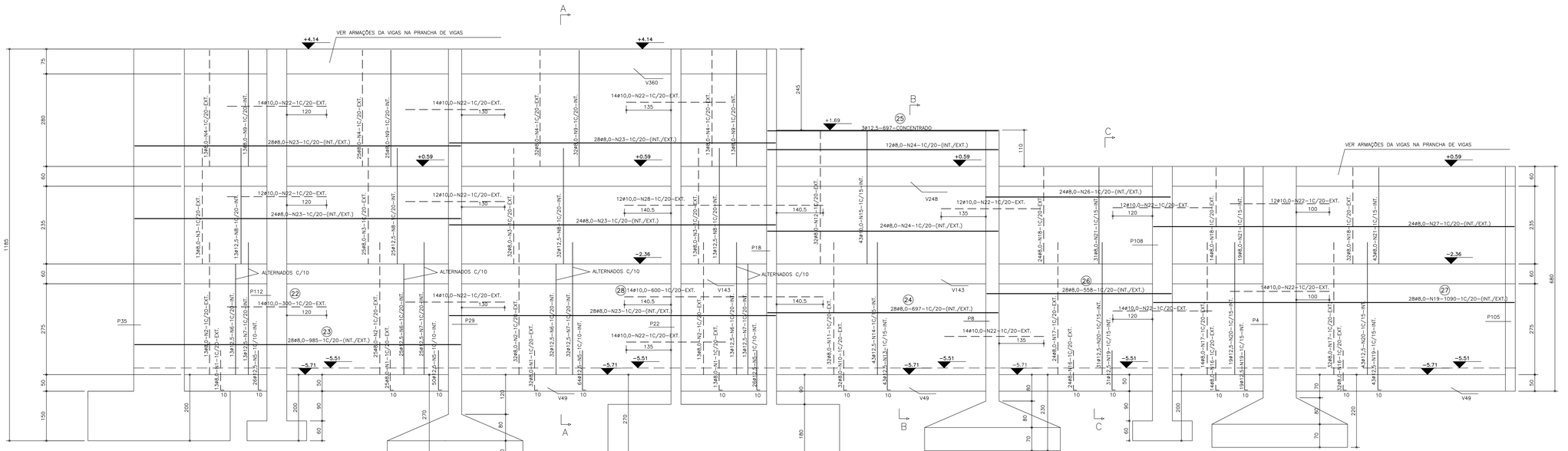
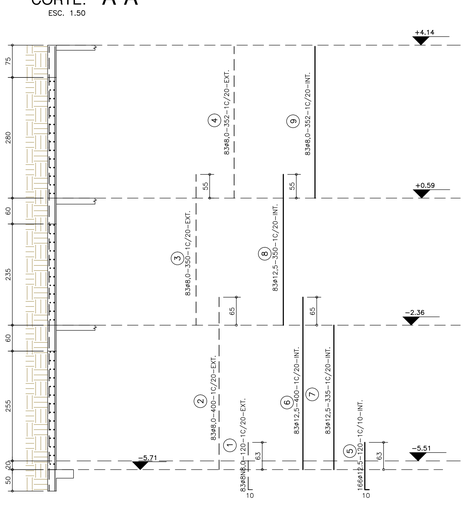
C1

ESC. 1:50



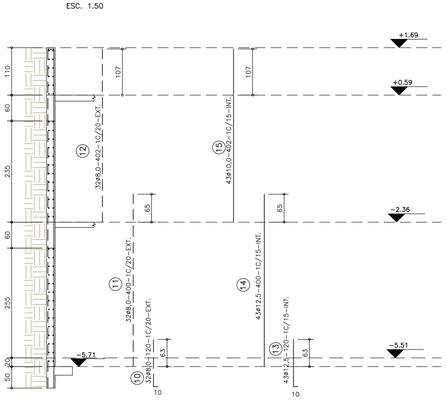
CORTE: A-A

ESC. 1:50



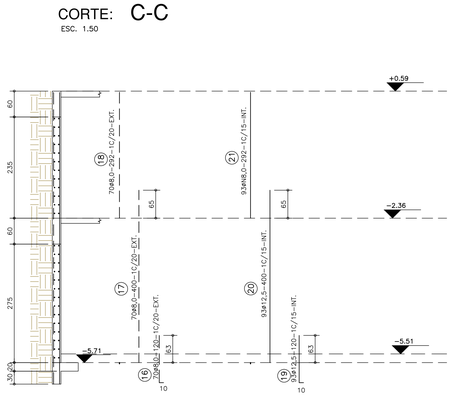
CORTE: B-B

ESC. 1:50



CORTE: C-C

ESC. 1:50



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 (360 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 NÃO SUPERIOR AO VALOR INDICADO NA TABELA AO LADO;
1.5) MASSA ESPECÍFICA APARENTE DO CONCRETO FRESCO NO INTERVALO ENTRE (2350 kg/m3 E 2400 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	25 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 (UNTA(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	BLOCOS/SAPATAS:	4,0 cm
ARMADURA POSITIVA	3,0 cm	CORTINAS/MUROS:	3,0 cm
ESCADAS:	3,0 cm		
VIGAS:	3,0 cm	RESERVATÓRIOS:	
PILARES:	3,0 cm	LAJE DA TAMPA:	4,0 cm
PILARES EM CONTATO C/ SOLO	4,5 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 RÍGIDOS LIMITES DE TOLERÂNCIA 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

TABELA

N	Ø	Q	COMPRIMENTO UNIT.	COMPRIMENTO PARC.
01	8,0	83	1.20	99.6
02	8,0	83	4.00	332.00
03	8,0	83	3.50	290.50
04	8,0	83	3.52	292.16
05	12,5	166	1.20	199.2
06	12,5	83	4.00	332.00
07	12,5	83	3.35	278.05
08	12,5	83	3.50	290.50
09	8,0	83	3.52	292.16
10	8,0	32	1.20	38.40
11	8,0	32	4.00	128.00
12	8,0	32	4.02	128.64
13	12,5	43	1.20	51.60
14	12,5	43	4.00	172.00
15	10,0	43	4.02	172.86
16	8,0	70	1.20	84.00
17	8,0	70	4.00	280.00
18	8,0	70	2.92	204.40
19	12,5	93	1.20	111.60
20	12,5	93	4.00	372.00
21	8,0	93	2.92	271.56
22	10,0	172	3.00	516.00
23	8,0	160	9.85	1576.00
24	8,0	64	6.97	446.08
25	12,5	3	6.97	20.91
26	8,0	52	5.58	290.16
27	8,0	52	10.90	566.80
28	10,0	26	6.00	156.00

RESUMO AÇO CA 50A/60B

Ø	COMP.	PESO Kg/m	PESO Kg
8,0	5321.00	0.395	2102.00
10,0	845.00	0.617	522.00
12,5	1825.00	0.963	1758.00
TOTAL	-----		4382.00

OBS.: PARA A COMPRA DAS FERRAGENS ACRESCENTAR 10% AOS TOTAIS DEVIDO AS PERDAS

REV	DATA	ASSUNTO
3		
2		
1		
0	25/04/2016	EMISSÃO INICIAL

VECTRA
Rua Dr. Elias Cirsac, 55 - 14º andar
Jardim Caiçaras - 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
ARMAÇÕES CORTINAS
TORRE 1 - CAMBRIDGE

REVISÃO
R00

ESCALA DO DESENHO:
1:50

DESENHO: JOÃO

ARQUIVO: 00LV-EST-PE-1-208-GER-BLOC-R00

CONTRATADA

NIERI
ENGENHARIA CIVIL LTDA
www.nierengenharia.com.br

ENGENHEIROS RESPONSÁVEIS:
GILSON ROBERTO NIERO
CREA 7.322/D-PR
CAMILA KERST NIERO
CREA 73.606/D-PR
CAIO CESAR KERST NIERO
CREA 339.836/D-PR

FOLHA
208

OBRA Nº
1554

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

N I E R I
PROJETO ESTRUTURAL
SHOE PAR
PLATIBÃ
CISCA
2011

TIPOS - ARACNOBRITOS		
COLOR	PEN Nº	mm
INDEX	7	0,50
CYMEN	7	0,35
9	7	0,25
10	7	0,20
30	7	0,30
MEDIO	7	0,25

ADICIONAIS
ADIC. (701 / 999)

AVISOS (PORTARIA 371)
AVISOS ANEX. (701 / 749)

BOCAS RESERVATÓRIOS
BOCAS - (651 / 699)

VIGAS
VIGA - (501 / 549)

LAJES
LAJE - (401 / 499)

PILARES
PILAR - (301 / 399)

BLOCOS - SAPATAS
BLOC - (201 / 299)

CARGAS EXCEPCIONAIS
CARGAS EXCEP. - (001 / 199)

DETALHES (DIVERSOS)
DETALHES - (550)