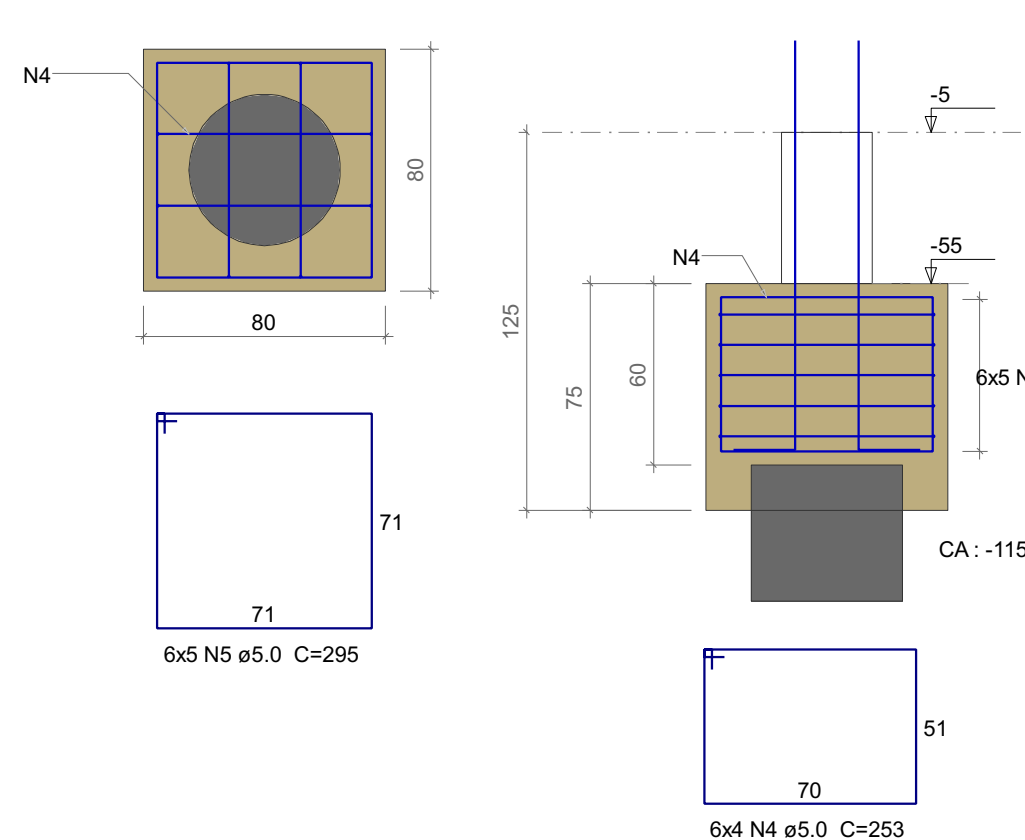
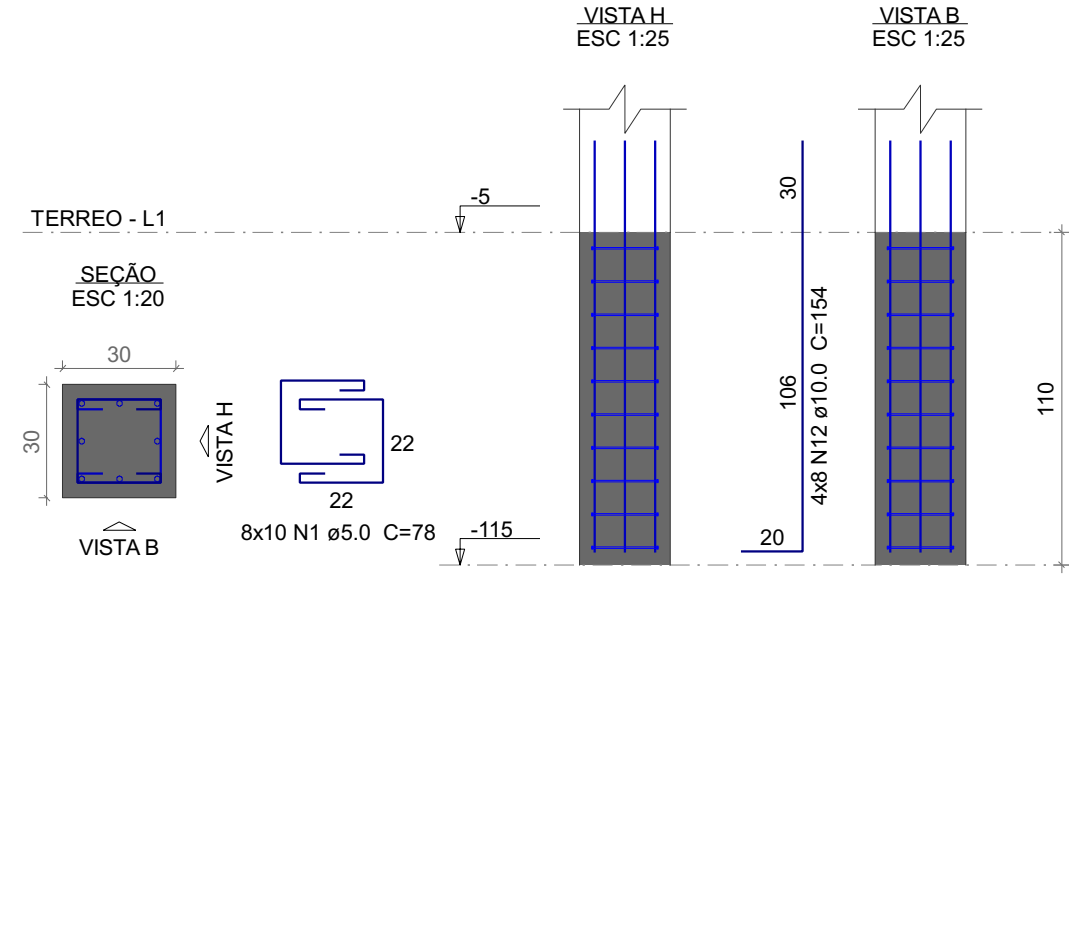


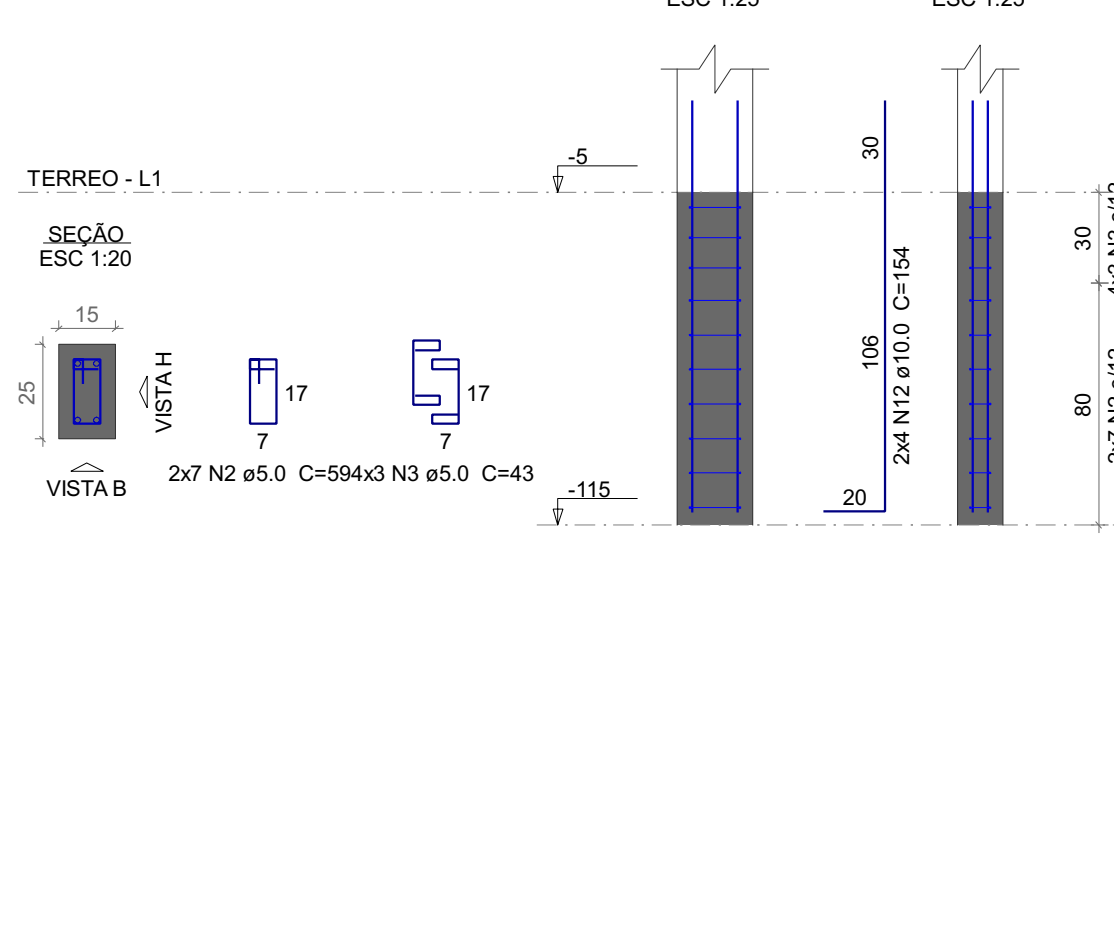
BPA1=BPA3=BPA7=BPA11=BPA19=BPA20
1xHCM50
PLANTA
ESC 1:25



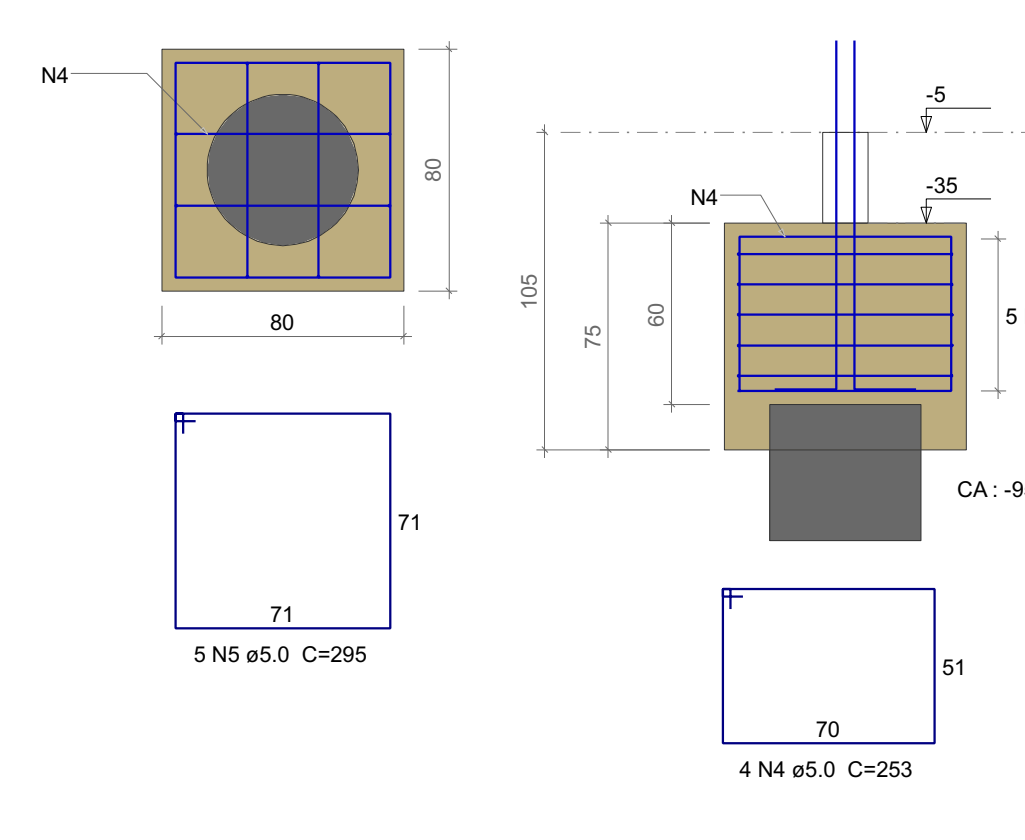
PA3=PA11=PA19=PA20



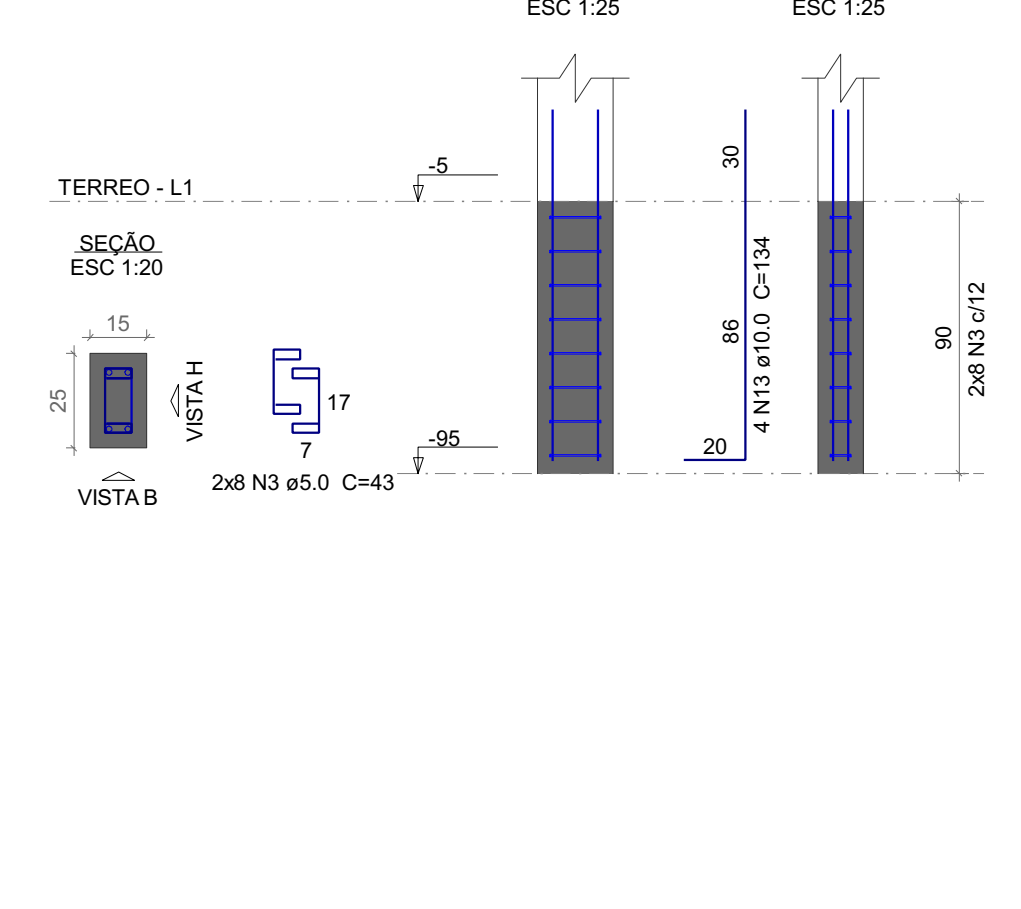
PA1=PA7



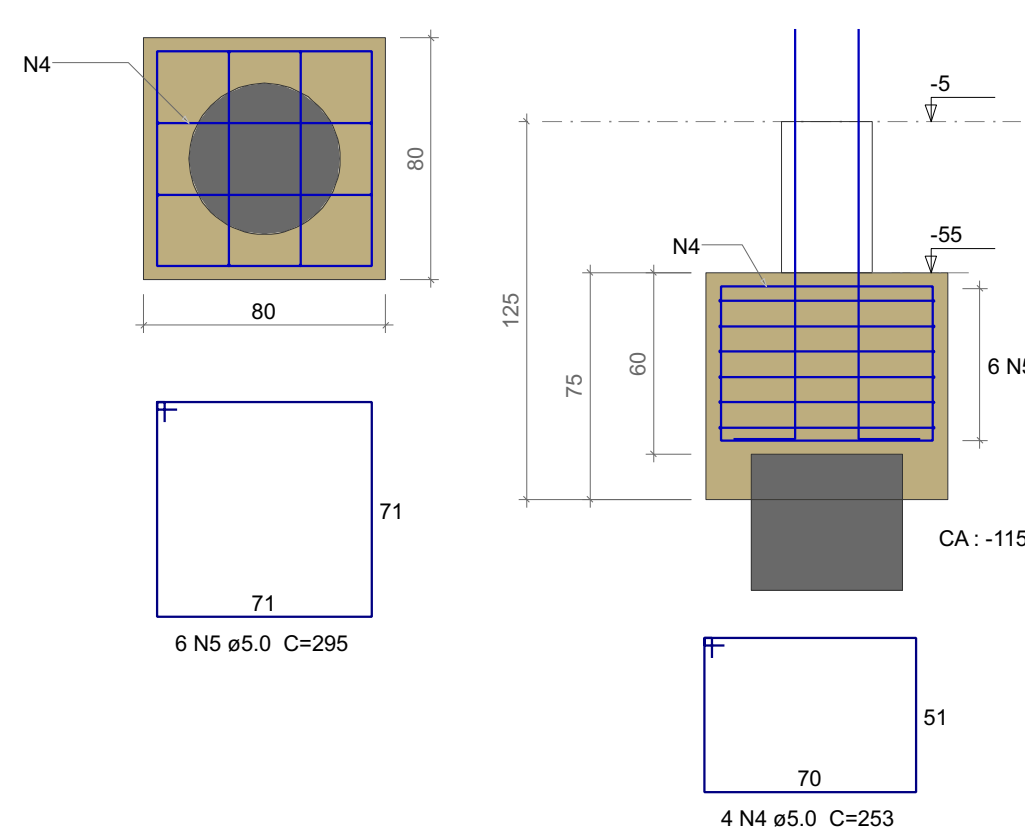
BPA2
1xHCM50
PLANTA
ESC 1:25



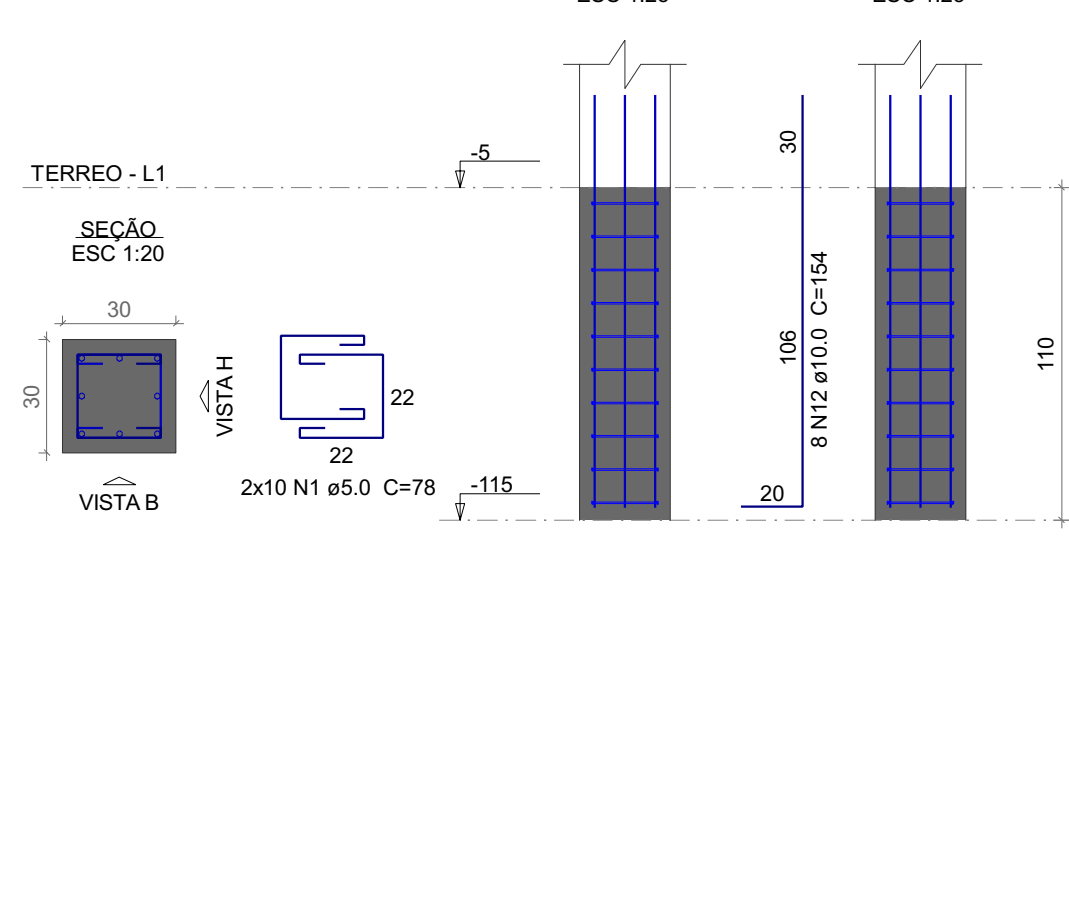
PA2



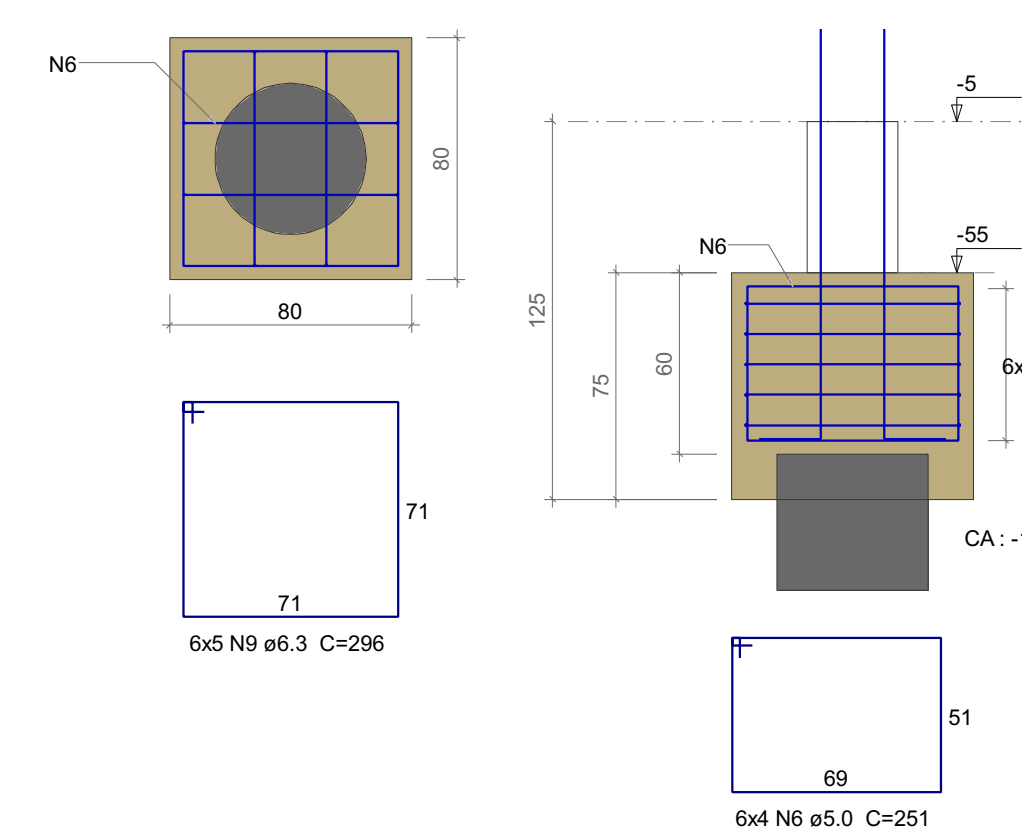
BPA4=BPA25
1xHCM50
PLANTA
ESC 1:25



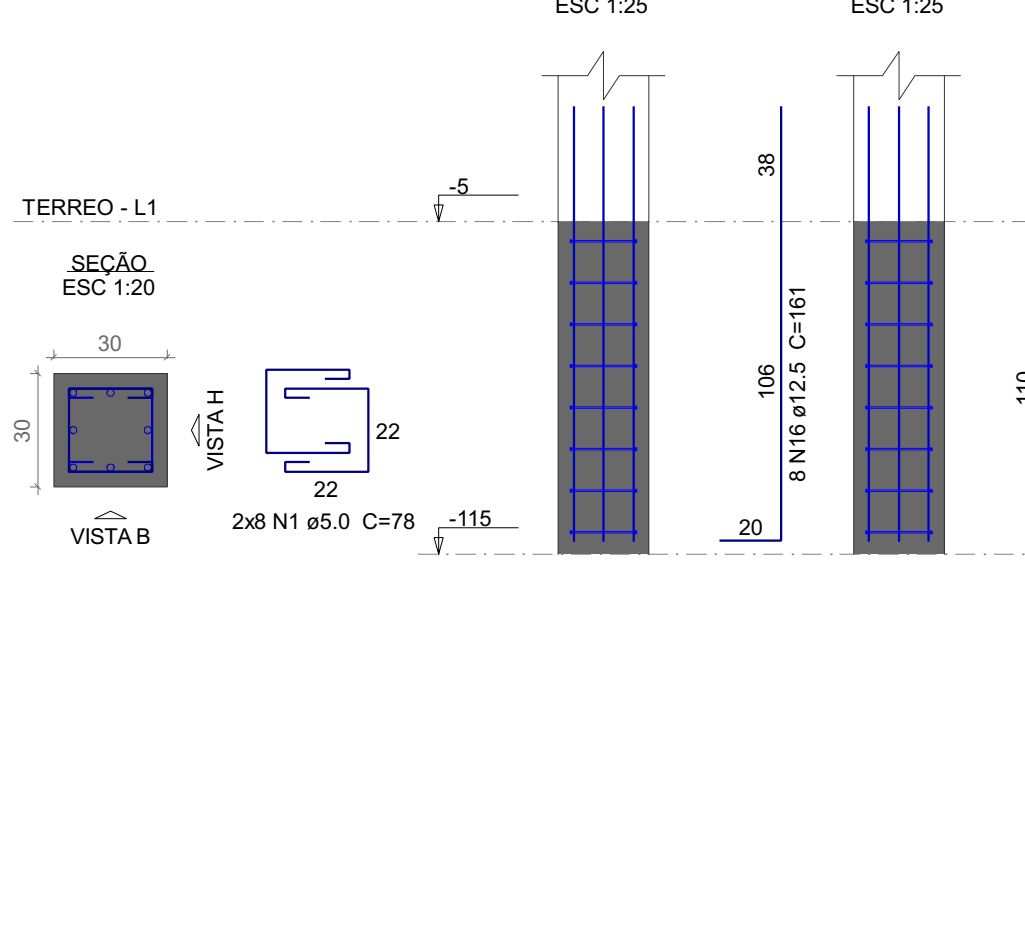
PA4=PA25



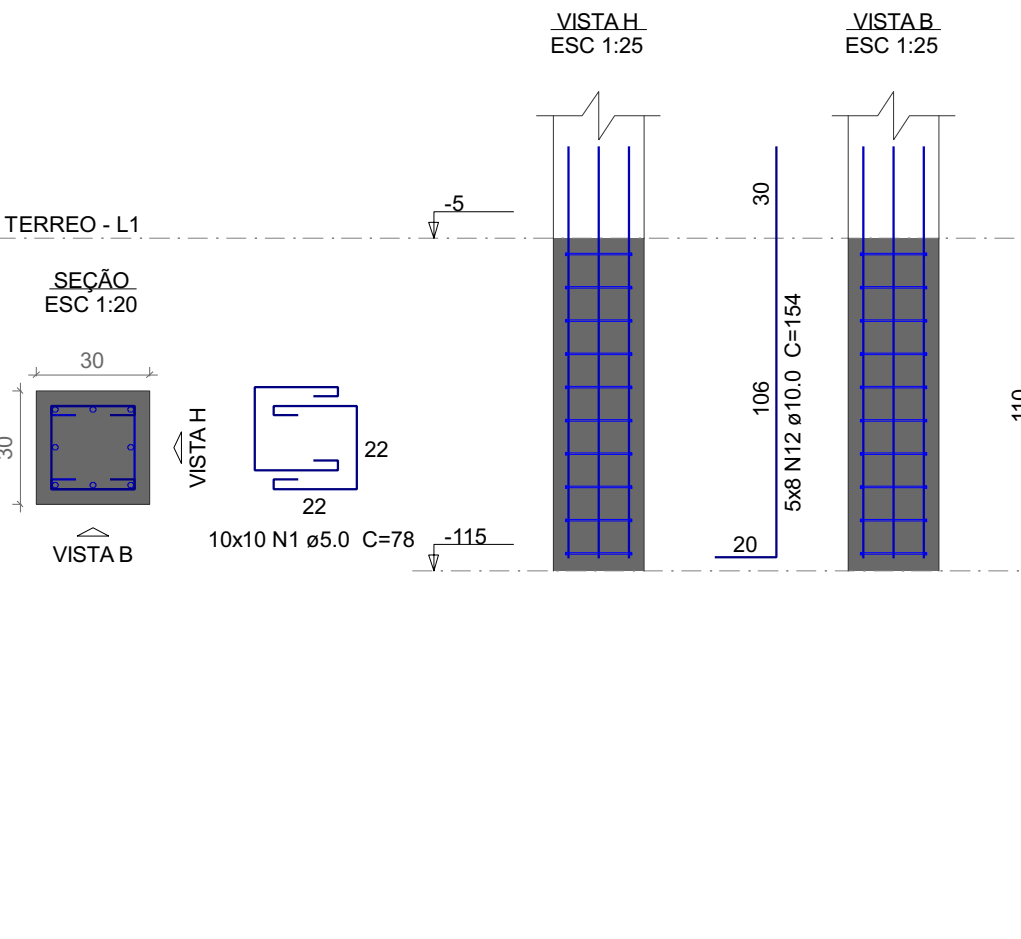
BPA8=BPA10=BPA12=BPA21=BPA23=BPA24
1xHCM50
PLANTA
ESC 1:25



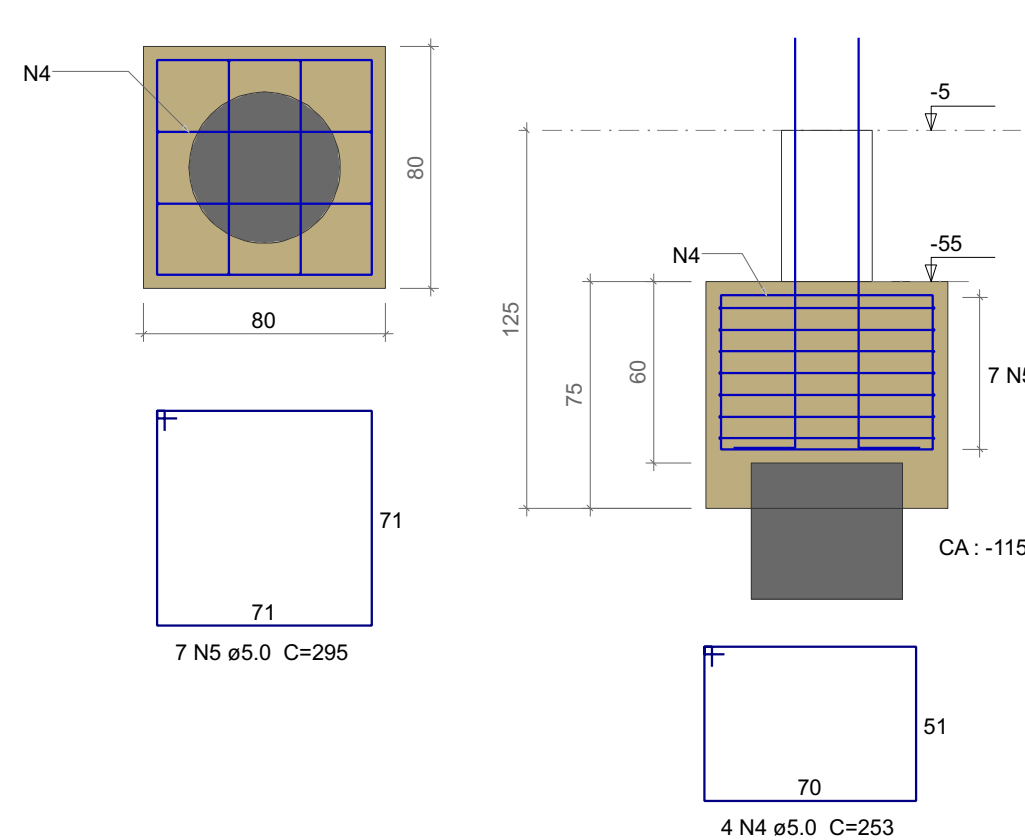
PA23



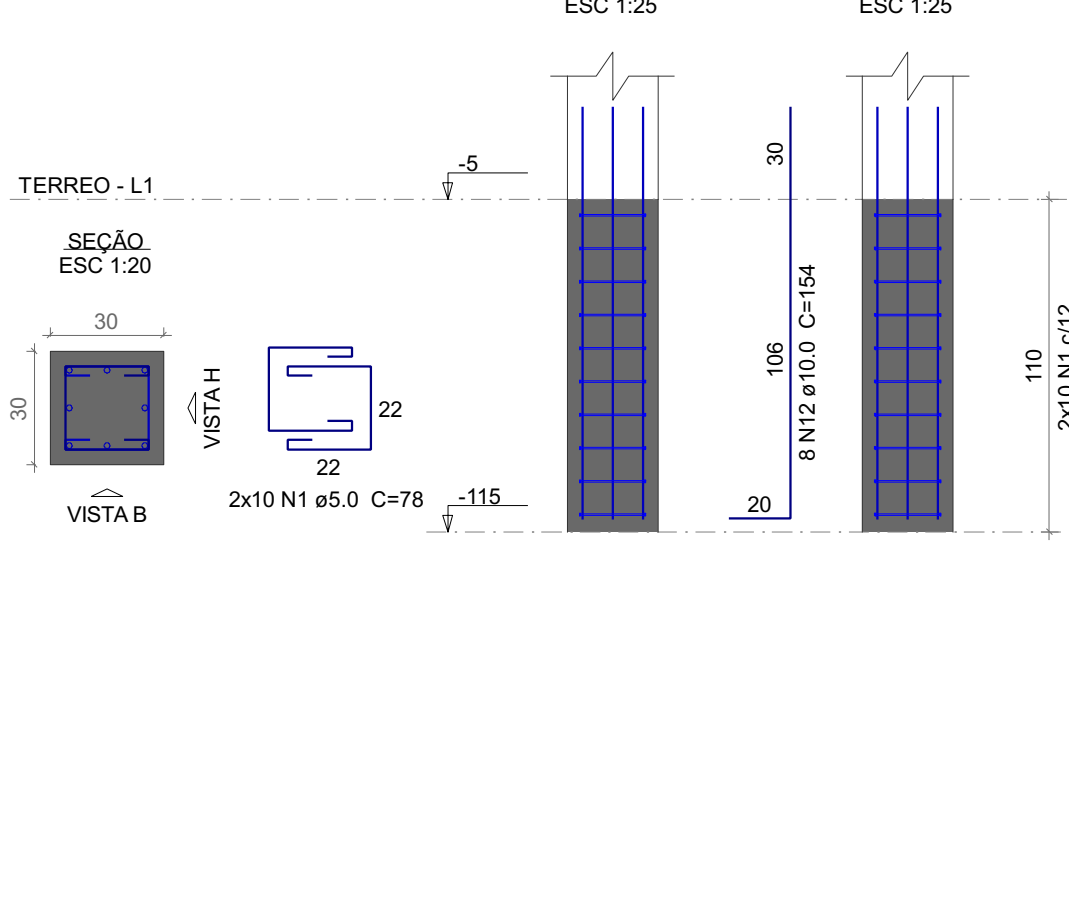
PA8=PA10=PA12=PA21=PA24



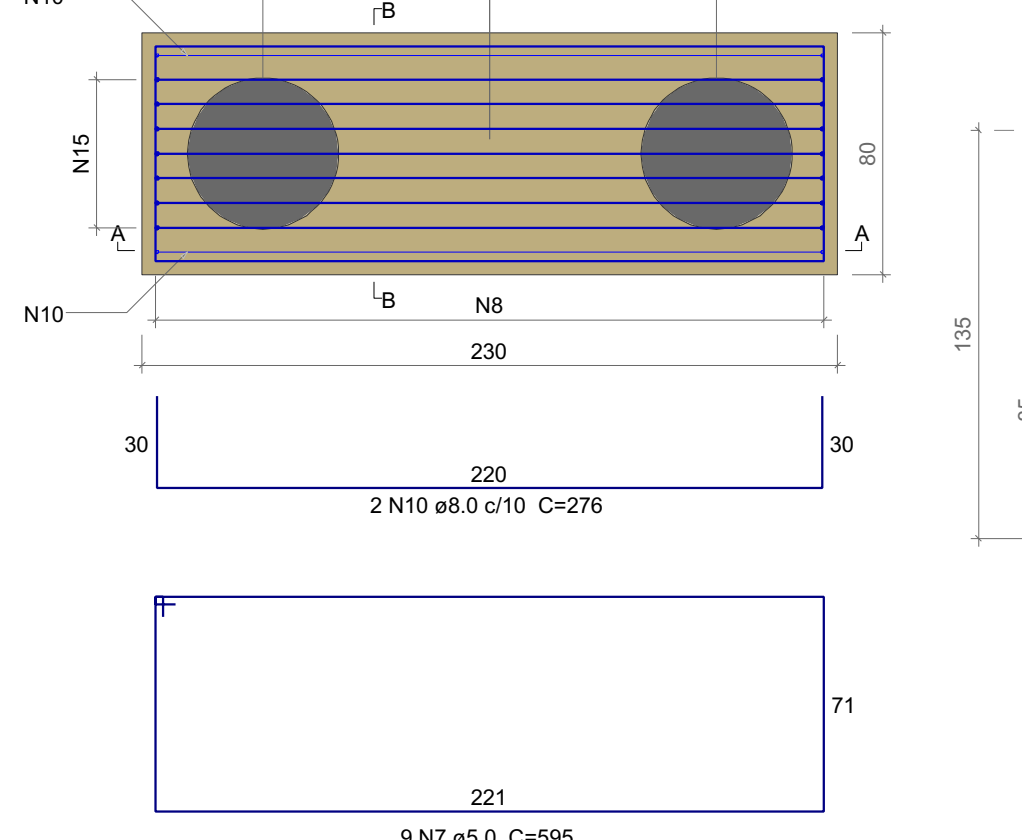
BPA9
1xHCM50
PLANTA
ESC 1:25



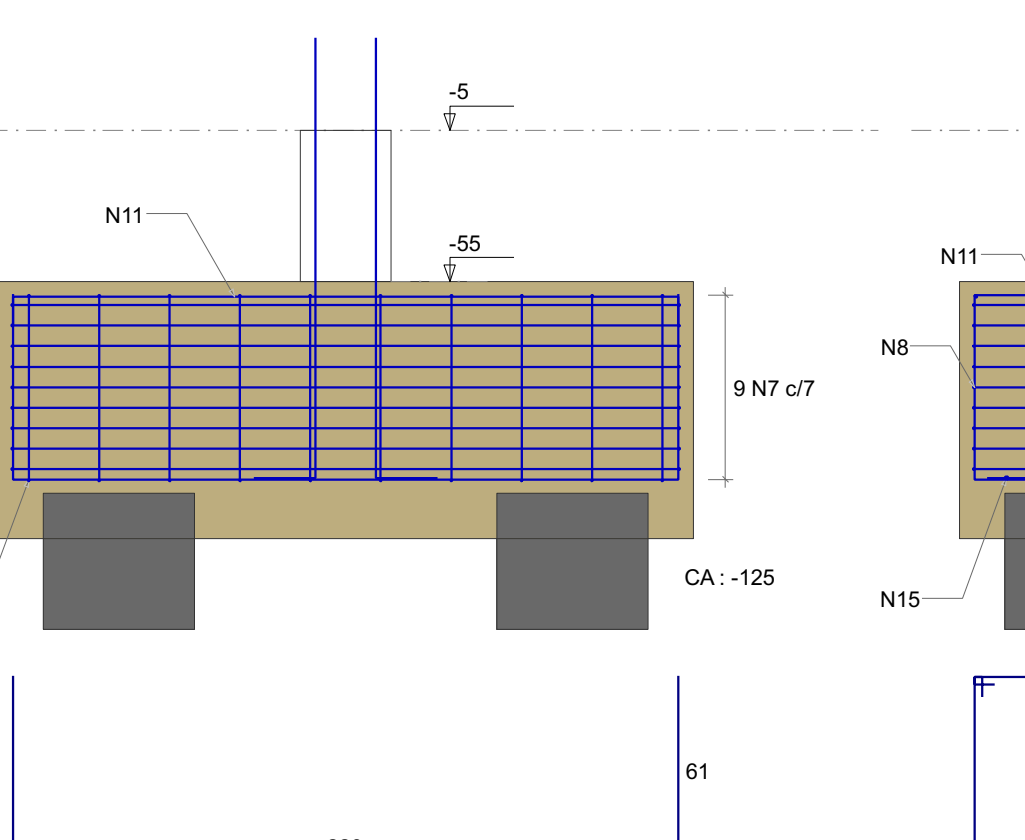
PA9



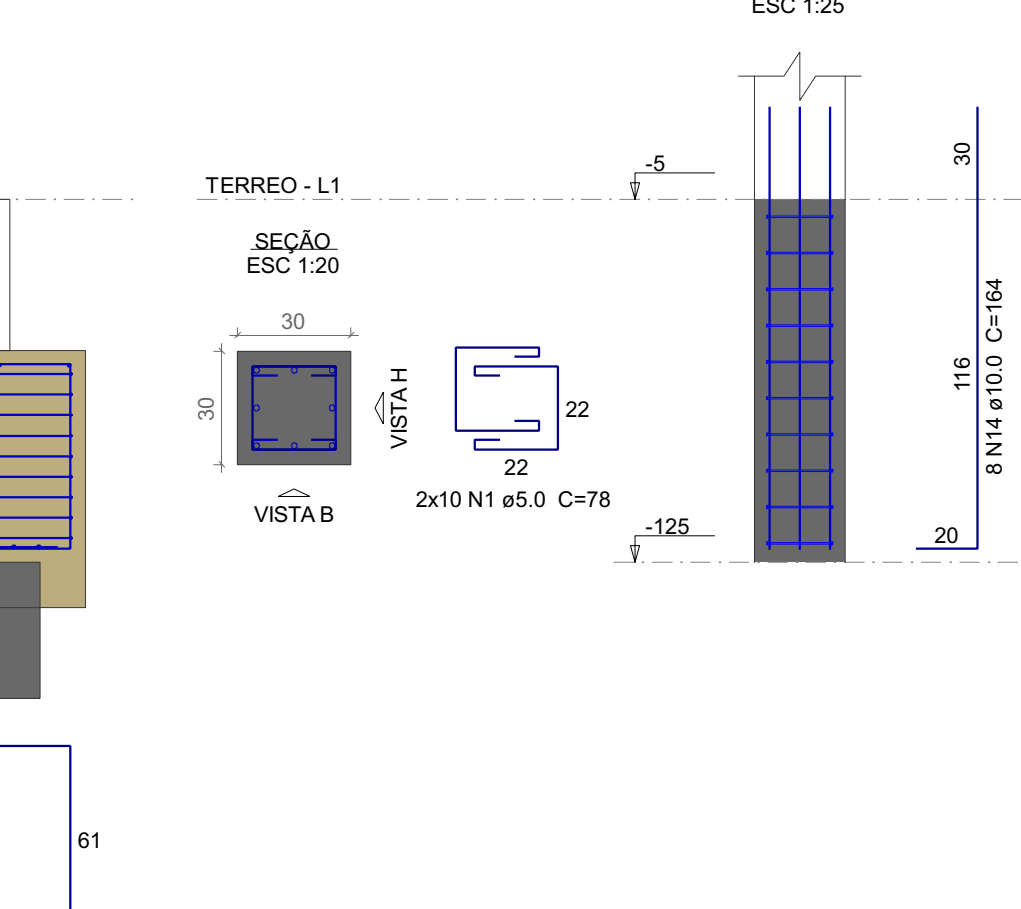
BPA13
2xHCM50
PLANTA
ESC 1:25



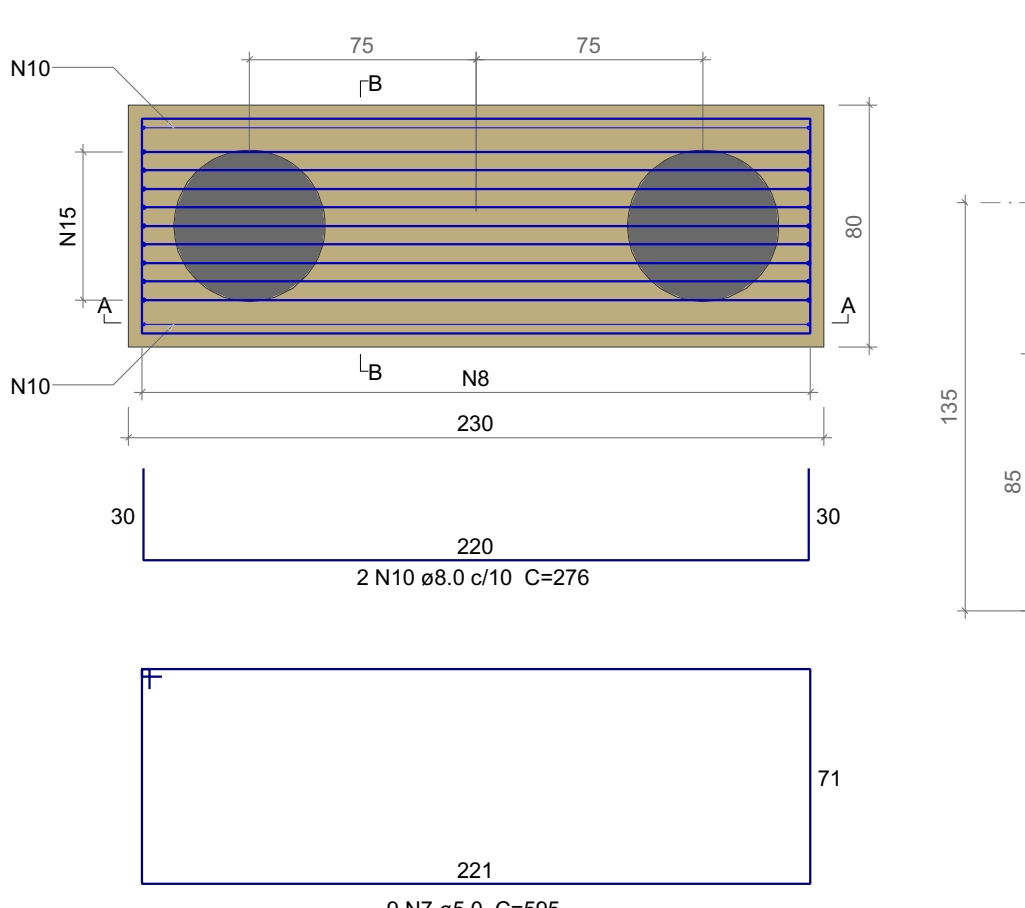
CORTE A-A
ESC 1:25



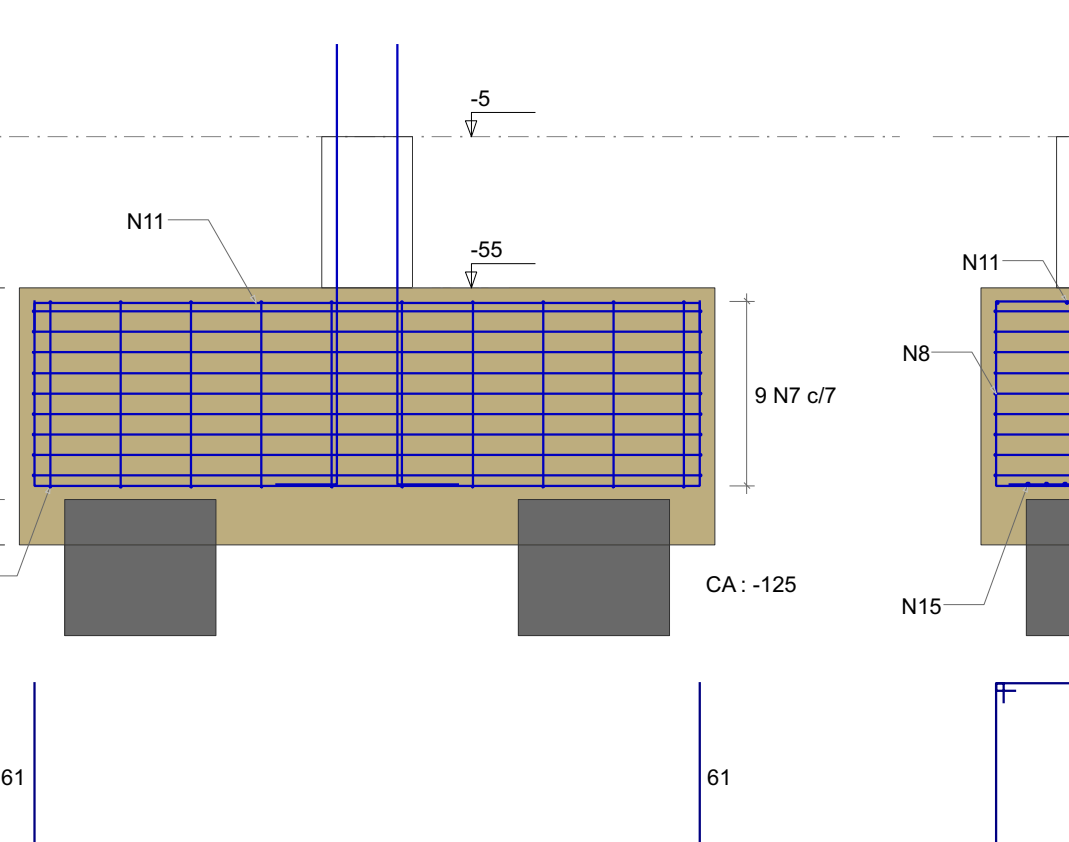
PA13



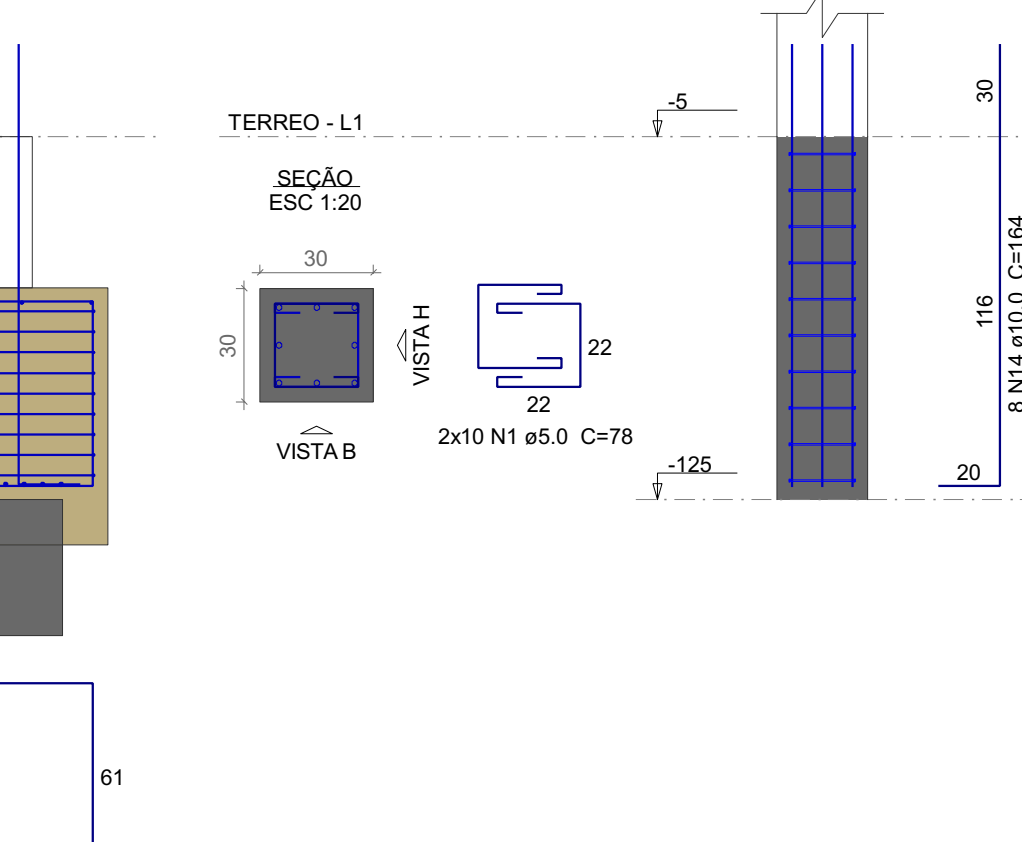
BPA14=BPA17
2xHCM50
PLANTA
ESC 1:25



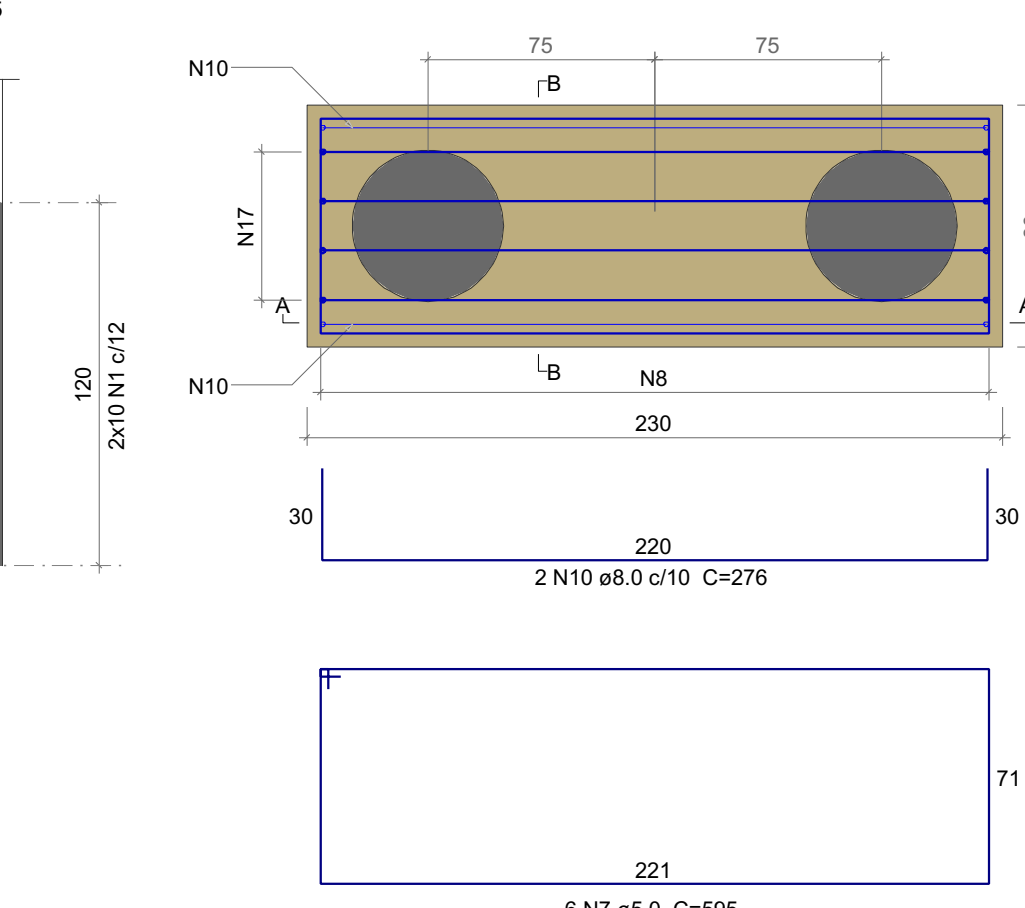
CORTE A-A
ESC 1:25



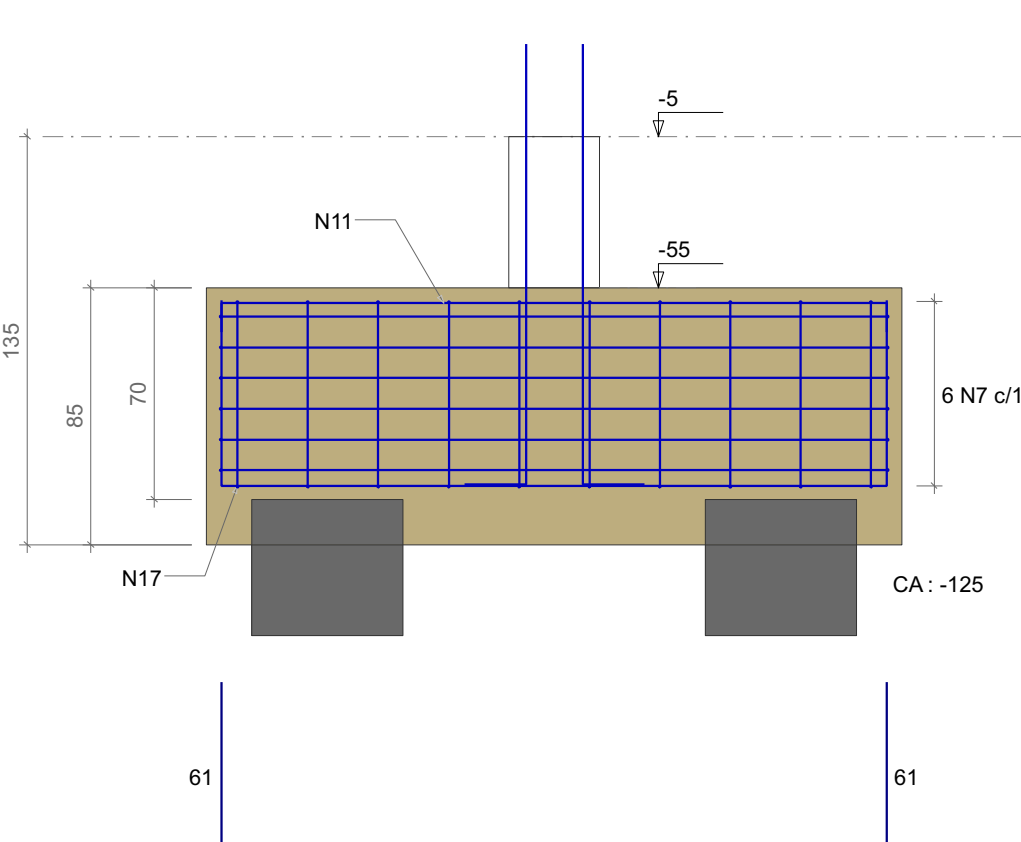
CORTE B-B
ESC 1:25



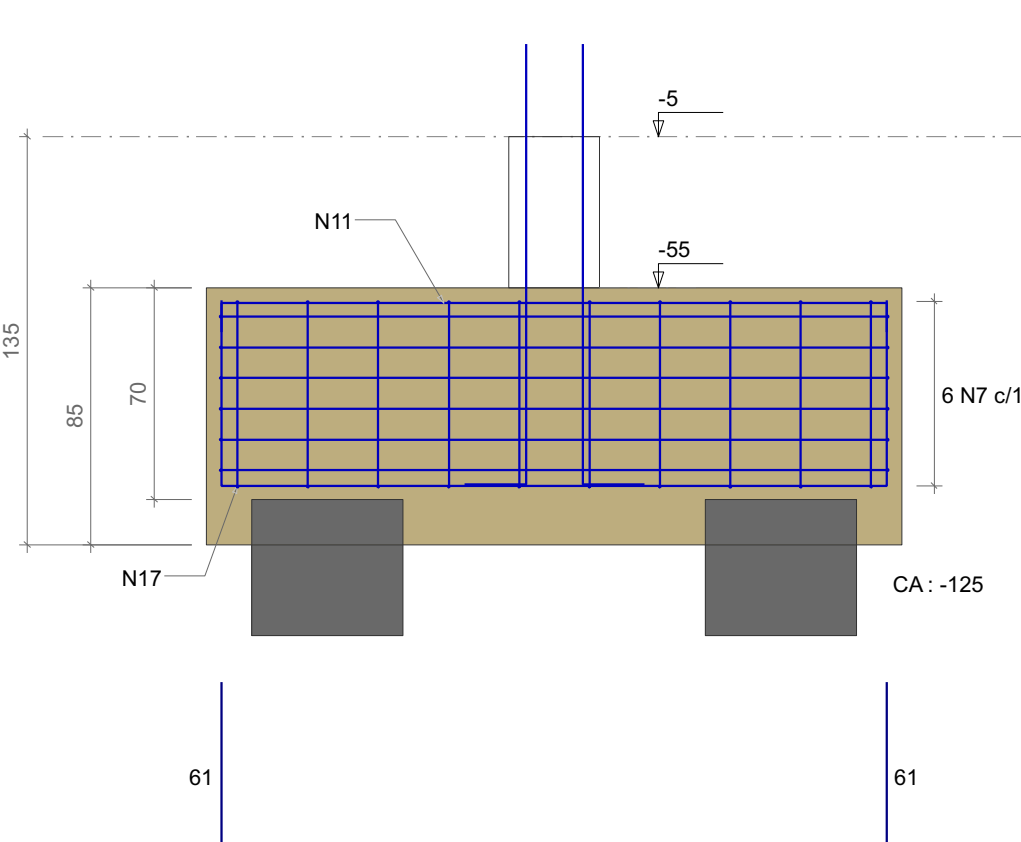
BPA15
2xHCM50
PLANTA
ESC 1:25



CORTE A-A
ESC 1:25



CORTE B-B
ESC 1:25



Relação do aço

ACO	N	DIAM (mm)	QUANT	CJUNT (cm)	C.TOTAL (cm)
CA80	1	5.0	338	78	26208
	2	5.0	14	59	826
	3	5.0	28	43	1204
	4	5.0	40	263	10720
	5	5.0	54	295	15930
	6	5.0	24	251	6024
	7	5.0	33	585	19635
CA50	8	5.0	40	273	10920
	9	6.3	30	286	8580
	10	8.0	8	276	2208
	11	8.0	16	234	3744
	12	10.0	104	164	16916
	13	10.0	4	134	536
	14	10.0	32	164	5248
CA60	15	10.0	25	337	8425
	16	12.5	8	161	1298
CA70	17	16.0	4	335	1340

Resumo do aço

ACO	DIAM (mm)	C.TOTAL (m)	PESO + 10 % (kg)
CA80	5.0	154.1	23.9
	6.3	88.8	25.8
	8.0	59.6	206
	10.0	302.3	13.6
	12.5	12.9	23.3
CA60	5.0	908.7	154.1

PESO TOTAL (kg)
CA80 291.6
CA60 154.1
Volume de concreto (C-35) = 14.04 m³
Área de forma = 70.72 m²

PERSPECTIVAS :

ORIENTAÇÕES CONSTRUTIVAS :

1. CONCRETO F=18.0 MPa (250 kgf/cm²). FATOR AJUSTAMENTO MÁXIMO <= 0.80 kg. CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 300kg/m³. CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL 1 MODERADA. DRENAGEM MÁXIMA DO AGREGADO GRUPO: 19MM.
2. EFETUAR CURA DO CONCRETO POR UM PERÍODO NÃO INFERIOR A 7 DIAS, MANTENDO UMEDDECIDA A SUPERFÍCIE E/OU PROTEGENDO-A.
3. USAR DISTÂNCIAS LOCAIS PARA GARANTIR OS COBRIMENTOS INDICADOS.
4. CONFIRMAR MEDIDAS NO LOCAL ANTES DE EXECUTAR OS SERVIÇOS. UNIDADE DE MEDIDA = CENTÍMETROS
5. TODAS AS PEÇAS ESTRUTURAIS DEVERÃO TER AS DIMENSÕES MÍNIMAS MENCIONADAS NESTE PROJETO.
6. A EXECUÇÃO DA ESTRUTURA DEVERÁ OBEDECER AS PRESCRIÇÕES DA NBR-6118/2018.
7. NÃO UTILIZAR A ALVENARIA DE VEDAÇÃO COMO FORMA PARA ELEMENTOS ESTRUTURAIS.
8. UTILIZAR VERGA CONTRA-VERGAS NAS ABERTURAS DA ALVENARIA.
9. O ENCOIMAMENTO DA ALVENARIA DEVE SER ORIENTADO PELO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA. PARA QUE SEJAM EVITADAS CONCENTRAÇÕES DE TENSÃO NOS BLOCOS DE VEDAÇÃO E POSSÍVEIS PATOLOGIAS.
10. COMPACTAR O SOLO E LANÇAR CAMADA DE PELO MENOS 5 CM DE CONCRETO MAIOR ABaixo DO NÍVEL DAS SANDIAS BLOCOS E BALANÇOS, QUANDO FOR O CASO. PARA QUE NÃO HAJA MISTURA ENTRE O SOLO E O CONCRETO ESTRUTURAL DOS ELEMENTOS.
11. AS FACES DOS ELEMENTOS DE FUNDAÇÃO E ELEMENTOS EM CONTATO COM O SOLO DEVERÃO SER IMPERMEABILIZADAS COM EMALHA ASFÁLTICA TPO NEUTRA, OU EQUIVALENTE TÉCNICO.
12. VERIFIQUE ANTES DA CONCRETAGEM, TODAS AS PASSAGENS DE TUBULAÇÕES DE INSTALAÇÕES.
13. CANALIZAÇÕES EMBUTIDAS VERTICALMENTE NOS PLARES E VIGAS NÃO PODEM OCORRER. SOMENTE SERÃO PERMITIDAS FUNDAÇÕES QUE RESPEITEM OS ITENS 13.2.3.1 E 21.3.3 DA NBR 6118/2014.
14. COBRIR FORTEMENTE E IMPERMEABILIZAR E MARCAR OS EIXOS A FIM DE QUE A OBRA SEJA LOCALADA CORRETAMENTE DENTRO DO TERRENO.
15. VERIFIQUE SE HÁ INDICAÇÃO DE CONTRAFLECHA NOS ELEMENTOS E CERTIFIQUE-SE DE QUE A MESMA SEJA EXECUCIONADA.
16. SUGERE-SE A UTILIZAÇÃO DE TELA SOLDADA PARA EVITAR FISSURAS NA INTERFACE ENTRE PAREDE DE ALVENARIA E PLANK, APLICADA COM ACOMPANHAMENTO DO RESPONSÁVEL TÉCNICO DA OBRA.

COBRIMENTOS :

ELEMENTO	SEM CONTATO COM O SOLO	EM CONTATO COM O SOLO
VERGAS	2.5 CM	3.0 CM
LAJES/ESCADAS	2.5 CM	3.0 CM
PLARES	2.5 CM	4.0 CM
SANDIAS	-	4.0 CM
BLOCOS	-	4.5 CM
TUBULAÇÕES	-	-
RESERVATÓRIOS/PIÇANAS	3.0 CM	3.0 CM

DESIJNIA:

1. FACES LATERAIS: 3 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
2. FACES INFERIORES, DESMOLDAR PONTALETES DE ESCORRIMENTO: 14 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
3. FACES INFERIORES SEM PONTALETES DE ESCORRIMENTO: 28 DIAS APÓS A CONCRETAGEM.
4. NOS BALANÇOS, A RETIRADA DAS ESCORAS DEVERÁ SER REALIZADA DA PONTA PARA O APOIO.
5. E DE RESPONSABILIDADE DA CONSTRUTORA O PROJETO DE ESCORRIMENTO E OMBRAMENTO.

FUNDAÇÃO (ESTACA HELICE CONTÍNUA MONITORADA) :

1. FUNDAÇÃO CALCULADA CONFORME RELATÓRIO DE SONDAJEM ELABORADO PELA STS ENGENHARIA NO DIA 23/12/2025.
2. RESUMO E CARACTERÍSTICA DA ESTACA:
 - ESTACA HELICE CONTÍNUA MONITORADA (SAM)
 - CAPACIDADE DE CARGA MÁXIMA ADMISSÍVEL CALCULADA DE 33.09 T
 - PROFUNDIDADE ESTACA: 11 METROS DA COTA DE ARRANJAMENTO DA ESTACA.
3. O COMPRIMENTO DAS ESTACAS SÃO MEDIDOS E FORMAM ESTIMADOS COM BASE NAS SONDAJES DE REFERÊNCIA.
4. AS CABEÇAS DAS ESTACAS DEVEM SER CORTADAS (ARRANJADAS) QUE SE ATENHA A COTA PREVISTA EM PROJETO.
5. AS EXCENTRICIDADES DE EXECUÇÃO DEVERÃO SER INFORMADAS AO PROJETISTA.
6. TODA A EXECUÇÃO DO ESTACAMENTO DEVERÁ SER ACOMPANHADA E VALIDADA PELA FISCALIZAÇÃO.
7. AS CABEÇAS DAS ESTACAS DEVEM SE CONFORMAR COM SEUS PRÓPRIOS EIXOS.
8. PARA VERIFICAÇÃO DA CAPACIDADE DE CARGA DEVEM SER EXECUCIONADOS ENSAIOS ATRAVÉS DE PROVA DE CARGA E ENSAIOS DINÂMICOS, ALÉM DE TER SUA INTEGRIDADE AVALIADA COM O ENSAIO PIT ("PILE INTEGRITY TEST"), CONFORME NORMAS VIGENTES, DESCRITAS NO ITEM 6.
9. PARA O PROJETO E EXECUÇÃO DA ESTRUTURA AS NORMAS CITADAS ABAIXO DEVERÃO SER ATENDIDAS EM SUA VERSÃO MAIS ATUAL/ÚLTIMA:
 - NBR 6122 - "Projeto e Execução de Fundações"
 - NBR 12211 - "Ensaios - Prova de Carga Estática - Método de ensaio"
 - ASTM D5881 - Standard Test Method for Low Strain Impact Integrity Testing of Deep Foundations (para ensaio PIT, o mesmo não é normalizado no Brasil)

CONSORCIO SAÚDE CONCRETAR S.A. - CNPJ: 06.204.848/0001-01
Rua José Carlos Pinheiro, n. 40, ANDAR 5 - RIO DE JANEIRO - RJ - CEP: 20.260-080 - FONE: (21) 3254-0101
Todos os direitos reservados. - Todos os direitos reservados. - Todos os direitos reservados.

REV.	DATA	CONTEÚDO	REV.	DATA	CONTEÚDO
01	23/12/2025	EMIÇÃO INICIAL			
Nome do Empreendimento					
UBSI II			Disciplina		
Edifício de Emprego			ESTRUTURA DE CONCRETO		
Título do Projeto			Projeto Executivo		
PRÉDIO PRINCIPAL - DET. DE ARMADURA DOS BLOCOS 1			Projeto Executivo		
TERREO			Projeto Executivo		
Projeto e coordenador			Projeto e coordenador		
ROBERTO FILGUEIRAS DE SAUSO			ROBERTO FILGUEIRAS DE SAUSO		
Responsável Técnico pelo Projeto Estrutural			Responsável Técnico pelo Projeto Estrutural		
ROBERTO FILGUEIRAS DE SAUSO			ROBERTO FILGUEIRAS DE SAUSO		
Engenheiro Civil (CREA RJ 000000000)			Engenheiro Civil (CREA RJ 000000000)		