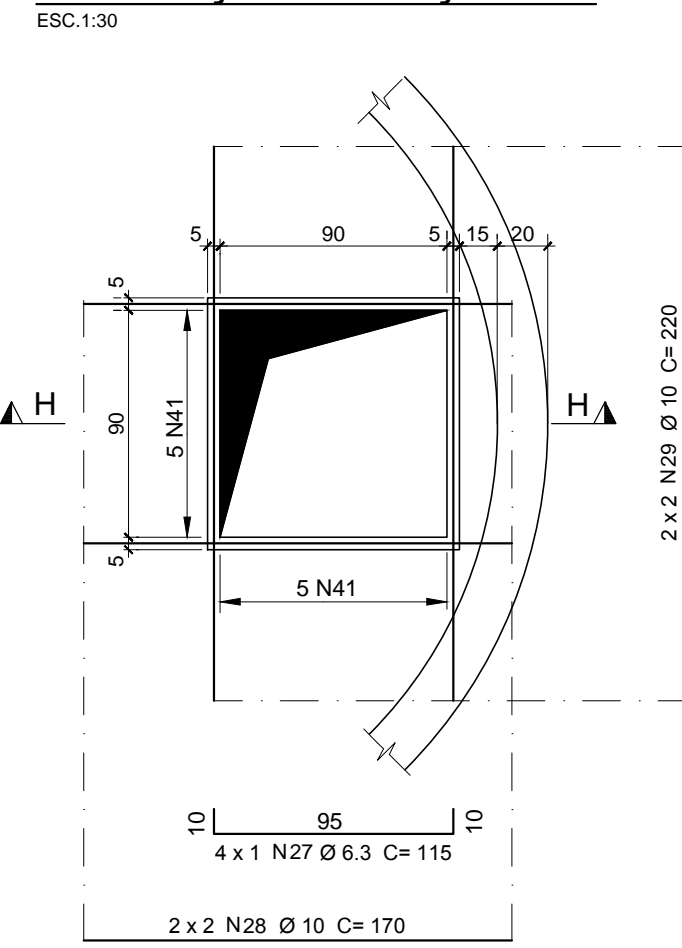
ARMAÇÃO DA LAJES - LT1=LT2 h=12cm



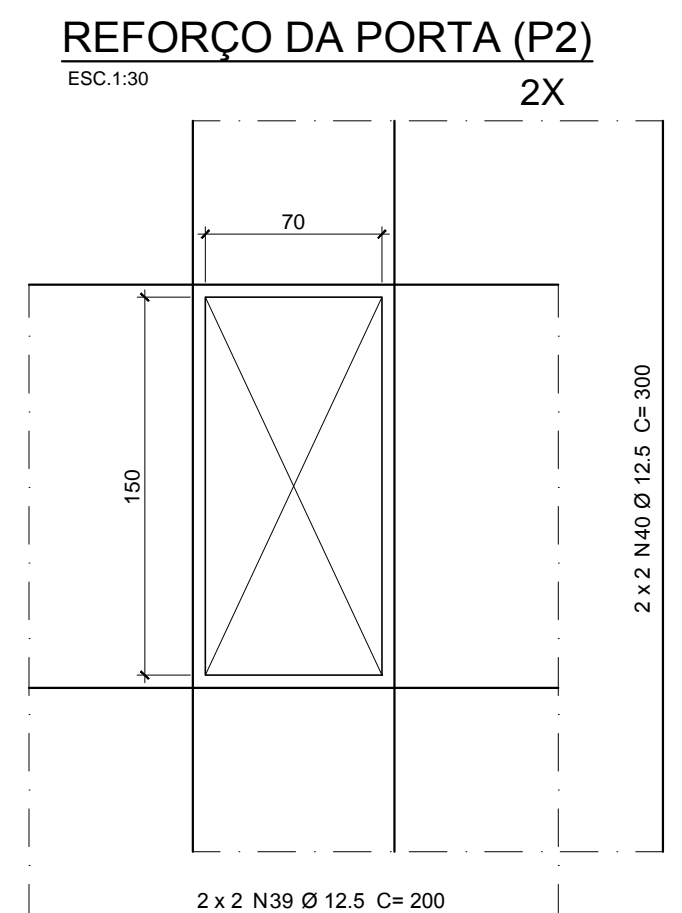
REFORÇO DA PORTA (P1)



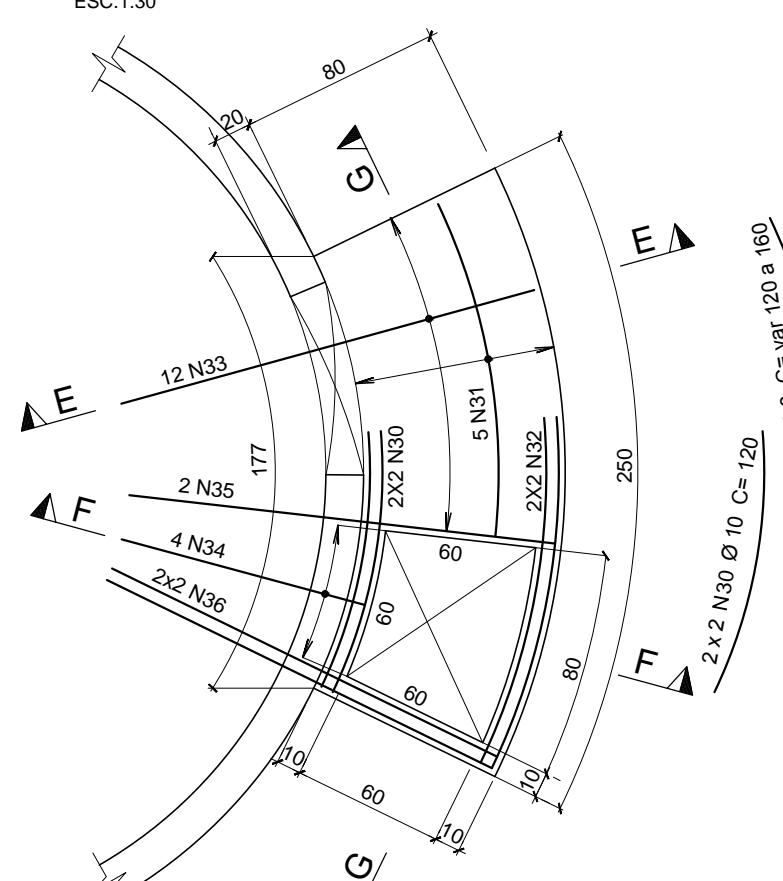
REFORÇO DO ALÇAPÃO



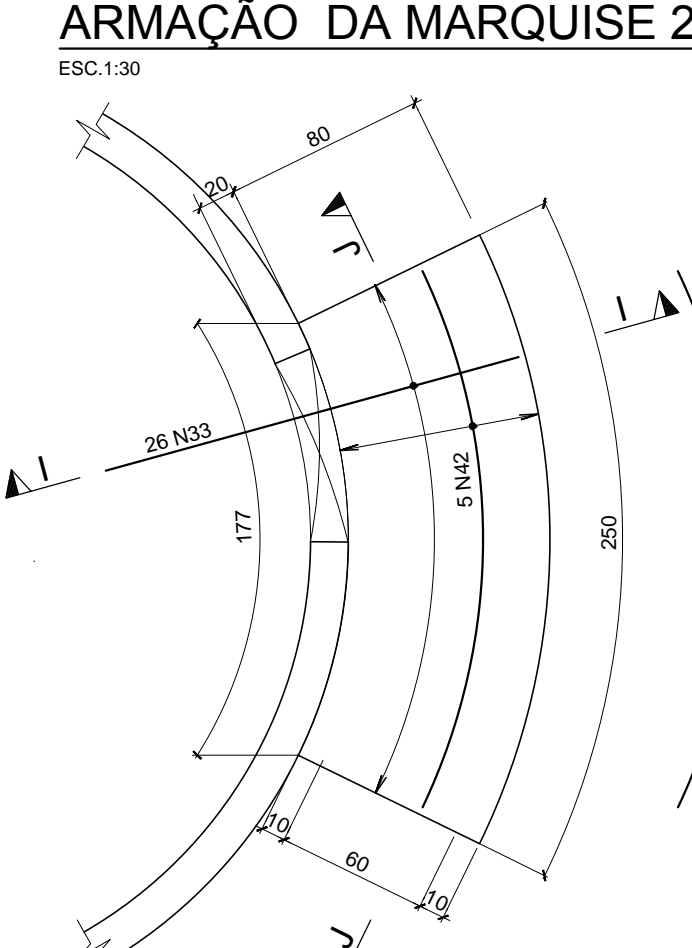
REFORÇO DA PORTA (P2)



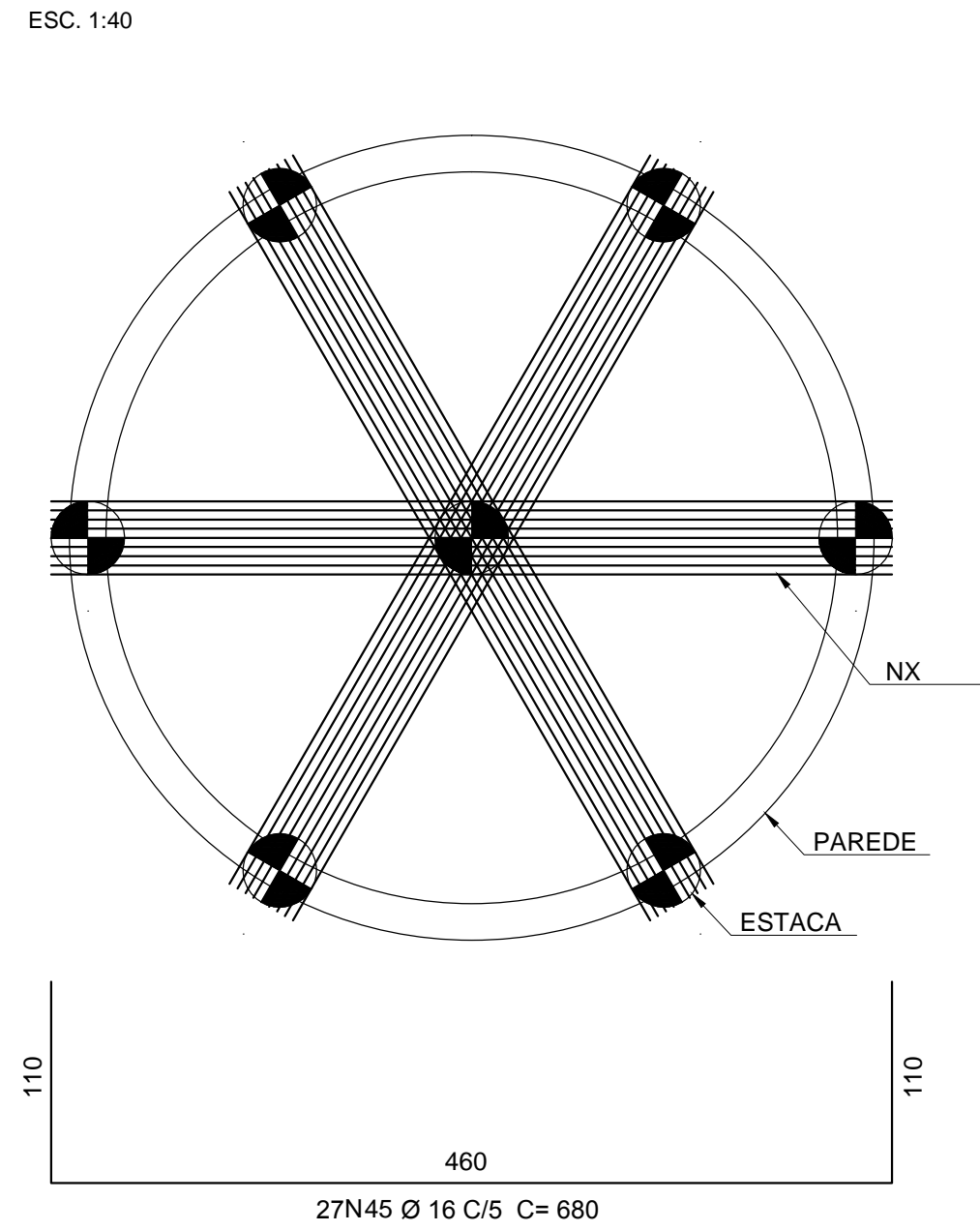
ARMAÇÃO DA MARQUISE 1



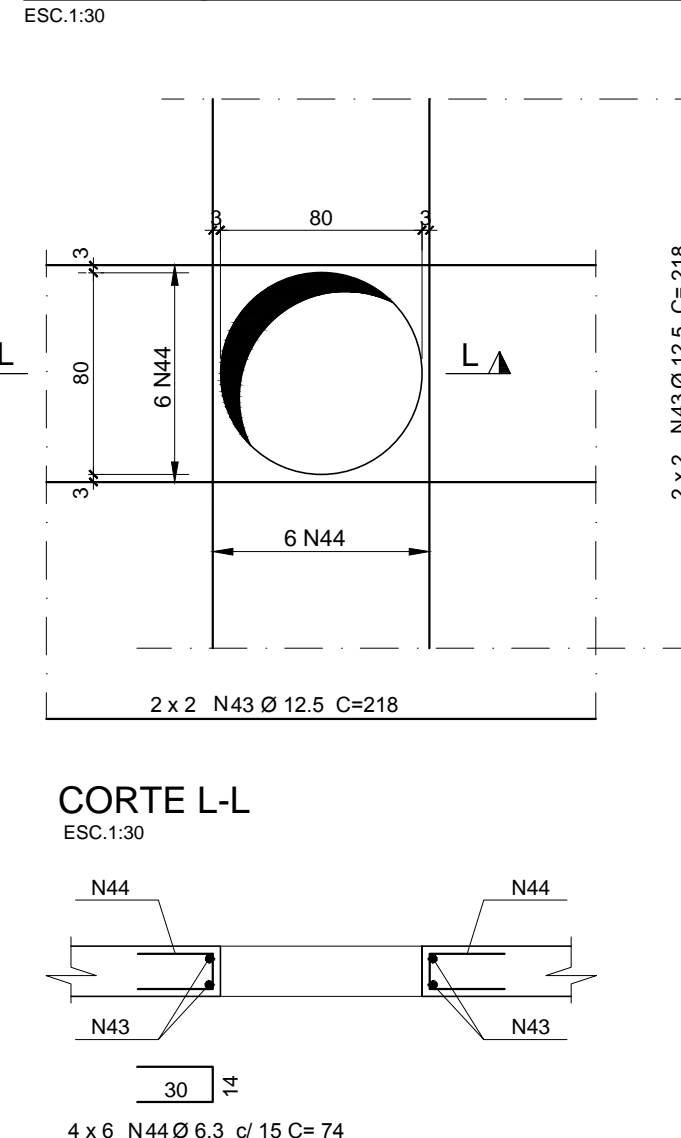
ARMAÇÃO DA MARQUISE 2



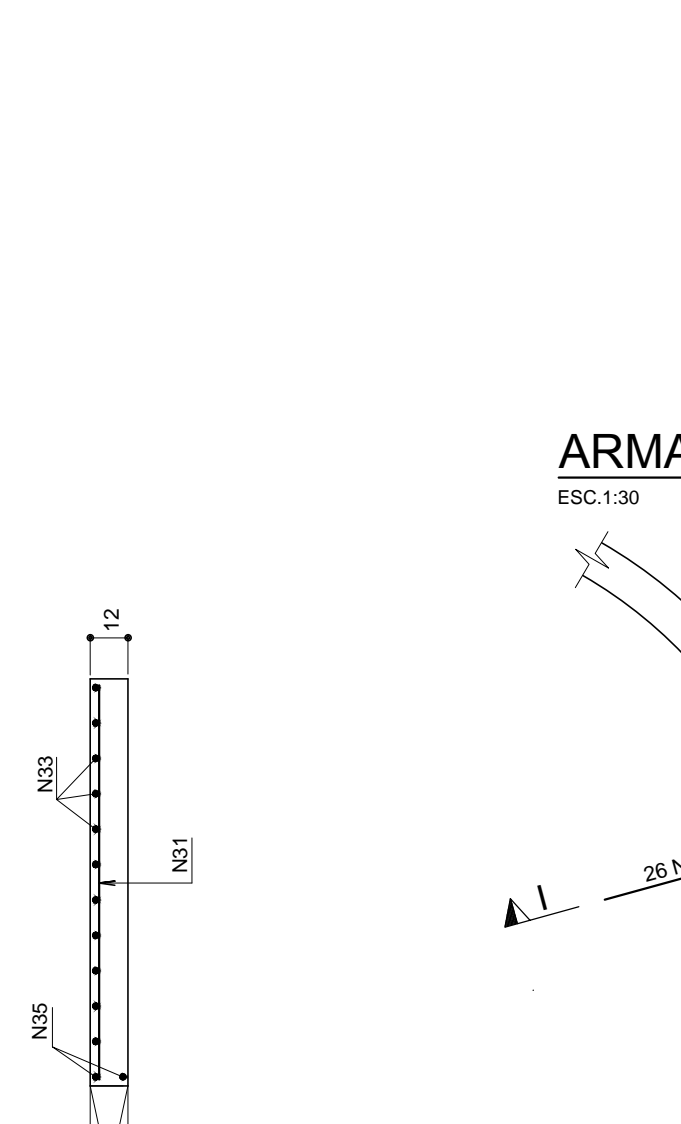
ARMAÇÃO SOBRE ESTACAS



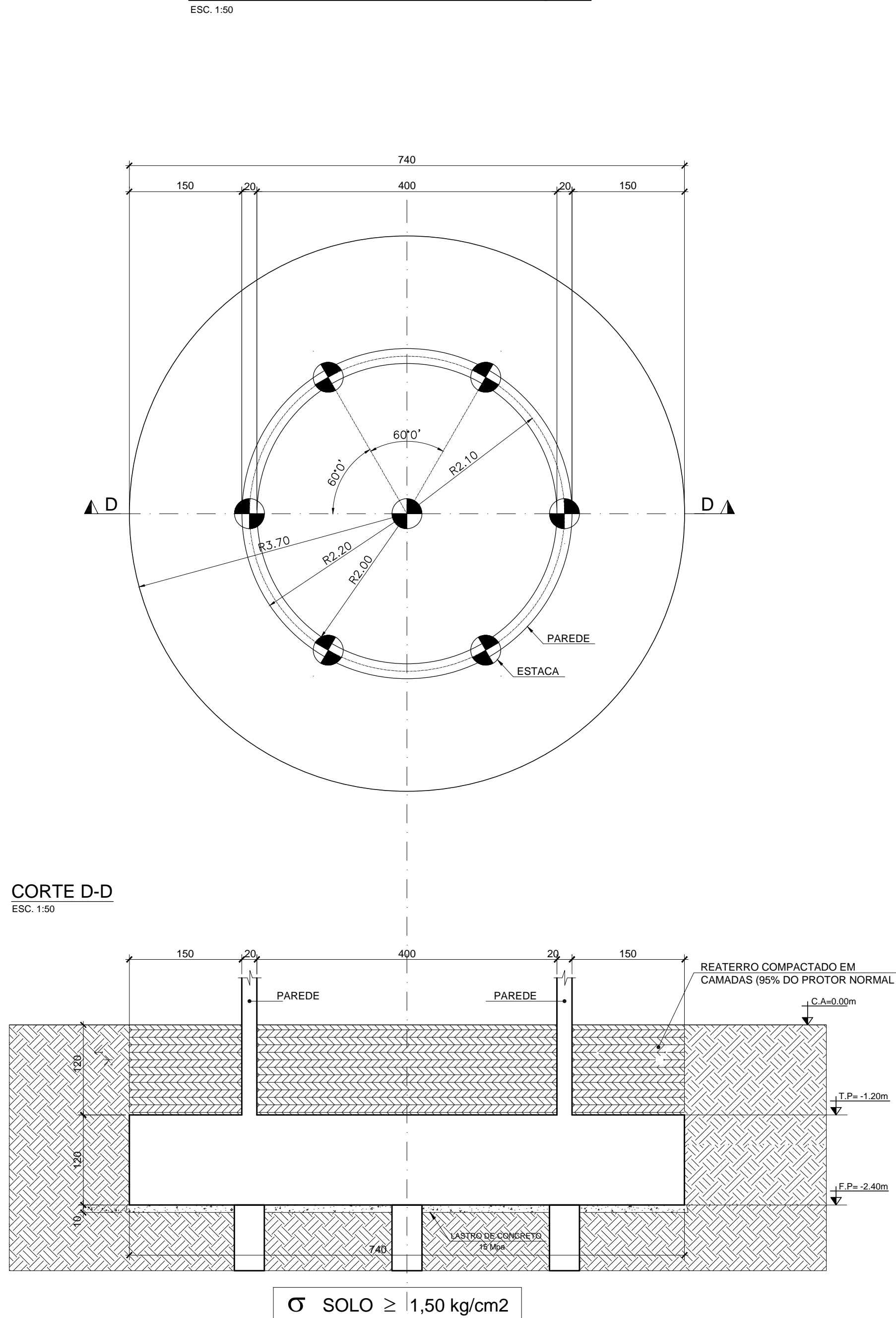
REFORÇO DAS ABERTURAS DE VENTILAÇÃO



DETALHA DA ESTACA



FUNDAÇÃO DA PLACA DE FUNDAÇÃO



NOTAS:

- FUNDAÇÃO DEFINIDA A PARTIR DO RELATÓRIO DE SONDAJEM REALIZADO EM 06/09/2007 POR CONGRESSO SDA LTDA.

$$\sigma_{SOLO} \geq 1,50 \text{ kg/cm}^2$$

RELATÓRIO DO AÇO

Obs:
- Estaca tipo rito.
- Resistência característica da argamassa é de 25 MPa.
- Consumo mínimo de cimento da argamassa é de 600 kg/m³, conforme NBR 6122.

Simboliza	Estaca	Quantidade
	de	
	(cm)	7

Relação do aço

ACO	N	DIAM	Q	UNIT	C.TOTAL
CASO	46	6,3	140	115	18100
	47	10,0	35	400	14000

Resumo do aço

ACO	DIAM	C.TOTAL	PESO + 10%
CASO	6,3	140	43,3
	10,0	35	243,1
PESO TOTAL			286,4
CASO			286,4

Vol. de Argamassa total (C-25) = 3,57 m³

POS.	Ø	Q	COMPONENTES	TOTAL (m)
1	10	133	325	432,25
2	10	1197	329	3830,40
3	10	133	307	408,31
4	6,3	69	140	96,60
5	10	91	351	319,41
6	6,3	172	1316	2263,52
7	6,3	172	1404	2414,88
8	8	17	1316	223,72
9	8	17	1404	238,68
10	12,5	68	282	163,56
11	12,5	8	VAR.	77,88
12	6,3	5	VAR.	30,70
13	12,5	65	407	264,55
14	10	3	1364	40,92
15	10	3	1275	38,25
16	10	28	262	79,96
17	10	6	VAR.	58,41
18	8	65	120	78
19	16	72	516	371,52
20	20	52	516	268,32
21	16	13	VAR.	208,46
22	12,5	17	VAR.	272,60
23	20	115	575	661,25
24	20	153	229	336,60
25	10	6	2264	141,24
26	12,5	14	294	41,16
27	6,3	4	115	4,60
28	10	4	170	6,80
29	10	4	220	8,80
30	10	4	120	4,80
31	6,3	5	VAR.	7
32	8	4	135	5,40
33	8	38	220	76
34	8	4	120	4,80
35	10	2	200	4
36	10	4	200	8
37	16	4	220	8,8
38	16	4	340	13,6
39	12,5	8	209	16
40	12,5	8	300	24
41	6,3	20	59	10
42	10	5	VAR.	10,70
43	12,5	32	218	68,76
44	6,3	24	74	26,74
45	16	27	680	183,60

Ø	COMPIMENTO	PESO
6,3	4.507,98	1.297,90
8	626,60	250,64
10	5.381,25	3.396,49
12,5	929,51	929,51
16	785,98	1.287,57
20	1.266,17	3.165,43
TOTAL		10.206,63

CONCRETO FCK=25 MPa	132,19 m³
FORMA FUNDAÇÃO	34,29 m²
FORMA CONC. APARENTE	710,45 m²
ESCAVAÇÃO	107,47 m³
REATERRO	37,92 m³

OBSERVAÇÕES
Concreto a usar: fck = 25 MPa.
Medidas expressas em centímetros. Escalas indicadas no desenho.
Não tomar medidas do desenho com régua (escala).
Observar comprimentos mínimos de traços (armaduras e esperas) exigidos.
Obedecer cobrimentos das armaduras segundo as normas da ABNT e o projeto.
Disponibilizar armaduras de pele (cortela) quando se indicar no desenho da ferragem.
Jamais alterar a distribuição das armaduras nas respectivas seções.
Taxa admissível do terreno informada: 0,20 MPa.
No caso de dúvidas, ou na suspeita de engano no desenho, contatar o calculista.

00	EMISSÃO INICIAL	Verificado	25/08/2013
REVISÃO	DESCRIÇÃO	VISTO	DATA
UNIVERSIDADE FEDERAL DO AMAZONAS PREFEITURA DO CAMPUS			
CAMPUS UNIVERSITÁRIO PARINTINS RESERVATÓRIO CAP. 85,45 M³			
TÍTULO ESTRUTURA DE CONCRETO DETALHES DAS PAREDES, LAJES, PORTAS, ALÇAPÕES E FUNDAÇÃO			
ELABORADO	DATA	PROJETO	APROVADO
REVISADO	25/08/2013	25/08/2013	25/08/2013
13.24-EC-09.dwg			

13.24-EC-UN