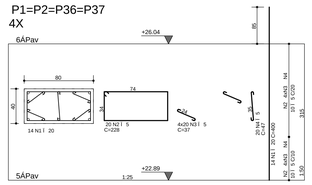
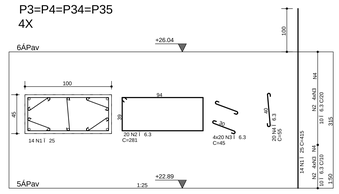
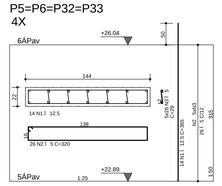
P1=P2=P36=P37
4X



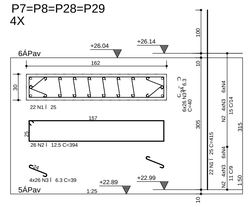
P3=P4=P34=P35
4X



P5=P6=P32=P33
4X

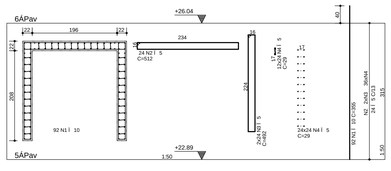


P7=P8=P28=P29
4X



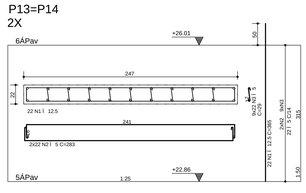
Aç O	POS	BIT (mm)	QUANT	COMPRIMENTO UNIT (cm)	COMPRIMENTO TOTAL (cm)
P1=P2=P36=P37 (X4)					
50A	1	20	56	400	22400
60B	2	5	80	228	18240
60B	3	5	320	37	11840
60B	4	5	80	47	3760
P3=P4=P34=P35 (X4)					
50A	1	25	56	415	23240
50A	2	6.3	80	281	22480
50A	3	6.3	320	45	14400
50A	4	6.3	80	55	4400
P5=P6=P32=P33 (X4)					
50A	1	12.5	56	365	20440
60B	2	5	104	320	33280
60B	3	5	520	29	15080
P7=P8=P28=P29 (X4)					
50A	1	25	88	415	36520
50A	2	12.5	104	394	40976
50A	3	6.3	1040	39	40560
P9=P10=P30=P31 (X4)					
50A	1	10	368	355	130640
60B	2	5	96	512	49152
60B	3	5	192	492	94464
60B	4	5	3456	29	100224
P11=P12 (X2)					
50A	1	16	56	380	21280
50A	2	8	76	276	20976
60B	3	5	456	29	13224
P13=P14 (X2)					
50A	1	12.5	44	365	16060
60B	2	5	88	283	24904
60B	3	5	396	29	11484
P15=P18=P19=P22 (X4)					
50A	1	16	56	380	21280
60B	2	5	64	288	18432
60B	3	5	128	37	4736
60B	4	5	256	40	10240
P16=P17=P20=P21 (X4)					
50A	1	16	48	380	18240
60B	2	5	64	288	18432
60B	3	5	256	45	11520
60B	4	5	64	37	2368
P23=P24 (X2)					
50A	1	12.5	150	365	54750
60B	2	5	1152	31	35712
50A	3	8	48	314	15072
50A	4	8	48	365	17520
50A	5	8	48	365	17520
P25=P27 (X2)					
50A	1	12.5	44	365	16060
60B	2	5	104	268	27872
60B	3	5	468	29	13572
P26					
50A	1	16	14	380	5320
50A	2	6.3	28	305	8540
60B	3	5	140	29	4060

P9=P10=P30=P31
4X

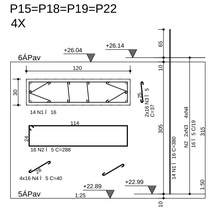


P11=P12
2X

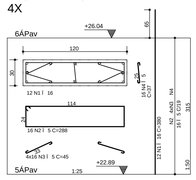
P13=P14
2X



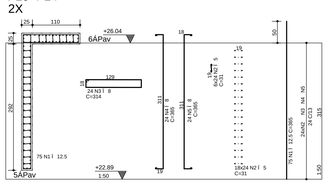
P15=P18=P19=P22
4X



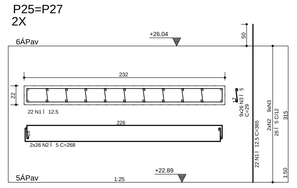
P16=P17=P20=P21
4X



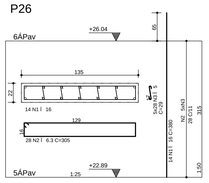
P23=P24
2X



P25=P27
2X



P26



RESUMO Aç O CA 50-60			
Aç O	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
60B	5	5226	836
50A	6.3	904	226
50A	8	711	284
50A	10	1306	823
50A	12.5	1483	1483
50A	16	661	1058
50A	20	224	560
50A	25	598	2390
Peso Total	60B =		836 kg
Peso Total	50A =		6825 kg

PAVIMENTO: 6APav			
RESUMO Aç O CA 50-60			
Aç O	BIT (mm)	COMPR (m)	PESO (kg)
60B	5	5226	836
50A	6.3	904	226
50A	8	711	284
50A	10	1306	823
50A	12.5	1483	1483
50A	16	661	1058
50A	20	224	560
50A	25	598	2390
Peso Total	60B =		836 kg
Peso Total	50A =		6825 kg

NOTAS

1) ESPECIFICAÇÕES PARA O CONCRETO ESTRUTURAL: FCK= 35 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 260 kg/m3.
1.3) A DIMENSÃO MÁXIMA CARACTERÍSTICA DO AGREGADO GRAÚDO UTILIZADO DEVE SER INFERIOR A 1,6cm;
1.4) RELAÇÃO ÁGUA/CIMENTO (EM MASSA) CONFORME fck E NÍVEL 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 NÍVEL 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 ÍTENS ESPECÍFICOS DA NBR 6118.
4) O ESCORAMENTO, O RE-ESCORAMENTO E O CIMBRAMENTO DESTA ESTRUTURA DE CONCRETO DEVERÃO 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 METODO 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 MÍNIMA 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 NÍVEIS 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)

CONVENÇÃO DE 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
CREA 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: 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

(*)QUANDO SUJEITOS A PROTENSÃO:

LAJES:
ARMADURA NEGATIVA 3,5 cm
ARMADURA POSITIVA 3,5 cm

VIGAS 3,5 cm

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

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

REV	DATA	ASSUNTO
3		
2		
1	21/10/2016	REVISÃO P3=P4
0	14/04/2016	EMISSÃO INICIAL

VECTRA
Rua Dr. Elias Chtaar, 55 - 14ºandar
Jardim Cae- aras - CEP: 86015-640
Londrina - Paraná - Brasil

NOME DO EMPREENDIMENTO/OBRA
LONDON VILLAGE
CAMBRIDGE

ENDEREÇO DO EMPREENDIMENTO: LONDRINA
ESTADO: PR

ASSUNTO: PROJETO ESTRUTURAL
FASE: PROJETO EXECUTIVO

TÍTULO:
PILARES
6ºPAVIMENTO
TORRE1-CAMBRIDGE

P1=P2=P36=P37 / P3=P4=P34=P35 / P5=P6=P32=P33 / P7=P8=P28=P29 / P9=P10=P30=P31 / P11=P12 / P13=P14 / P15=P18=P19=P22 / P16=P17=P20=P21 / P23=P24 / P25=P27 / P26

REVISÃO: R01
ESCALA DO DESENHO: Indicada

DESENHO: JHONATAN
ARQUIVO: 00LV-EST-PE-1-311-06P-PLAR-R01

CONTRATADA
NIER ENGENHARIA CIVIL LTDA
www.nierengenharia.com.br

ENGENHEIROS RESPONSÁVEIS:
GILSON ROBERTO NIERO
CREA 7.222/D-PR
CAMILA KERST NIERO
CREA 79.898/D-PR
CAIO CESAR KERST NIERO
CREA 109.826/D-PR

FOLHA: 311
OBRA NA: 1554

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

NOTA 1
PROJETO ESTRUTURAL
BASEADA PARA
PLOTAGEM
PAINEL MONO
COLOR [75% N] incl. esc
Preto 1 1 0,00
Cinza 2 2 0,00
3 3 0,00
4 4 0,00
253 253 0,00
Branco 7 0,00

ADICIONAIS (ADIC_1251 / 6999)
ANEXOS (ANEX_1251 / 1451)
VIGAS (VIGA_0051 / 649)
LAJES (LAJE_0051 / 499)
PILARES (PLAR_0051 / 3999)
BLOCOS, SAPATAS (BLOC_0051 / 2999)
FORMAS E ESCAS ES (FORM_0051 / 1999)
DETALHES (DETA_0000 / 0000)
ESCADAS (ESCD_0051 / 499)

NIER ENGENHARIA CIVIL LTDA. P:_DEV\ EST-PE-1-311-06P-PLAR-R01.PLT 01/06/2017 11:33:20