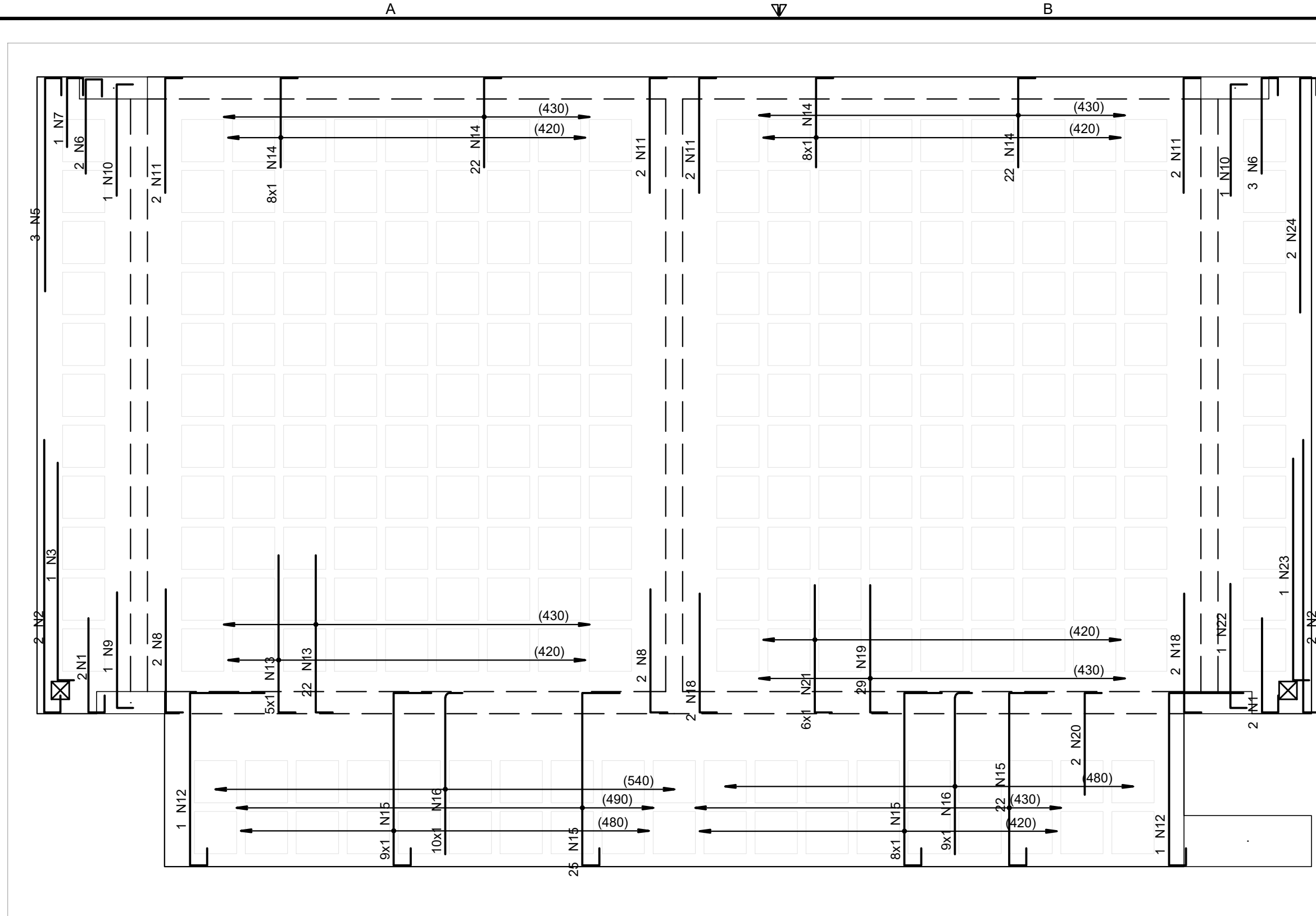
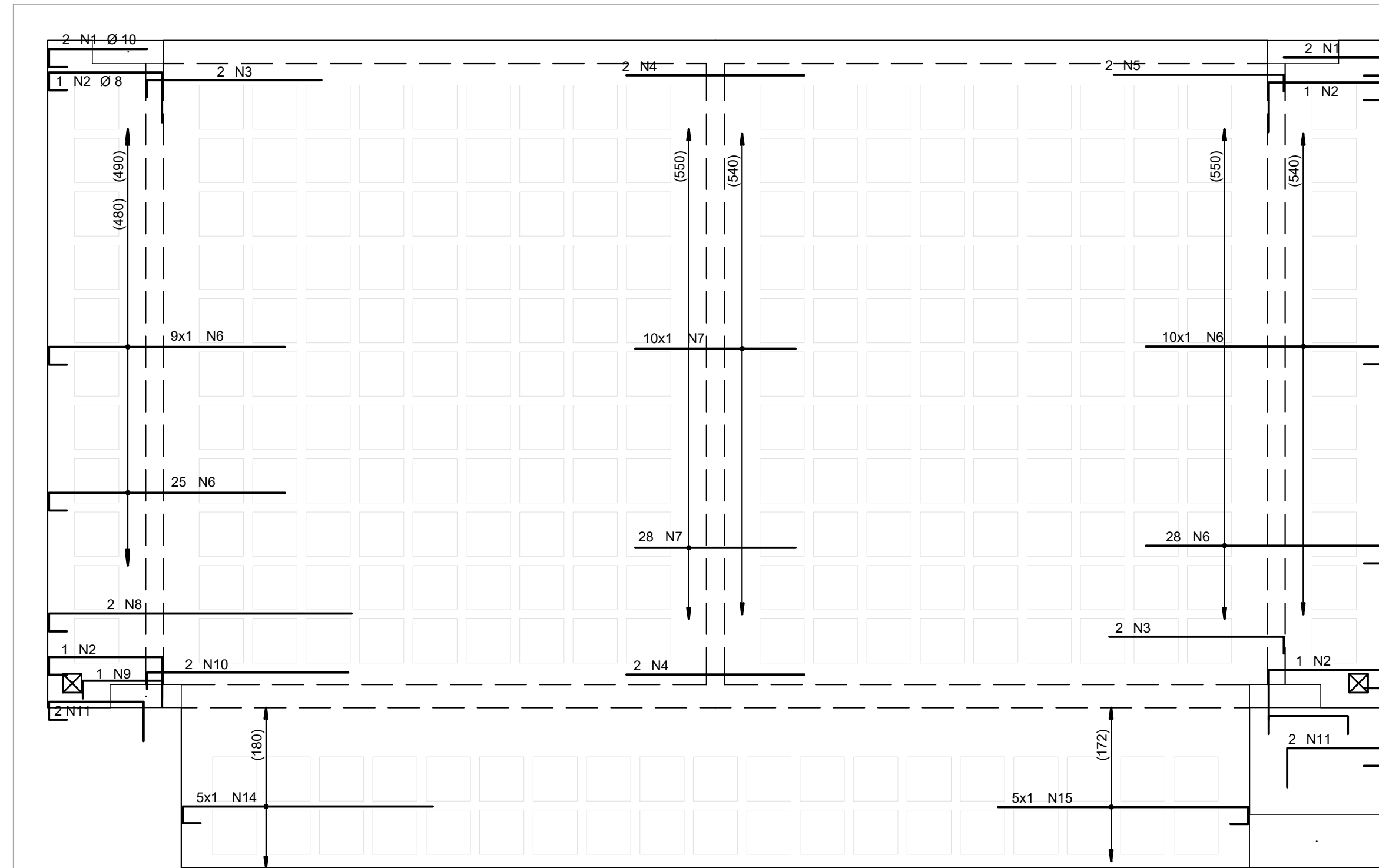




ARMADURA NEGATIVA SECUNDÁRIA PAVIMENTO LAJE [EL. +1210.00]
 ESCALA: 1/50



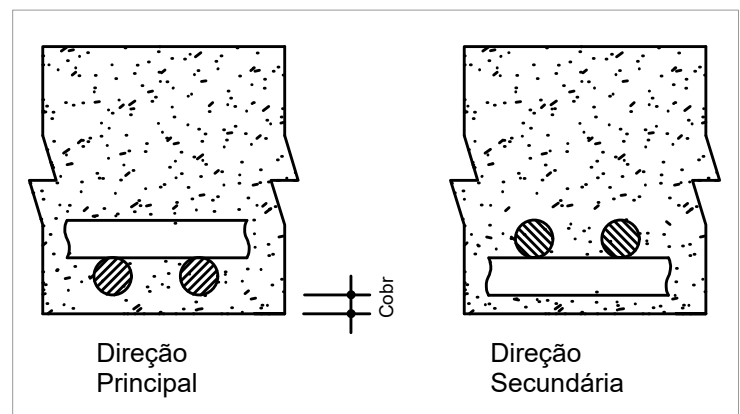
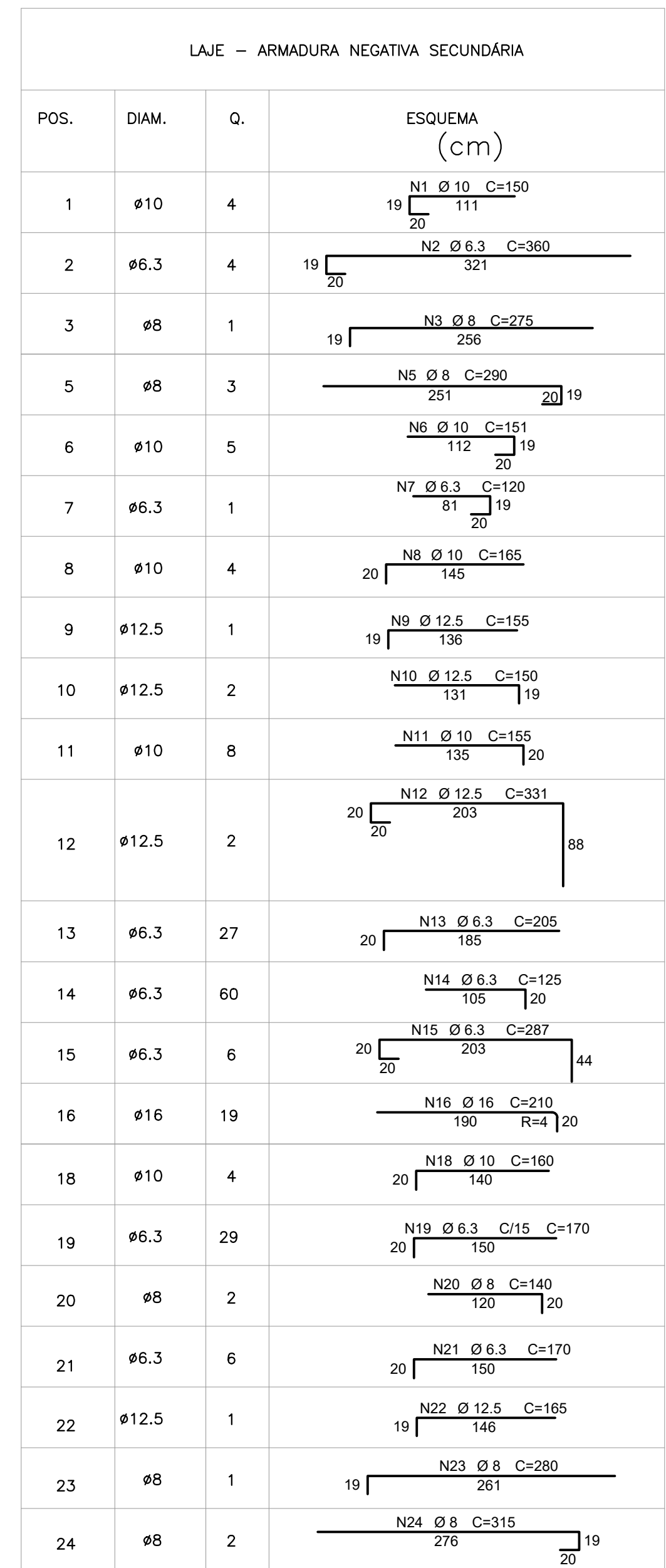
ARMADURA NEGATIVA PRINCIPAL PAVIMENTO LAJE [EL. +1210.00]

AÇO	POS	BIT	QUANT	COMPRIMENTO	
				UNIT	TOTAL
		mm		cm	cm
LAJE - Armadura negativa secundária					
50A	1	10	4	150	600
50A	2	6,3	4	360	1440
50A	3	8	1	275	275
50A	5	8	3	290	870
50A	6	10	5	130	650
50A	7	6,3	3	120	360
50A	8	10	4	165	660
50A	9	12,5	1	155	155
50A	10	12,5	2	155	300
50A	11	10	8	155	1240
50A	12	12,5	2	331	662
50A	13	6,3	27	205	5535
50A	14	6,3	60	150	7500
50A	15	6,3	64	287	18368
50A	16	16	19	210	3990
50A	18	10	4	160	640
50A	19	6,3	29	170	4930
50A	20	8	2	140	280
50A	21	6,3	6	170	1020
50A	22	12,5	1	165	165
50A	23	8	1	280	280
50A	24	8	2	315	630

RESUMO DE AÇO			
AÇO	BIT mm	COMPR m	PESO kgf
50A	6.3	389	95
50A	8	23	9
50A	10	38	23
50A	12.5	13	12
50A	16	40	63
Peso Total	50A =		203 kgf

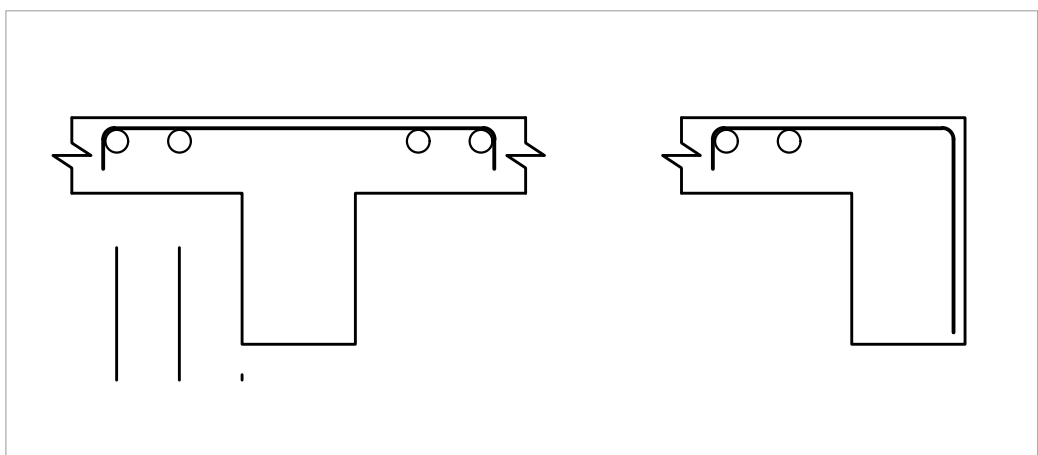
AÇO	POS	BIT	QUANT	COMPROMETIMENTO	
				UNIT	TOTAL
mm			cm	cm	
LAJE - Armadura negativa principal					
50A	2	10	4	150	600
50A	3	8	4	2213	8852
50A	4	8	4	2115	860
50A	4	8	2	200	800
50A	5	8	2	210	840
50A	6	6,3	72	305	21960
50A	7	6,3	38	180	6840
50A	8	8	2	380	760
50A	9	10	2	129	258
50A	10	8	2	245	490
50A	11	6,3	4	190	760
50A	14	10	5	320	1600
50A	15	10	5	160	800
60A	17	5	30	1140	34200

RESUMO DE AÇO			
AÇO	BIT	COMPR	PESO
	mm	m	kgf
60A	5	342	53
50A	6.3	296	72
50A	8	42	17
50A	10	41	25
Peso Total	60A =		53 kgf
Peso Total	50A =		114 kgf



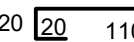
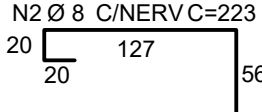
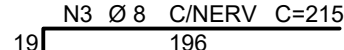
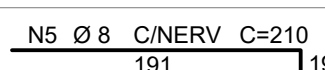
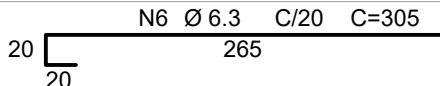
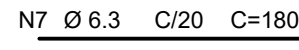
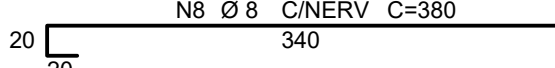
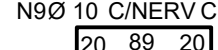
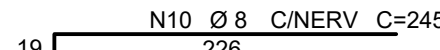
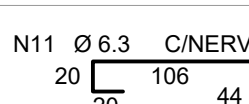
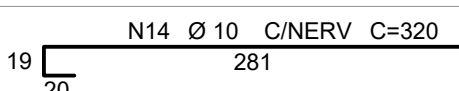
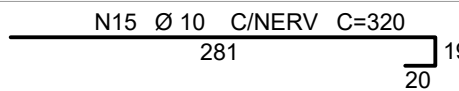
DETALHE GENÉRICO DO ALOJAMENTO DE ARMADURAS POSITIVAS

SEM ESCALA



DETALHE TÍPICO DE FERROS DE DISTRIBUIÇÃO DE ARMADURA NEGATIVA

ESCALA: 1/50

LAJE – ARMADURA NEGATIVA PRINCIPAL			
POS.	DIAM.	Q.	ESQUEMA (cm)
1	Ø10	4	N1 Ø 10 C/NERV C=150 
2	Ø8	4	N2 Ø 8 C/NERV C=223 
3	Ø8	4	N3 Ø 8 C/NERV C=215 
4	Ø8	4	N4 Ø 8 C/NERV C=200 
5	Ø8	2	N5 Ø 8 C/NERV C=210 
6	Ø6.3	72	N6 Ø 6.3 C/20 C=305 
7	Ø6.3	38	N7 Ø 6.3 C/20 C=180 
8	Ø8	2	N8 Ø 8 C/NERV C=380 
9	Ø10	2	N9 Ø 10 C/NERV C=129 
10	Ø8	2	N10 Ø 8 C/NERV C=245 
11	Ø6.3	4	N11 Ø 6.3 C/NERV C=190 
14	Ø10	5	N14 Ø 10 C/NERV C=320 
15	Ø10	5	N15 Ø 10 C/NERV C=320 
17		30	

OBSERVAÇÕES

1. DIMENSÕES E NÍVEIS EM CONFORME COM O PROJETO ARQUITETÔNICO, EXCETO ONDE INDICADO O CONTRÁRIO;
2. CONCRETO ESTRUTURAL Fck=25MPa, COM FATOR AGUA-CIMENTO (A/C) ≤ 0,60 E MÓDULO DE ELASTICIDADE (E₀) ≥ 28.000 MPa;
3. CARACTERÍSTICAS DOS MATERIAIS: Fck=250 kgf/cm², Ecs=21450 kgf/cm² E DIMENSA MÁXIMA DO AGREGADO DE 19mm
4. USAR CIMENTO PORTLAND TIPO 25 MPa ANTES DO 15º DIA ACOMPANHADA DE RESULTADOS DE ENSAIO;
5. A SOLICITAÇÃO DOS CARREGAMENTOS DEVERÁ SER ULTIADA AOS 28 DIAS, DA DATA DA CONCRETAGEM OU MEDIANTE ANÁLISE DOS RESULTADOS DE ENSAIO;
6. AGRESSIVIDADE AMBIENTAL (II), E IMPORTANTE E OBRIGATORIO RESPEITAR OS COBRIMENTOS DAS ARMADURAS:
 - 6.1. PILARES = 2 CM, VIGAS = 2 CM, LAJES = 1,5 CM;
 - 6.2. OBRIGATORIO RESERVAR 2 CM DE COBERTURA DAS ARMADURAS DOS ELEMENTOS EM CONTATO COM O SOLO;
 - 6.3. 4 CM DE 4 CM, VIGAS = 3 CM, LAJES = 3 CM, ESTACAS = 4 CM, BLOCOS DE FUNDAÇÃO = 4 CM;
 - 6.4. CURA UMDA DOS ELEMENTOS DE CONCRETO POR 7 DIAS, SEM EXCEÇÃO;
 - 6.5. DEVERÁ SER VERIFICADO ANTES DA CONCRETAGEM, A MONTAGEM, ENCONTROS E O TRAVAMENTO DAS PEÇAS DAS FORMAS;
 - 6.6. A TOPOGRAFIA DO TERRENO NATURAL E AS COTAS DE PROJETO DEVERÃO SER CONFIRMADAS PARA LOCAÇÃO DA ESTRUTURA;
7. DEVIDO A INEXISTÊNCIA DE RELATÓRIOS DE SONDADEG, PARA O PRÉ-DIMENSIONAMENTO DOS ELEMENTOS DE FUNDAÇÃO FOI CONSIDERADO UM SOLO ARGILO-ARENOSO DE BAIXA RESISTÊNCIA E COESÃO COM SPT CONFORME TABELA NAS FRANCHAS ESPECÍFICAS DE FUNDAÇÃO.
8. AS ARMADURAS DAS ESTACAS FORAM PRÉ-DIMENSIONADAS COMO ARMADURAS MÍNIMAS, NÃO EXECUTAR;
9. OS LAJADOS DE SONDADEG DEVEREM SER REALIZADOS PARA O REDIMENSIONAMENTO CORRETO DE TODA A ESTRUTURA DE FUNDAÇÃO DE ACORDO COM A TABELA.
10. QUALQUER ALTERAÇÃO DE NÍVEL, ESTRUTURAL, COMO FUROS, CORTES, SÓ PODERÁ SER REALIZADA APOS ANÁLISE E AUTORIZAÇÃO DO PROJETISTA RESPONSÁVEL.

REVISÃO	DESCRIÇÃO	TIPO	ELABORADO	VERIFICADO	DATA
00	EMISSION INICIAL	B	EDS	ENC	28/01/2022

TIPOS DE EMIÇÃO	A - PRELIMINAR B - P/ APROVAÇÃO C - P/ CONHECIMENTO	D - APROVADO E - P/ CONSTRUÇÃO F - "AS BUILT"	G - CANCELADO
-----------------------	---	---	---------------


Consórcio Minas Projetos

ELABORAÇÃO: **CONSÓRCIO MINAS PROJETOS**
 RUA DESEMBARGADOR JORGE FONTANA, Nº 80 – SALA 1303, BELVEDERE
 BELD HORIZONTE-MG – CEP: 30.320-870
 TEL: (31) 3347-4405 / (31) 3347-7079 / (31) 3571-1920
 EMAIL: contato@grupoprojetosengenharia.com.br



MUNICÍPIO DE ARAGUARI
GOIÁS

REALIZAÇÃO:
PREFEITURA MUNICIPAL ARAGUARI

PRAÇA GETÚLIO VARGAS, 65 CENTRO – ARAGUARI
MINAS GERAIS | CEP: 38600-132
TEL: (34)3690-3000

PRAÇA GETÚLIO VARGAS
CENTRO - ARAGUARI / MG, 38600-132

PROJETO ESTRUTURAL

AUTORA DO PROJETO:		CONTRANTE DO PROJETO:	
 JULIANA GONÇALVES OLIVEIRA CREA - MG - 239787/D		RESPONSÁVEL DA CONTRATANTE:	
DATA: JANEIRO/2022	ESCALA: INDICADA	CÓDIGO: PRJ-EST	
TÍTULO DOS DESENHOS: ARMADURAS PAVIMENTO LAJE [EL. +1210.00] DA ÁREA DO PALCO DETALHES		PRANCHAL: 20 /40	
DIREITOS AUTORES RESERVADOS. PROIBIDO REPRODUÇÃO, DIVULGAÇÃO OU ALTERAÇÃO SEM ORDEM EXPRESSA DO AUTOR.		TÍTULO DOS DESENHOS: PRJ-EST-EXE-ARG-PGV-0101-REV00	