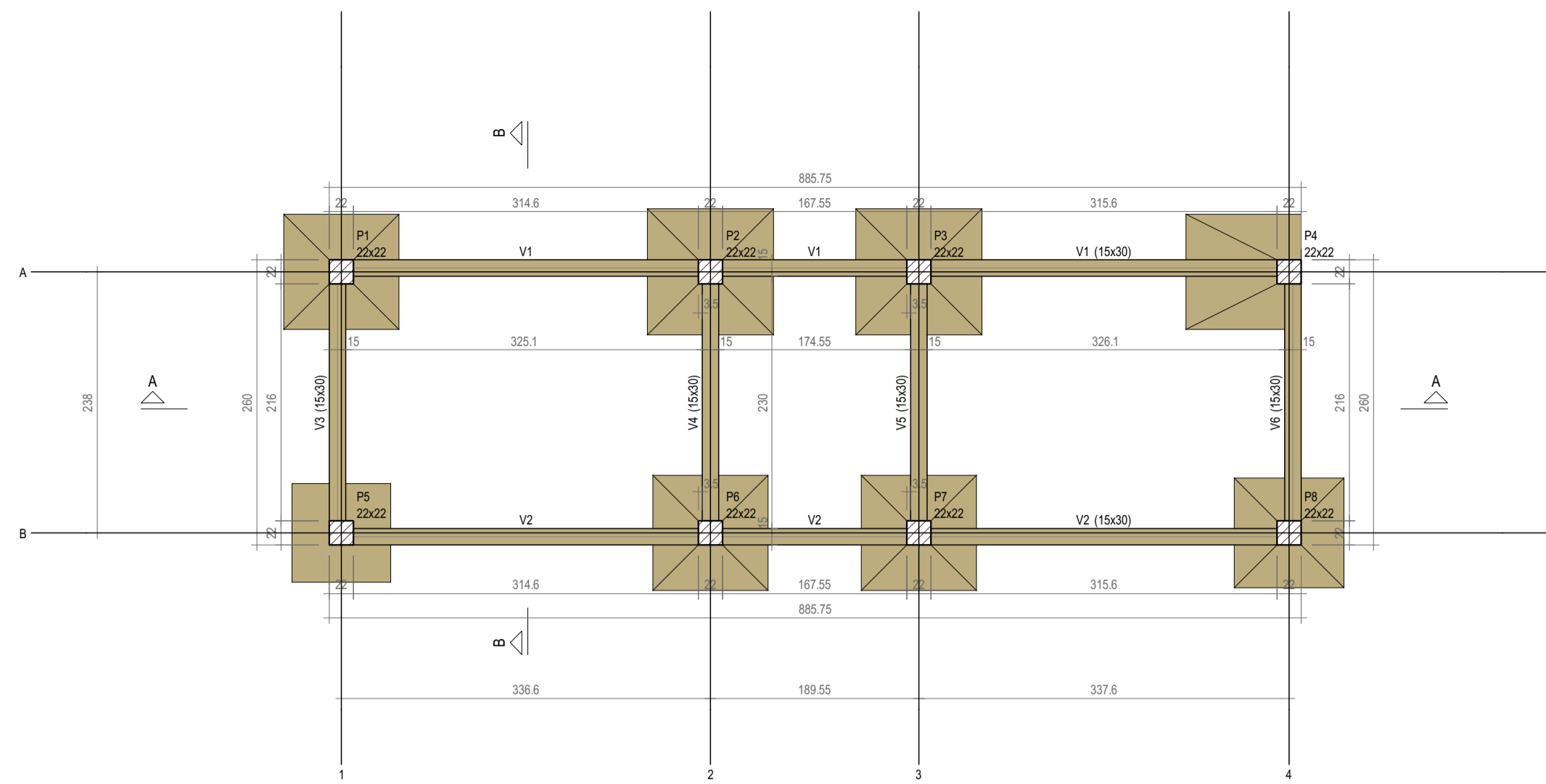


PLANTA DE LOCAÇÃO
ESC. 1:50



FORMA DO PAVIMENTO FUNDAÇÃO (NÍVEL 0)
ESC. 1:50

| Pilar | | | | Fundação | | | | | |
|-------|-------|--------|--------|----------|--------|--------|-------|----|----|
| Nome | Seção | X | Y | Nome | Lado B | Lado H | N1/nb | df | |
| P1 | 22x22 | 11.00 | 251.50 | A-1 | S1 | 105 | 105 | 20 | 30 |
| P2 | 22x22 | 347.60 | 251.50 | A-2 | S2 | 115 | 115 | 20 | 35 |
| P3 | 22x22 | 537.15 | 251.50 | A-3 | S3 | 115 | 115 | 20 | 35 |
| P4 | 22x22 | 874.75 | 251.50 | A-4 | S4 | 105 | 105 | 35 | 55 |
| P5 | 22x22 | 11.00 | 13.50 | B-1 | S5 | 90 | 90 | 25 | 25 |
| P6 | 22x22 | 347.60 | 13.50 | B-2 | S6 | 105 | 105 | 20 | 30 |
| P7 | 22x22 | 537.15 | 13.50 | B-3 | S7 | 105 | 105 | 20 | 30 |
| P8 | 22x22 | 874.75 | 13.50 | B-4 | S8 | 100 | 100 | 20 | 30 |

| Vigas | | | |
|-------|-------|---------------|------------|
| Nome | Seção | Elevação (cm) | Nível (cm) |
| V1 | 15x30 | 0 | 0 |
| V2 | 15x30 | 0 | 0 |
| V3 | 15x30 | 0 | 0 |
| V4 | 15x30 | 0 | 0 |
| V5 | 15x30 | 0 | 0 |
| V6 | 15x30 | 0 | 0 |

| Características dos materiais | | |
|-------------------------------|---------------|--|
| fck (kgf/cm²) | Ecs (kgf/cm²) | |
| 300 | 268384 | |

| Planes | | | |
|--------|------------|---------------|------------|
| Nome | Seção (cm) | Elevação (cm) | Nível (cm) |
| P1 | 22x22 | 0 | 0 |
| P2 | 22x22 | 0 | 0 |
| P3 | 22x22 | 0 | 0 |
| P4 | 22x22 | 0 | 0 |
| P5 | 22x22 | 0 | 0 |
| P6 | 22x22 | 0 | 0 |
| P7 | 22x22 | 0 | 0 |
| P8 | 22x22 | 0 | 0 |

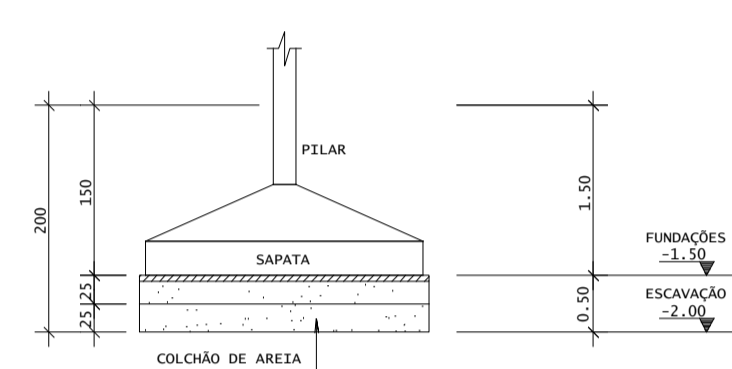
| Legenda dos pilares | |
|---------------------|-----------------|
| | Pilar que passa |

| Legenda das vigas e paredes | |
|-----------------------------|------|
| | Viga |

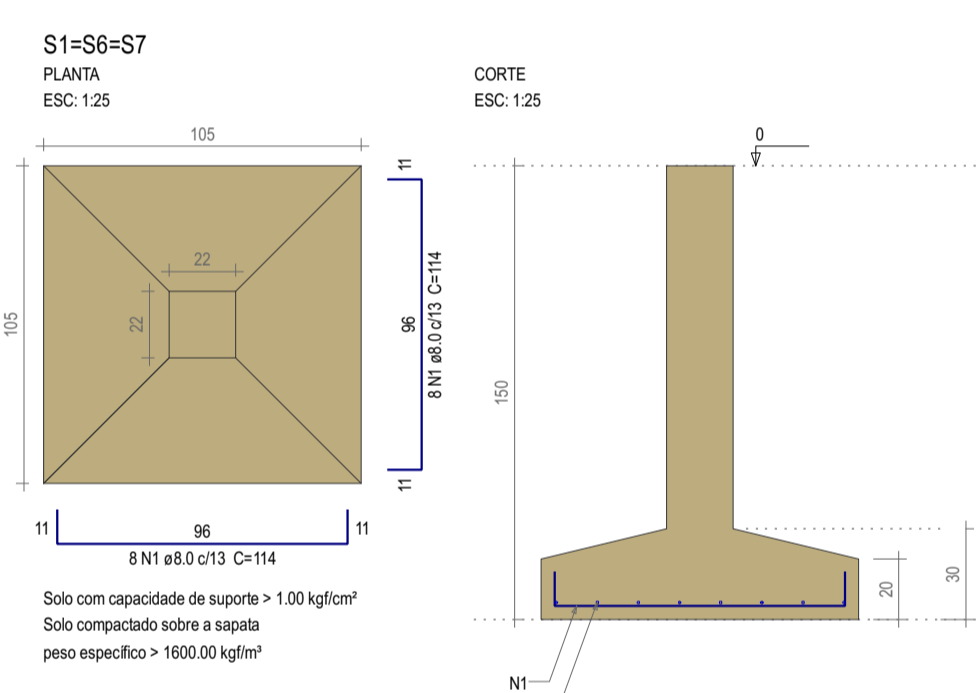
| Relação do aço | | | | | | |
|----------------|------|---|-----------|-------|-------------|--------------|
| ELEMENTO | AÇO | N | DIAM (mm) | QUANT | C.UNIT (cm) | C.TOTAL (cm) |
| 3xS1 | CA50 | 1 | 8.0 | 48 | 114 | 5472 |
| 2xS2 | CA50 | 1 | 8.0 | 36 | 124 | 4464 |
| S4 | CA50 | 1 | 10.0 | 18 | 143 | 2574 |
| SS | CA50 | 1 | 8.0 | 14 | 109 | 1526 |
| SS | CA50 | 1 | 8.0 | 14 | 109 | 1526 |
| V1 | CA60 | 1 | 5.0 | 58 | 69 | 4022 |
| | CA50 | 2 | 6.3 | 1 | 884 | 884 |
| | CA50 | 3 | 6.3 | 2 | 887 | 1774 |
| V2 | CA60 | 1 | 5.0 | 58 | 69 | 4022 |
| | CA50 | 2 | 6.3 | 3 | 876 | 2634 |
| | CA50 | 3 | 6.3 | 1 | 884 | 884 |
| V3 | CA50 | 4 | 6.3 | 2 | 887 | 1774 |
| | CA50 | 1 | 5.0 | 16 | 69 | 1104 |
| V4 | CA60 | 1 | 5.0 | 16 | 69 | 1104 |
| | CA50 | 2 | 6.3 | 6 | 252 | 1512 |
| V5 | CA60 | 1 | 5.0 | 16 | 69 | 1104 |
| | CA50 | 2 | 6.3 | 6 | 252 | 1512 |
| V6 | CA60 | 1 | 5.0 | 16 | 69 | 1104 |
| | CA50 | 2 | 6.3 | 6 | 252 | 1512 |

| Resumo do aço | | | |
|------------------------|-----------|-------------|-----------|
| AÇO | DIAM (mm) | C.TOTAL (m) | PESO (kg) |
| CA50 | 6.3 | 140 | 34.3 |
| | 8.0 | 147.8 | 58.3 |
| | 10.0 | 25.8 | 15.9 |
| CA60 | 5.0 | 124.2 | 19.1 |
| PESO TOTAL (kg) | | | |
| CA50 | | 108.4 | |
| CA60 | | 19.1 | |

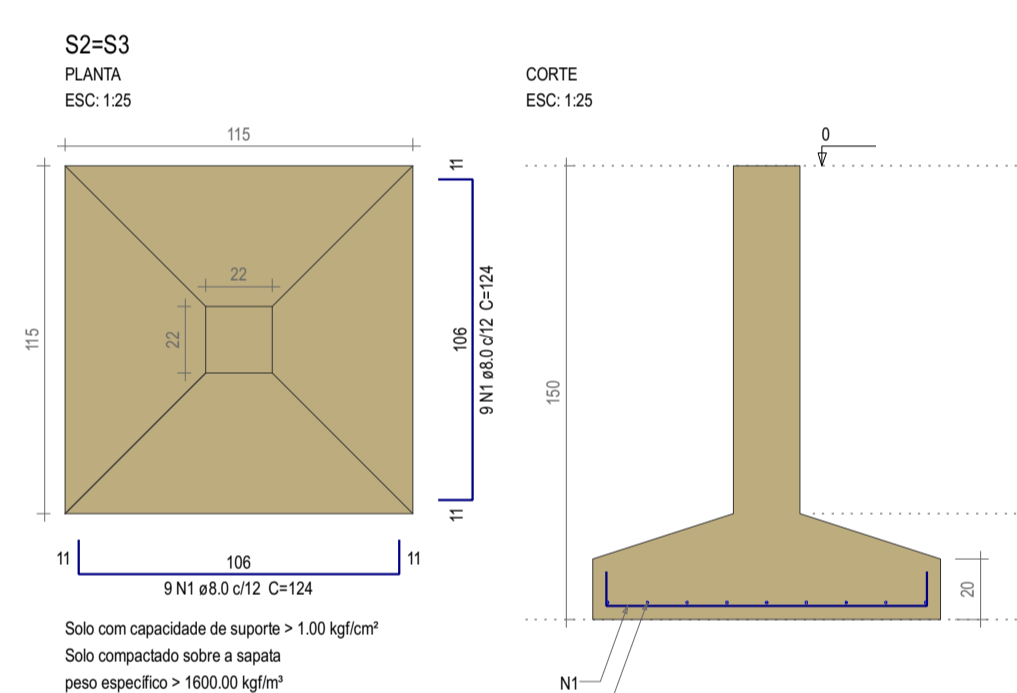
Volume de concreto (C-30) = 3.52 m³
Área de forma = 26.19 m²



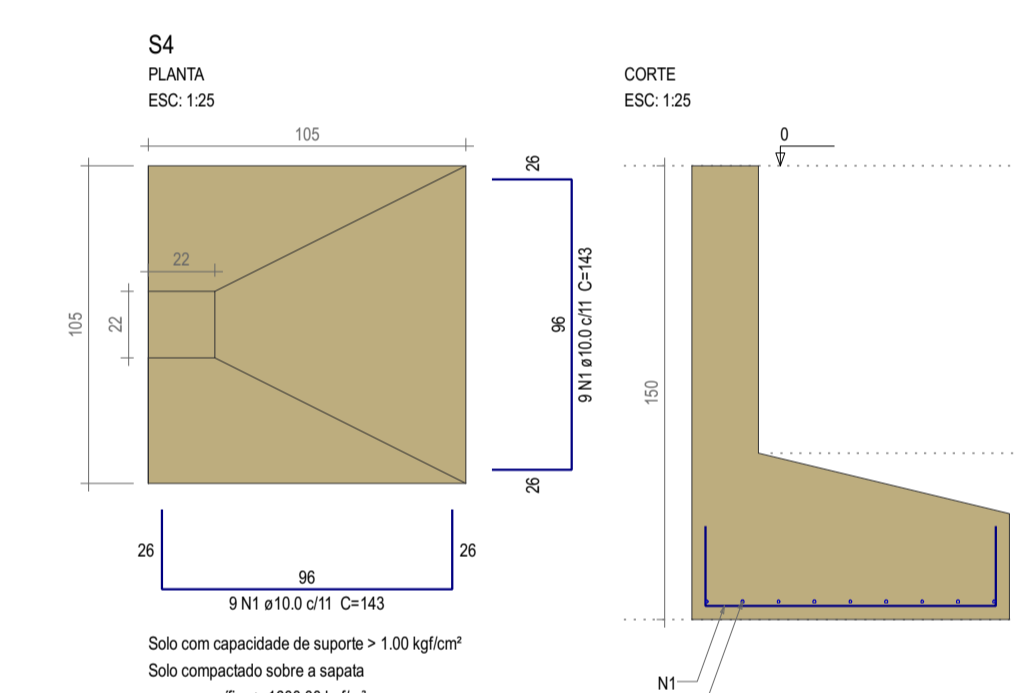
DET. COLCHÃO DE AREIA
SEM ESCALA



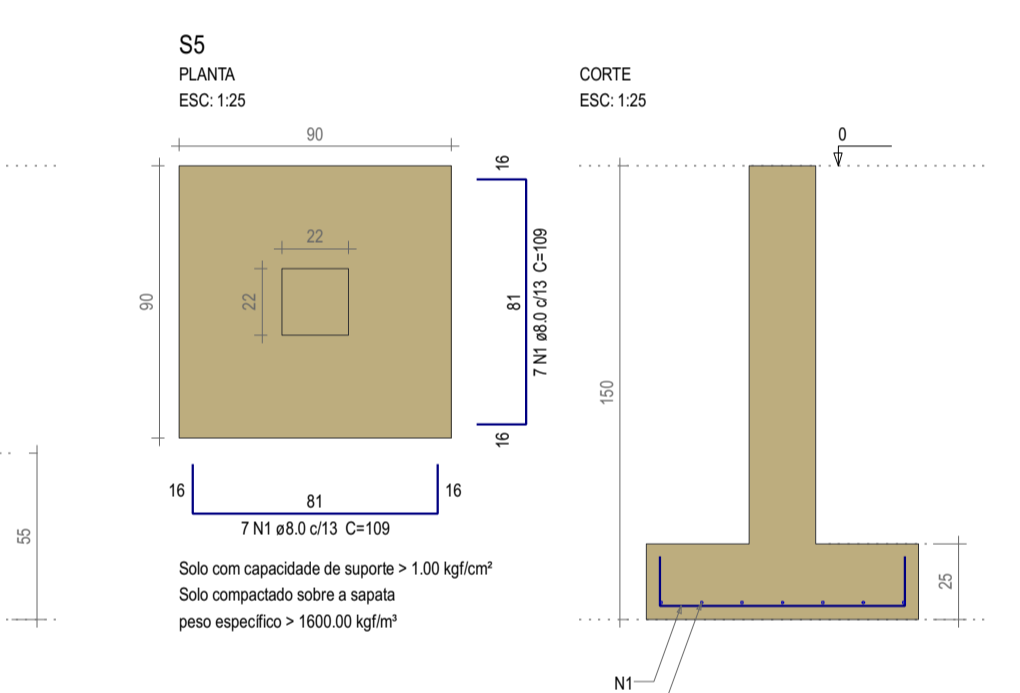
CORTE ESC. 1:25



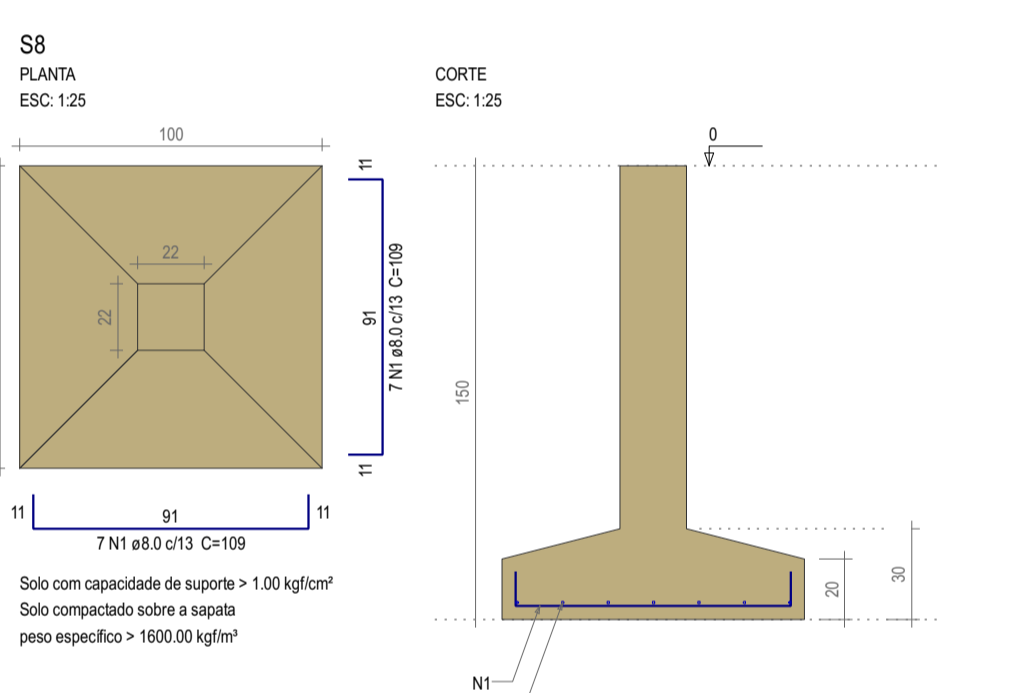
CORTE ESC. 1:25



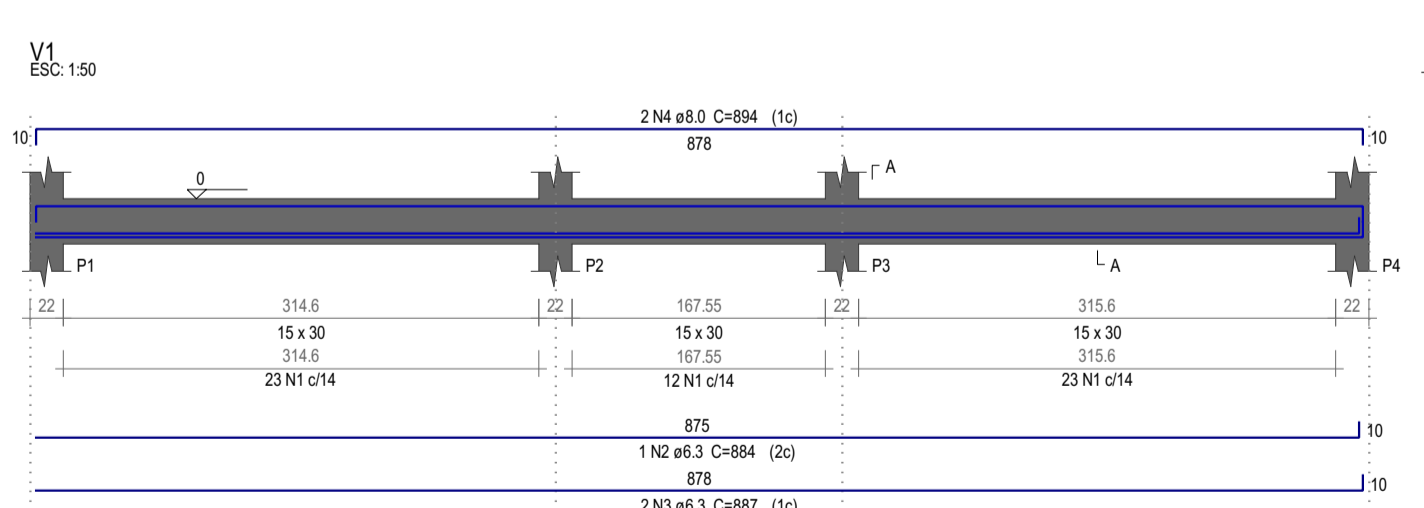
CORTE ESC. 1:25



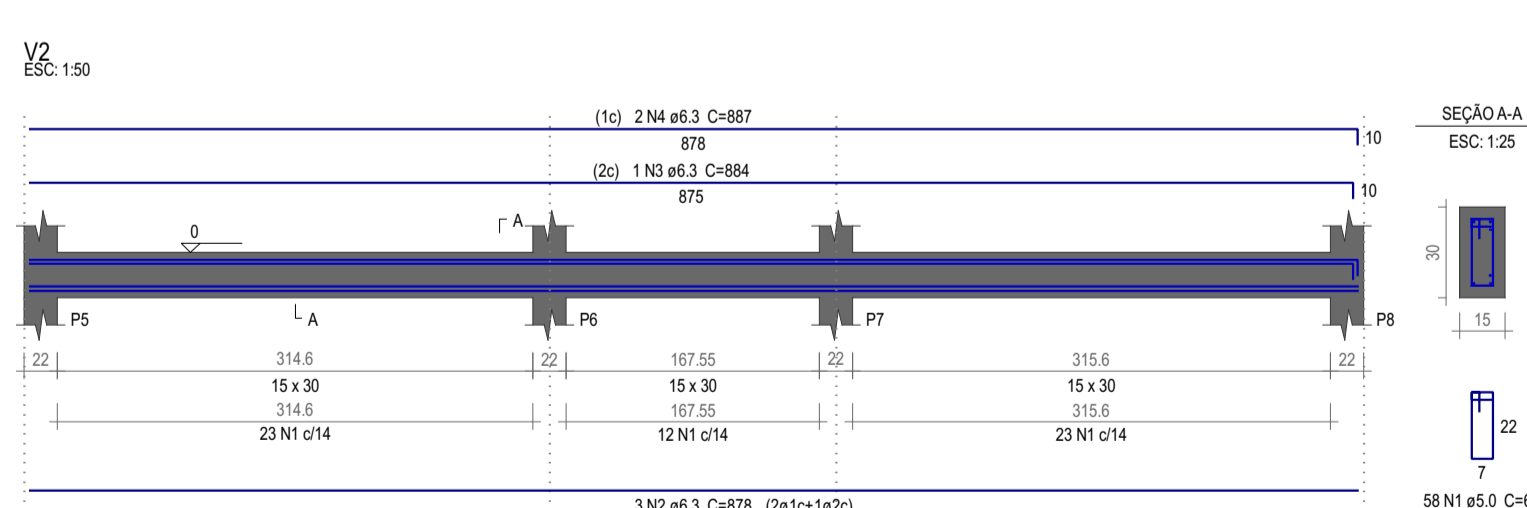
CORTE ESC. 1:25



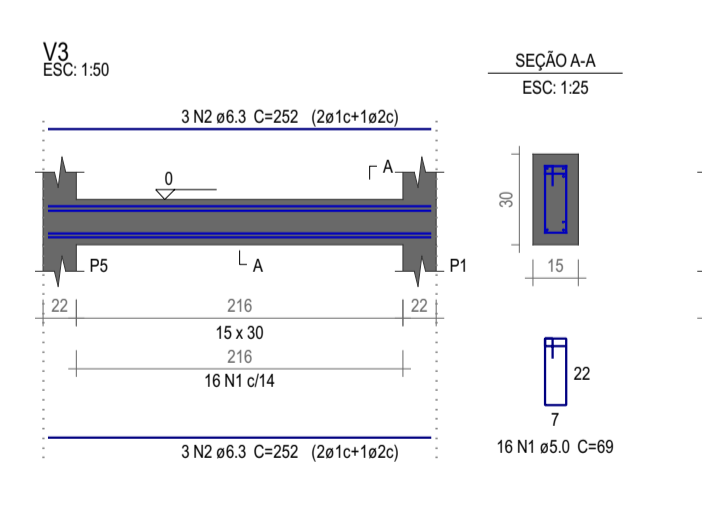
CORTE ESC. 1:25



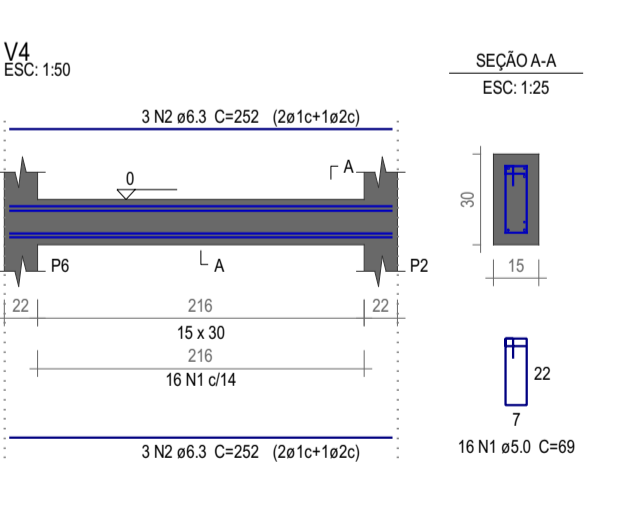
SEÇÃO A-A ESC. 1:25



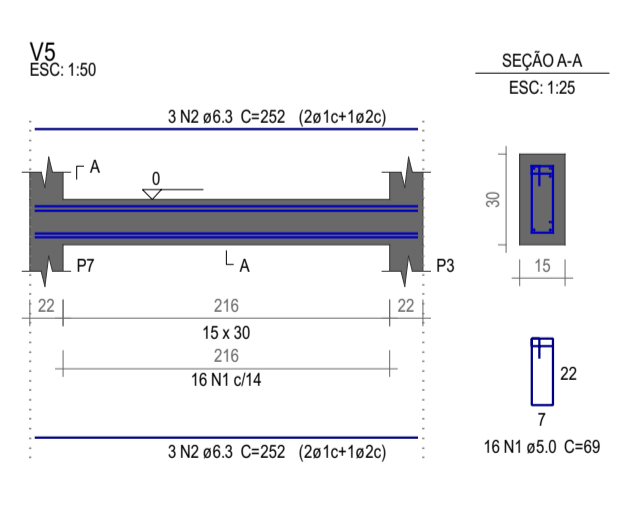
SEÇÃO A-A ESC. 1:25



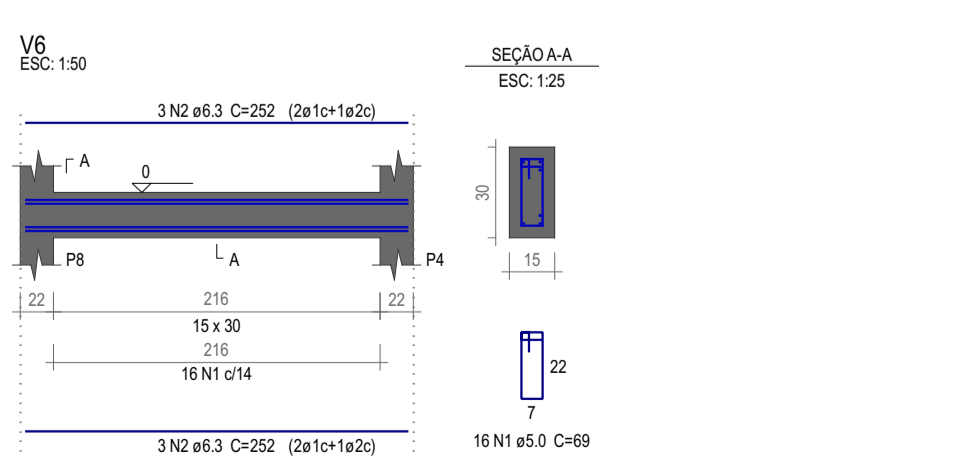
SEÇÃO A-A ESC. 1:25



SEÇÃO A-A ESC. 1:25



SEÇÃO A-A ESC. 1:25



SEÇÃO A-A ESC. 1:25

NOTAS GERAIS:

- * PROJETO ESTRUTURAL ELABORADO DE ACORDO COM A NBR 6118;
- * A ESTRUTURA DEVERÁ SER CONSTRUÍDA DE ACORDO COM A NBR 14931;
- * O CONCRETO EMPREGADO NA EXECUÇÃO DAS ESTRUTURAS DE CONCRETO DEVERÁ ATENDER AS EXIGÊNCIAS ESTABELECIDAS NA NBR 12211;
- * CORTAS E DIMENSÕES EM CENTÍMETROS, EXCETO NAS COTAS ALTIMÉTRICAS, QUE ESTÃO EM METROS, INDICADAS NOS CORTES, PILARES E FORMAS DE LAJES;
- * NÃO RETARAR CORTAS EM ESCALA;
- * CONTROLAR O DESEMPENHO DAS MEDIÇÕES EM OBRAS;
- * CONFIRMAR OS COMPLEMENTOS DOS FERROS "IN LOCO";
- * AS FUNDAÇÕES FORAM DIMENSIONADAS PARA UMA TENSÃO ADMISSÍVEL NO SOLO DE 0,70 kgf/cm² A UMA PROFUNDIDADE DE 1,50 m ENTE DE ASSENTAMENTO DAS FUNDAÇÕES DOS "PILARES", ABACIO DO TERREO DO SETOR, SOBRE UM COLCHÃO DE AREIA GROSSA OU COM O MESMO MATERIAL DA ESCAVACÃO, DESDE QUE O MESMO POSSUA CARACTERÍSTICAS ARENOSAS, COM 0,50 m DE ESPESURA, COMPACTADA DE DUAS VEZES (0,25 m POR VEZ) COM COMPACTADOR MECÂNICO; CONTROLAR O GRAU DE COMPACTAÇÃO: 70 A 85%; VER DETALHE;
- * ESTES VALORES DEVERÃO SER VERIFICADOS E CONFERIDOS POR UM TÉCNICO ESPECIALIZADO EM SOLOS E QUALQUER DISCREPÂNCIA DEVERÁ SER COMUNICADA AO ENGENHEIRO PROJETISTA ESTRUTURAL;
- * TOMAR-SE INDISPENSÁVEL INSCRIÇÃO PARA IDENTIFICAR SITUAÇÕES PARTICULARES NO TERRENO, TALS COMO: POÇOS D'ÁGUA ABERTADOS; ZONAS DE FERRO COM ENTALHO OU MEDO LÍDIO; FORMIGUEIROS; OU ATÉ MESMO NA QUALIDADE DO SOLO DE OCORRÊNCIA LOCALIZADA;
- * CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL: III
- FAK > 30 MPa
- MÓDULO DE DEFORMAÇÃO TANGENTE INICIAL MENOR: 30672,5 MPa
- CONSUMO MÉDIO DE CIMENTO: 350kg/m³
- FACTOR AGUA-CIMENTO MÁXIMO: 0,55
- CONTROLAR A EXECUÇÃO DA OBRAS: REGRESSO
- COMPRIMENTO = 1,00 m (LARGURA);
- 3,50 m (VIGAS);
- 1,50 m (PILARES);
- 4,00 m (PILARES-TRECHO EM CONTATO COM O SOLO BASTO AOS ELEMENTOS DE FUNDAÇÃO);
- 3,50 m (FUNDADORES);
- * A DESFORMA FINAL DOS ELEMENTOS ESTRUTURAIS NÃO DEVERÁ ACONTECER ANTES DE SER ATINGIDO O MÓDULO DE ELASTICIDADE DO CONCRETO, CALCULADO DE ACORDO COM O FEA DE PROJETO E APROVADO ATRAVÉS DE ENSAIOS EM LABORATÓRIOS ESPECIALIZADOS (VER NBR 14931 E NBR 15160);
- * DEVERÁ PERMANECER SEGUNDO OS BAIXOS DE CURATURA EXISTENTES NA NBR 14931;
- * UTILIZAR DESPÓSITOS DISTANCIADORES E ESPACADORES ("COGUMOS", "LANTOS", ETC.) QUE GARANTAM OS CORRENTES E POSICIONAMENTOS DAS ARMADURAS;
- * AS ARMADURAS DEVERÃO ESTAR LIMPAS E LIVRES DE QUALQUER SUBSTÂNCIA QUE PREJUDIQUEM SUA ADERÊNCIA AO CONCRETO, INCLUSIVE ESCUMAS DE OXIDAÇÃO;
- * LIMPAS AS FORMAS E VEDAÇÕES TODAS AS 24 HORAS ANTES DO LANÇAMENTO DO CONCRETO EM HIPÓTESE ALGUMA A CONCRETAGEM PODERÁ SOBREPOR SOBRE RASPA, PÓ, PEDACOS MADEIRA OU QUALQUER OUTRO CORPO ESTRANHO A ESTRUTURA;
- * O RESUMO DE ARMADURA ACIMA NÃO INCLUI PERDAS;
- * MODIFICAÇÕES NESTE PROJETO E SUA UTILIZAÇÃO EM OBRAS SUJEITAM OS RESPONSABILIZADOS ÀS PENAS DA LEGISLAÇÃO VIGENTE.

| ASSINATURAS E APROVAÇÃO | |
|--|--------------|
| PROJETISTA | PROPRIETÁRIO |
| | |
| APROVAÇÃO | |
| <p>LEONARDO SILVEIRA LIMA ENGENHEIRO CIVIL - RNP: 0601581067</p> | |
| <p>PROPRIETÁRIO: RUA CALIXTO MACHADO 07 - SALA 04 BARRIO PROFISSIONAL - GUARUJÁ - CEP 13.175-600 GEOPAC@GEOPAC.COM.BR (11) 3241-3147</p> | |
| <p>PROPRIETÁRIO: PREFEITURA MUNICIPAL DE ARACATI</p> | |
| <p>OBJETO: AMPLIAÇÃO DO COMPLEXO CENTRO VIDA</p> | |
| <p>PROJETO: ESTRUTURAS DE CONCRETO DO VESTIÁRIO</p> | |
| <p>IDENTIFICAÇÃO DOS DESENHOS: PAVIMENTO DE FUNDAÇÃO</p> | |