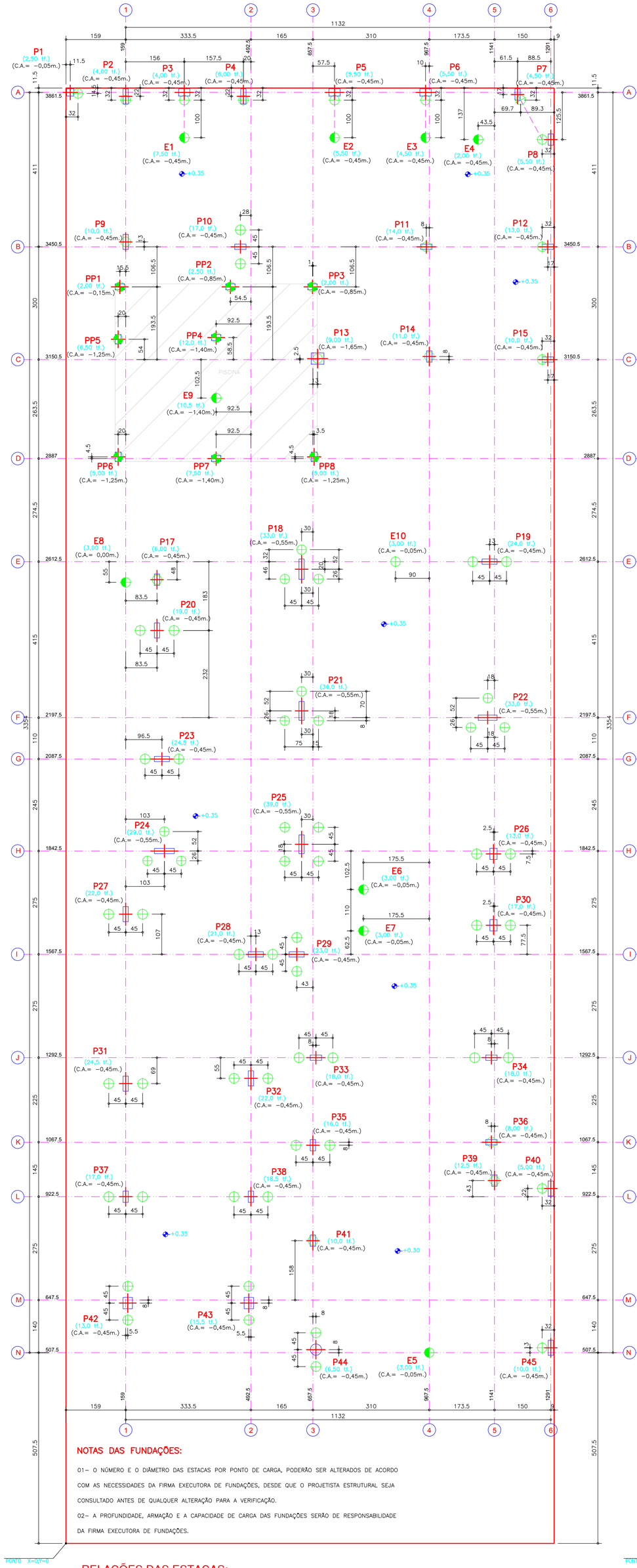
LOCAÇÃO E CARGA DAS FUNDAÇÕES

ESC. 1.50



NOTAS DAS FUNDAÇÕES:

01– O NÚMERO E O DIÂMETRO DAS ESTACAS POR PONTO DE CARGA, PODERÃO SER ALTERADOS DE ACORDO COM AS NECESSIDADES DA FIRMA EXECUTORA DE FUNDAÇÕES, DESDE QUE O PROJETISTA ESTRUTURAL SEJA CONSULTADO ANTES DE QUALQUER ALTERAÇÃO PARA A VERIFICAÇÃO.

02– A PROFUNDIDADE, ARMAÇÃO E A CAPACIDADE DE CARGA DAS FUNDAÇÕES SERÃO DE RESPONSABILIDADE DA FIRMA EXECUTORA DE FUNDAÇÕES.

RELAÇÕES DAS ESTACAS:

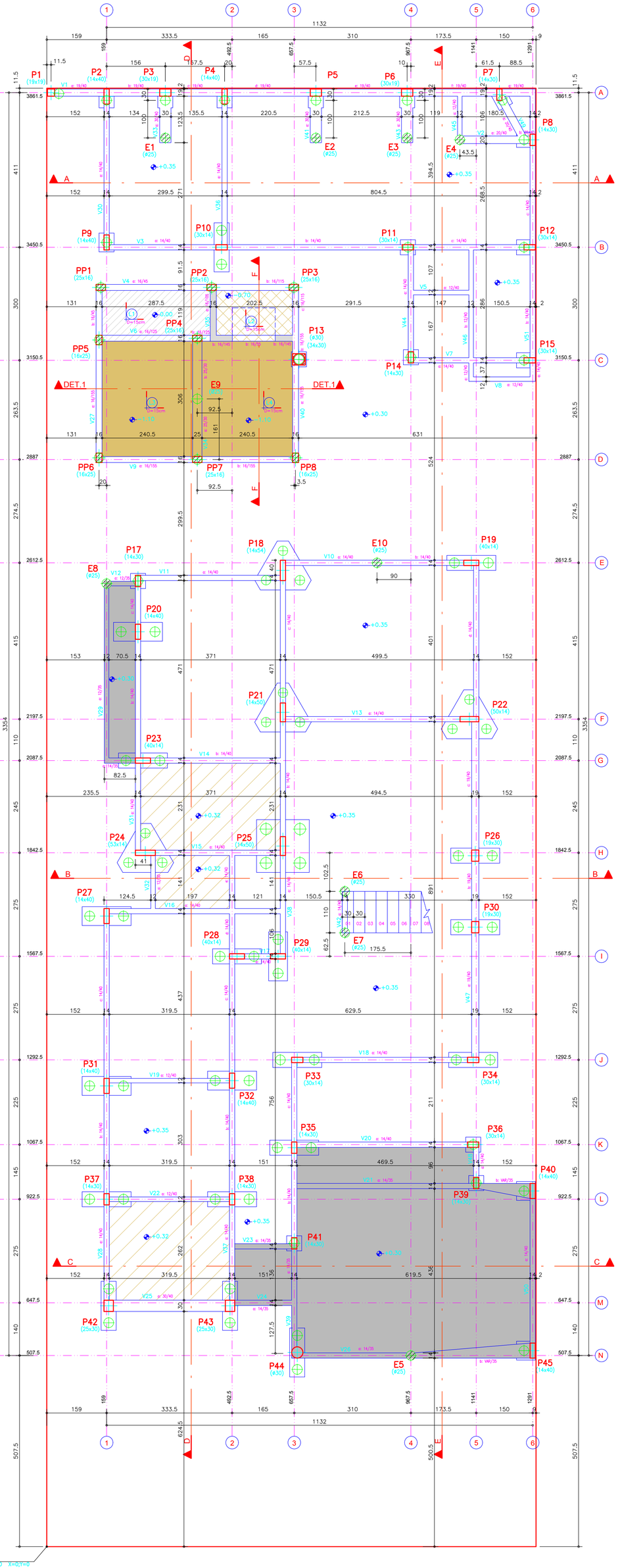
- 73ø25cm (ESTACAS MECÂNICAS) C/ CAPACIDADE INDICADA E COTA ARRASAMENTO INDICADAS
- 8ø25cm (ESTACAS MECÂNICAS) C/ CAPACIDADE INDICADA E COTA ARRASAMENTO INDICADAS (ESTACAS DA PISCINA, PREVER ESPERAS PARA OS PILARES)
- 9ø25cm (ESTACAS MECÂNICAS) C/ CAPACIDADE INDICADA E COTA ARRASAMENTO INDICADAS

NIERI PROJETOS ESTRUTURAIS		
DADOS PARA PLOTAGEM:		
TRAÇO: COLORIDO		
COLOR	PEN Nº	mm
REDE(S)	1	0,50
CHAVE(S)	4	0,30
8	8	0,60
10	10	0,20
20	20	0,30
RESTO	COLOR	0,20

FORMA DOS BALDRAMES

ESC. 1.50

LEGENDA DE NÍVEIS (m): +0.35m. +0.30m. -1.10m. -0.70m. 0.00m. +0.20m. +0.32m.



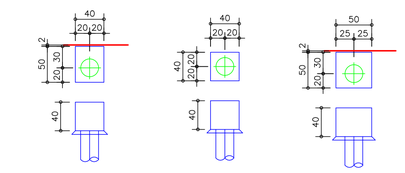
DET. DOS BLOCOS

ESC. 1.40

P2 à P6=P8=P12 P15 (40X50X40) (8x)

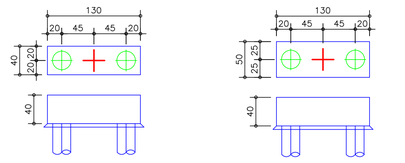
P9=P11=P13=P14 P17=P36=P39=P41 (40X40X40) (8x)

P40=P45 (50X50X40) (2x)



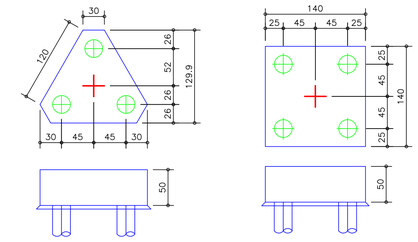
P10=P19=P23=P26 P28=P30=P33=P34=P35 P37=P38=P42=P43=P44 (130X40X40) (14x)

P20=P27=P29=P31=P32 (130X50X40) (5x)



P18=P21=P22=P24 (VER DET. X50) (4x)

P25 (140X140X50) (1x)



RESUMO DE MATERIAIS

DISCRIMINACAO	V.C. (m3)	A.F. (m2)
V I G A S	16.85	188.82
B L O C O S	9.17	50.75
L A J E S	3.08	** 20.55
T O T A L	29.10	239.57

** VALOR NÃO INCLUÍDO NO TOTAL

NOTAS

1) ESPECIFICAÇÕES PARA O CONCRETO ESTRUTURAL: FCK= 25 MPa

1.1) A CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL CONSIDERADA NESTE PROJETO, CONFORME TABELA 6.1 DA NBR 6118, É II (MODERADA).
1.2) O CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO POR m3 DE CONCRETO FRESCO ADENSADO, CONFORME A TABELA 2 DA NBR 12655:2006, DEVE SER NO MÍNIMO 280 kg/m3.
1.3) A DIMENSÃO MÁXIMA CARACTERÍSTICA DO AGREGADO GRAÚDO UTILIZADO DEVE SER INFERIOR A 1,6cm;
1.4) RELAÇÃO AGUA/CIMENTO (EM MASSA) CONFORME fck E NÃO SUPERIOR AO VALOR INDICADO NA TABELA AO LADO;
1.5) MASSA ESPECÍFICA APARENTE DO CONCRETO FRESCO NO INTERVALO ENTRE 2350 kg/m3 E 2450 kg/m3.
1.6) MÓDULO DE DEFORMAÇÃO TANGENTE INICIAL (Eci) NA IDADE DE DESFORMA, CONFORME fck E NÃO INFERIOR AO VALOR CONSTANTE NA TABELA AO LADO.

fck	RELAÇÃO ÁGUA/CIMENTO	Eci
20 MPa	0,65	26 GPa
25 MPa	0,60	28 GPa
30 MPa	0,55	31 GPa
35 MPa	0,50	34 GPa
40 MPa	0,45	36 GPa
45 MPa	0,40	38 GPa

2) O VALOR DA COTA PREVALECE AO DA ESCALA

3) OS COBRIMENTOS DAS ARMADURAS, AS DOBRAS E OS DIÂMETROS DE CURVATURA DOS GANCHOS DEVERÃO ATENDER O PRESCRITO NOS ITENS ESPECÍFICOS DA NBR 6118.

4) O ESCORAMENTO, O RE-ESCORAMENTO E O CIMBRAMENTO DESTA ESTRUTURA DE CONCRETO DEVERÁ SER DE RESPONSABILIDADE DO EXECUTANTE DA ESTRUTURA , O QUAL DEVERÁ RESPEITAR A NBR 15696 , BEM COMO A RESISTÊNCIA E A MATURIDADE DOS CONCRETOS SEM EXCEDER AOS CARREGAMENTOS MÁXIMOS CONSIDERADOS NO PROJETO ESTRUTURAL.

5) ESTA ESTRUTURA FOI CONCEBIDA PARA TRRF (TEMPO REQUERIDO DE RESISTÊNCIA AO FOGO) DE 120 MINUTOS, REDUZIDOS PARA 90 MINUTOS CONFORME MÉTODO DE TEMPO EQUIVALENTE EM CONFORMIDADE COM A NBR 15200. O RESPONSÁVEL TÉCNICO PELA OBRA DEVERÁ ADOTAR TODAS AS MEDIDAS NÃO ESTRUTURAIS NECESSÁRIAS PARA GARANTIR ESTE ENQUADRAMENTO PARA A(S) EDIFICAÇÃO(ÕES) OBJETO DESSE PROJETO.

6) QUANDO A EDIFICAÇÃO ESTIVER SUJEITA A EMPUXOS LATERAIS NO EMBASAMENTO DECORRENTES DAS CONTENÇÕES (MUROS DE ARRIMO, CORTINAS OU PAREDES DIAFRAGMA QUE SE APOIAM NA ESTRUTURA) E A MESMA APRESENTA JUNTA(S) DE DILATAÇÃO, DEVE-SE DISPOR NEOPRENE AO LONGO DESTA(S) COM RESISTÊNCIA MINIMA DE 50 Kg/cm².

7) DISPOR TELA DE PROTEÇÃO NOS BURACOS DAS LAJES PARA EVITAR QUEDAS DURANTE A EXECUÇÃO DA OBRA.

8) CONFERIR MEDIDAS NO LOCAL.

9) OS NIVEIS COINCIDEM COM OS DO PROJETO ARQUITETONICO.

DETALHES DE FORMAS

MEDIDAS EM CENTIMETROS E NÍVEIS EM METROS

- PILAR QUE NASCE NESTE PAVIMENTO
- PILAR QUE MORRE NESTE PAVIMENTO
- PILAR QUE PASSA PELO PAVIMENTO
- PILAR QUE MUDA DE SEÇÃO NESTE PAVIMENTO
- CF: CONTRAFLECHA (cm)

CONVENÇÕES: CARGAS CONSIDERADAS NESTE PAVIMENTO

ALVENARIA DE TIJOLOS FURADOS	13,00 kN/m³
ALVENARIA DE TIJOLOS MACIÇOS	17,00 kN/m³
BLOCOS VAZADOS DE CONCRETO	14,00 kN/m³
REBOCOS DE TETOS	0,25 kN/m²
PISOS COMUNS	0,75 kN/m²
FORRO (ONDE EXISTIR NO PROJ.ARQ.)	0,20 kN/m²
DRY-WALL	0,42 kN/m²
ÁREA DE JARDIM (ONDE EXISTIR NO PROJ.ARQ.)	17,00 kN/m³
ENCHIMENTO DE PISO	A DEFINIR

COBRIMENTOS

ARMADURAS PASSIVAS (CA50 E CA60):

LAJES:
ARMADURA NEGATIVA 2,0 cm
ARMADURA POSITIVA 3,0 cm
ESCADAS: 3,0 cm
VIGAS:
ARMADURA NEGATIVA 2,0 cm
ARMADURA POSITIVA 3,0 cm
PILARES: 3,0 cm

PILARES EM CONTATO C/ SOLO:4,5 cm
BLOCOS/SAPATAS: 4,0 cm
CORTINAS/MUROS: 3,0 cm
RESERVATÓRIOS:
LAJE DA TAMPA 4,0 cm
PAREDES E LAJE DO FUNDO 3,0 cm

ATENÇÃO:
DEVE SER ADOTADO CONTROLE RIGOROSO DE QUALIDADE E RÍGIDOS LIMITES DE TOLERÂNCIA DA VARIABILIDADE DAS MEDIDAS DURANTE A EXECUÇÃO.

(*)QUANDO SUJEITOS A PROTENSÃO:
LAJES:
ARMADURA NEGATIVA 3,5 cm
ARMADURA POSITIVA 3,5 cm
VIGAS 3,5 cm

ARMADURAS ATIVAS (CP-190 RB):
LAJES:
ARMADURA NEGATIVA 4,0 cm
ARMADURA POSITIVA 5,0 cm
VIGAS: 5,0 cm

PARA FECHAMENTO DAS ALVENARIAS UTILIZAR CONFORME TABELA:

VIGAS CONCRETO	ALVENARIA
12cm LARGURA	11,5X19X19
14cm LARGURA	14X19X19
19cm LARGURA	19X19X19

REV	DATA	ASSUNTO
0	12/08/2020	EMISSÃO INCIAL

LUIZ FERNANDO BOGLINI CAVALIERI

ENDEREÇO DO EMPREENDIMENTO: UNIDADE 54 DO CONDOMÍNIO ACÁCIA IMPERIAL
ESTADO: PR

ASSUNTO: PROJETO ESTRUTURAL
FASE: PROJETO EXECUTIVO

TITULO: LOCAÇÃO E CARGA DAS FUNDAÇÕES
FORMA DOS BALDRAMES

REVISÃO: R00
ESCALA DO DESENHO: 1:50

DESENHO: LEANDRO
ARQUIVO: 1779-EST-PE-1-001-LOC-FORM-R00

CONTRATADA

NIERI PROJETOS ESTRUTURAIS
www.nieriengenharia.com.br

ENGENHEIROS RESPONSÁVEIS:
GILSON ROBERTO NIERO
CREA 7.222/D-PR
CAMILA KERST NIERO
CREA 73.699/D-PR
CAIO CESAR KERST NIERO
CREA 109.826/D-PR

RUA AMADOR BUENO 202, 1° ANDAR - VILA IPIRANGA CEP 86010-620
FONE/FAX: 0xx43 3322-4533 - E-MAIL: nieri@sercomtel.com.br LONDRINA-PR

FOLHA: 001
OBRA N°: 1779

ADICIONAIS -ADIC-
ANEXOS (PORT.,GAS,ETC.) -ANEX-
ESCADAS RESERVATÓRIOS -ESCD-
VIGAS -VIGA-
LAJES -LAJE-
PILARES -PILAR-
BLOCOS, SAPATAS CORTINAS -BLOC-
FORMAS,LOCAÇÕES CARGAS E CORTES -FORM-
DETALHES GENERICOS -DETG-