

# ESTADO DO RIO GRANDE DO SUL PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ SECRETARIA DE PLANEJAMENTO

# PROJETO EXECUTIVO DE OBRA DE ARTE ESPECIAL PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

PROJETO EXECUTIVO - PROJETO TÉCNICO - PRANCHAS

PROJETISTA: LIMINE CONSULTORIA E ENGENHARIA



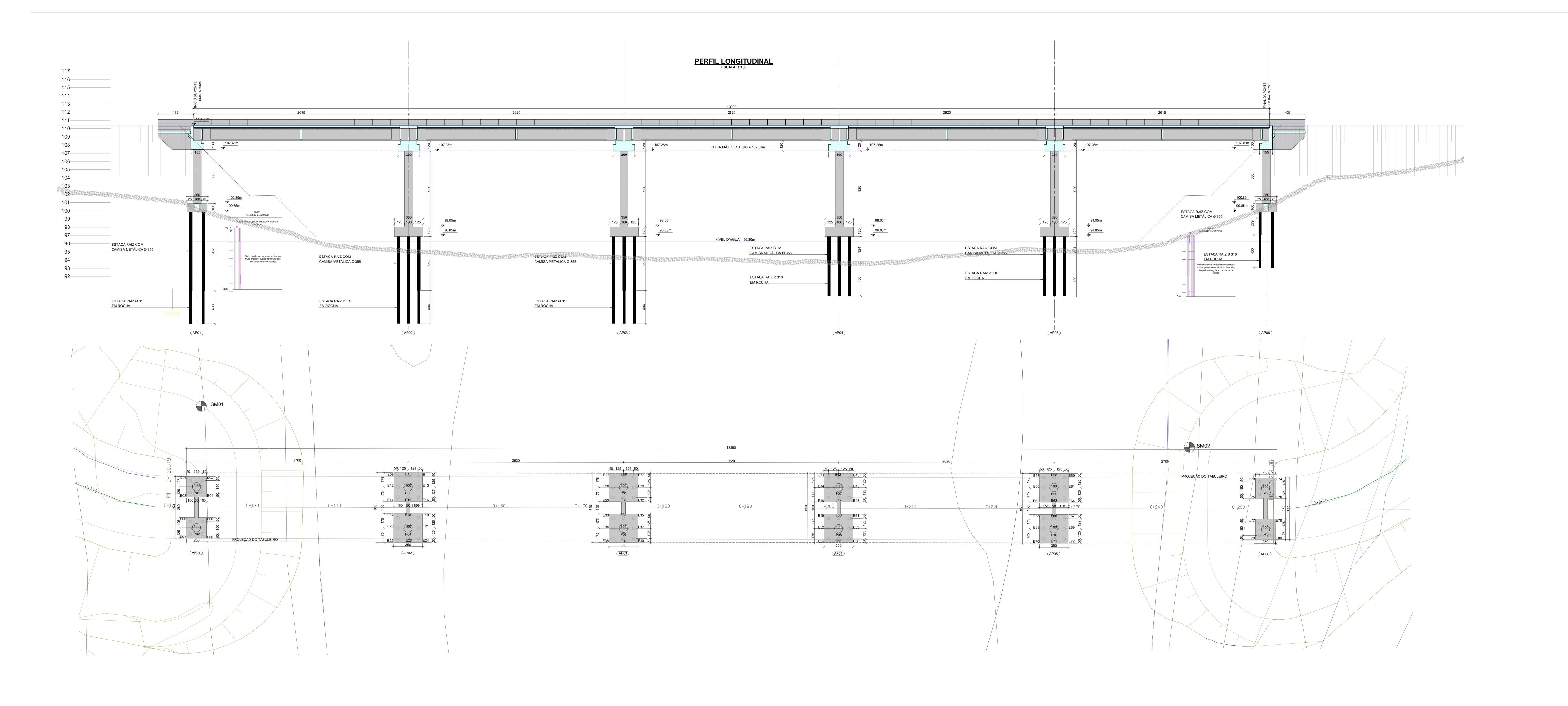
#### Sumário

1	VOLUME GRÁFICO	. 3
2	ART 24	
3	TERMO DE ENCERRAMENTO	25



#### 1 VOLUME GRÁFICO





E14 -592.02960 38.34704 E54 -575.49168 -11.62478 E15 -591.51923 37.20595 E55 -574.98817 -12.76888 E35 -582.75703 11.07142 E36 -584.90712 12.85657 E76 -548.73264 -58.79176 E77 -552.54050 -58.82834 E37 -583.90008 10.56836 E38 -586.05227 12.35259 

 E38
 -586.05227
 12.35259
 E78
 -551.93613
 -60.20161

 E39
 -585.54875
 11.20849
 E79
 -553.91342
 -59.43256

 E40
 -585.04523
 10.06439
 E80
 -553.30905
 -60.80583

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO
(INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55
(MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55
(SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50
(CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60

OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³ COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB
LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

E LANÇAMENTO A FACE SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm

- MESOESTRUTURA: - PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm - TRAVESSAS: C=3,0cm - ENCONTRO: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA: - LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS. - LAJE: C=3,0cm - LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm - CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M³

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

10\_ NORMAS

10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 - Proj. de pontes de concreto armado e protendido - Procedimento - ABNT;

- NBR 7188/2024 - Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre - ABNT;

- NBR 8681/2003 - Ações e Segurança nas estruturas - Procedimento - ABNT;

- NBR 6118/2024 - Projeto de estruturas de concreto - Procedimento - ABNT;

- NBR 6122/2022 - Projeto e execução de fundações - ABNT;

- NBR 6123/2023 - Forças devidas ao vento em edificações - ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

00 REVISÃO					
		EMISSÃ	O INICIAL		GF
	REVISÃO		RIÇÃO		RT
ASS. RESPONSA	ÁVEL TÉCNICO	PROJETO: PROJETO [	DE OBRAS DE A	RTE ESPECIAI	IS
ASS. CLIENTE		CLIENTE: PREFEITUR	RA MUNICIPAL D	DE COTIPORÃ	
<b>A.</b> 1.10		OBRA: PONTE SOI	BRE O RIO CAR	REIRO	
	MINE coria e Engenharia	LOCALIZAÇÃO:			
		CIDADE:			
Av. Senador Tarso Dutra, 161,	, sala 803	COTIPORÃ	- DOIS LAJEAD	os	
CEP 90690-140 bairro Petrópol RESP. TÉCNICO:	lis Porto Alegre - RS - Brasil	PROJETO:	APROVAÇÃO:	DESENHO:	DATA EMISSÃO
		Giovane Ferreira	Giovanna Peixoto	Lucas	DATA LINIOSAC
Eng <sup>o</sup> Civil Giovane de Moraes Ferro Eng <sup>a</sup> Civil Giovanna Bonesso Peixo		CÓDIGO:	FORMATO:	ESCALA:	15/03/2024

 		13160		
2650 DRENO PVC Ø 100mm  250 300 300 300 300 300 300 520	2620 300 300 300 300 300 300 520	2620 + 300 + 300 + 300 + 300 + 300 + 300		DRENO PVC Ø 100mm 2650  520 300 300 300 300 300 300 270
430 2 216 2 2	6 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216 2 216	2 216	16	216 2 2
AP01  DRENO PVC Ø 100mm  AP02	AP03		AP04	AP05 DRENO PVC Ø 100mm
		LOCAÇÃO DAS LAJOTAS PRÉ-MOLDADAS  ESCALA: 1/150		
		ESCALA: 1/150		
100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	. 100 100 100 100 100 100 100 100 100 10	100 100	20, 100, 100, 220, 100, 100, 100, 100, 1
1 0 0 100 100 100 100 100 100 100 100 1	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0			
LO1   LO2   LO1   LO1   LO1   LO2   LO1	LO1 LO2 LO1 LO2 LO1 LO1 LO1 LO2 LO1 LO1 LO1 LO2 LO1 LO1 LO1 LO2 LO1 LO1 LO2 LO1 LO1 LO1 LO2 LO1	LO2   LO1   LO2   LO1   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO1   LO2   LO1   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO1   LO2   LO1   LO1   LO2   LO1   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO1   LO2   LO3   LO3		
LO1   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO1   LO1   LO1   LO1   LO2   LO1	LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO2   LO1   LO1   LO1   LO1   LO2   LO1   LO1	LO2   LO1   LO1   LO2   LO1   LO3   LO3		01   L02   L01         L01   L02   L01   L01   L01   L02   L01   L01   L01   L01   L01   L01   L01   L02   L01   L
AP01 AP02	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	100 100 220 100 100 100 100 100 100 100	00 100 100 220 100 100 100 100 100 100 1
		LOCAÇÃO DAS LONGARINAS  ESCALA: 1/150		
432 10 2600 20 tr	2600 200	2600	20 分	20 2600 10 432
VL01 96 02 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00	VL02 8 2	VL02 8 2	VL02 8 2	VL01 8 PROJEÇÃO DO TABULEIRO
300	300 300	300	300	300
VL01	VL02	VL02	VL02	VL01
VL01	VL02	VL02 08	04 VL02 VL02	04 0 0 VL01 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0
PROJEÇÃO DO TABULEIRO 8 2		·	06 17	
AP01 1210 1210 AP02	1210 + 1210 + 200 AP03	1210   1210	200 1210 1210 AP04	200 1210 1210 AP06

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO
(INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55
(MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55
(SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50
(CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60

OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50
LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB
LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

E LANÇAMENTO A FACE SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm

- MESOESTRUTURA:
- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm
- PILARES: C=3,0cm
- TRAVESSAS: C=3,0cm
- ENCONTRO: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA: - LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.

- LAJE: C=3,0cm - LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm - CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO =  $600 \text{KG/M}^3$ 

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

10\_ NORMAS
10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 - Proj. de pontes de concreto armado e protendido - Procedimento - ABNT;
- NBR 7188/2024 - Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre - ABNT;
- NBR 8681/2003 - Ações e Segurança nas estruturas - Procedimento - ABNT;
- NBR 6118/2024 - Projeto de estruturas de concreto - Procedimento - ABNT;
- NBR 6122/2022 - Projeto e execução de fundações - ABNT;
- NBR 6123/2023 - Forças devidas ao vento em edificações - ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

00		EMISSÃO INICIAL	GF
REVISÃO		DESCRIÇÃO	RT
ASS. RESPO	ONSÁVEL TÉCNICO	PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS	
ASS. CLIENTE		CLIENTE:	
ASS.	CLIENTE	PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ	
	IMINE	PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ  OBRA: PONTE SOBRE O RIO CARREIRO	

Consultoria e Engenharia

Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803

COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: APROVAÇÃO: DESENHO: RESP. TÉCNICO: Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas RESP. TÉCNICO:

Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231)

Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas

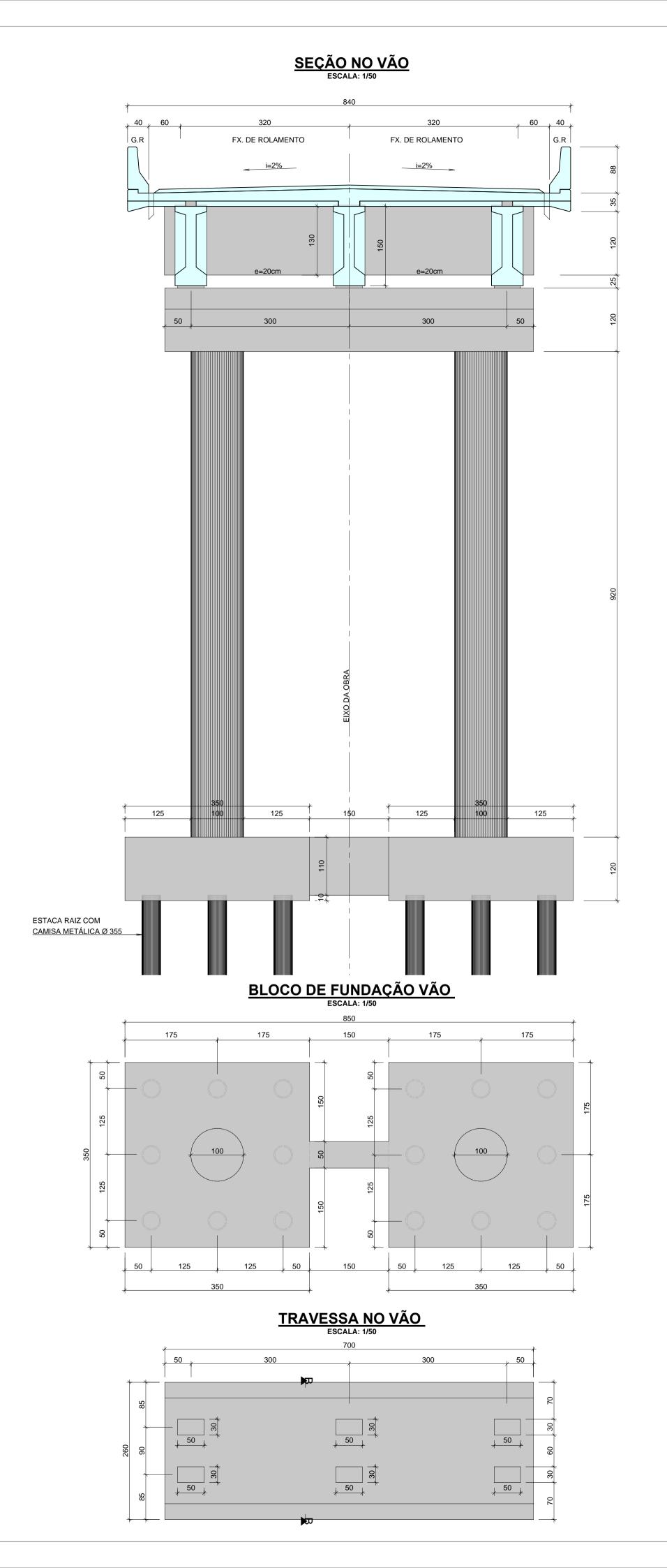
CÓDIGO: FORMATO: ESCALA:

A1 594 x 841 Indicada

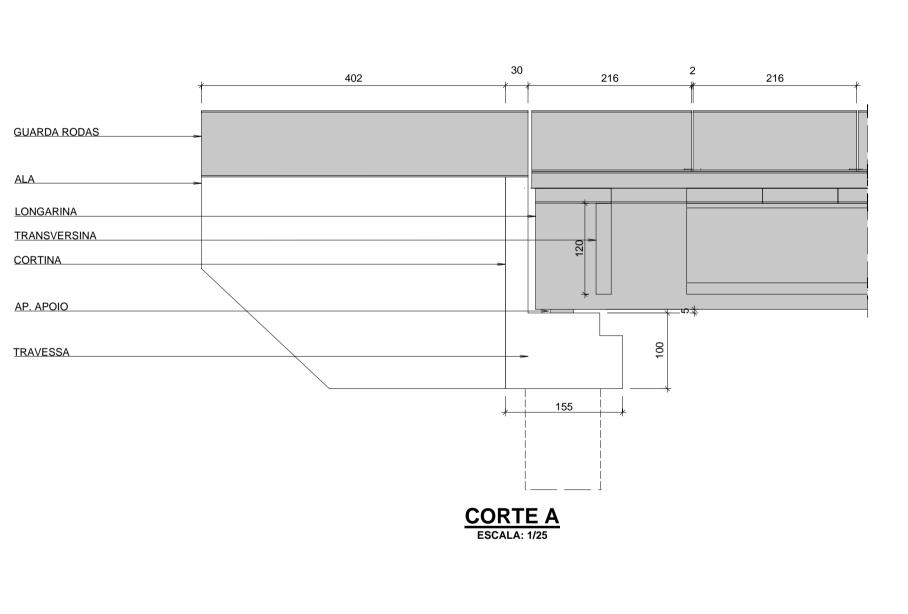
PLANTA BAIXA, LOCAÇÃO DAS LAJOTAS E LOCAÇÃO DAS LONGARINAS

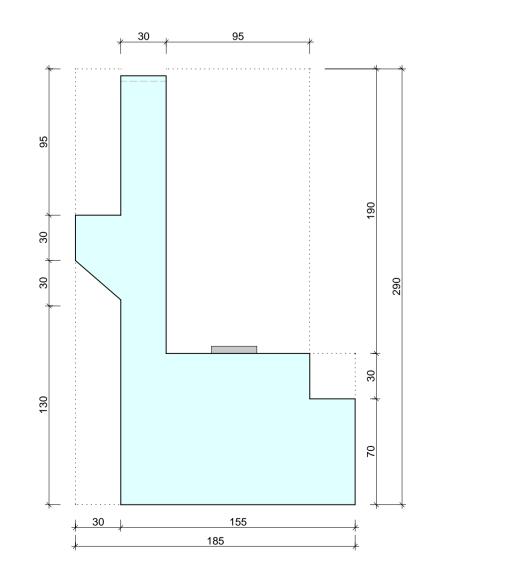
DATA EMISSÃO 15/03/2024

# SEÇÃO NO ENCONTRO ESCALA: 1/50 FX. DE ROLAMENTO FX. DE ROLAMENTO 75 100 ESTACA RAIZ COM CAMISA METÁLICA Ø 355 BLOCO DE FUNDAÇÃO NO ENCONTRO ESCALA: 1/50 50 150 50 250 50 150 50

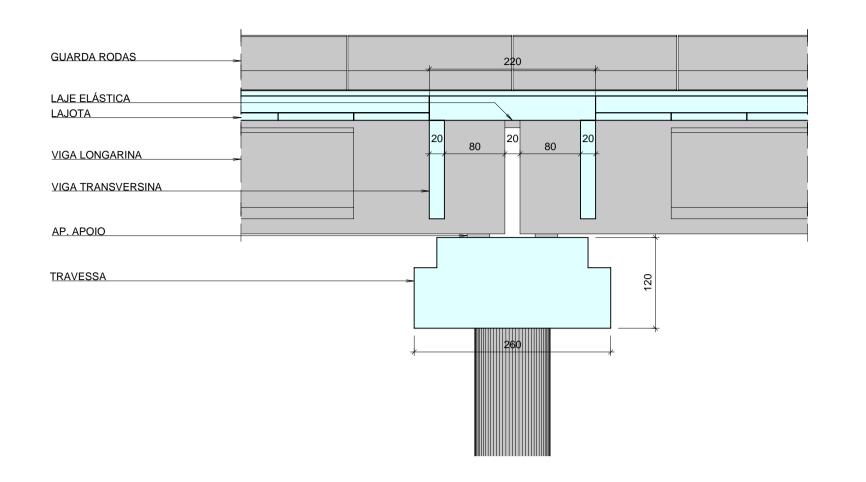


# GUARDA RODAS ALA LAJE DE TRANSIÇÃO CONSOLE CORTINA TRAVESSA VISTA LATERAL NO ENCONTRO ESCALA: 1/50

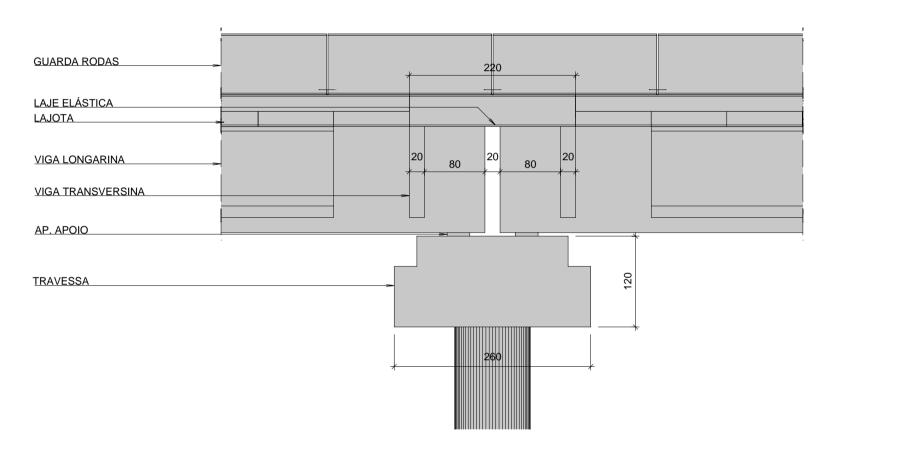




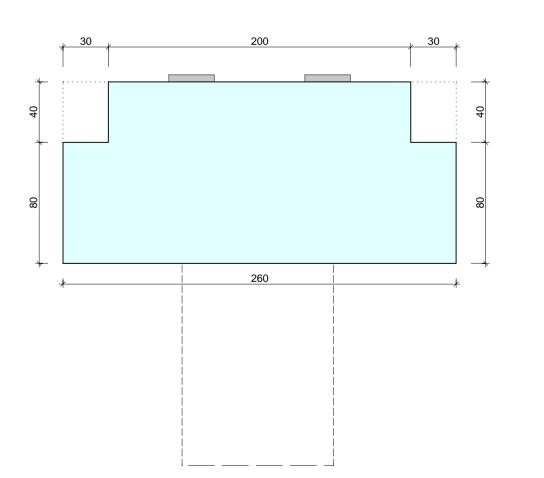


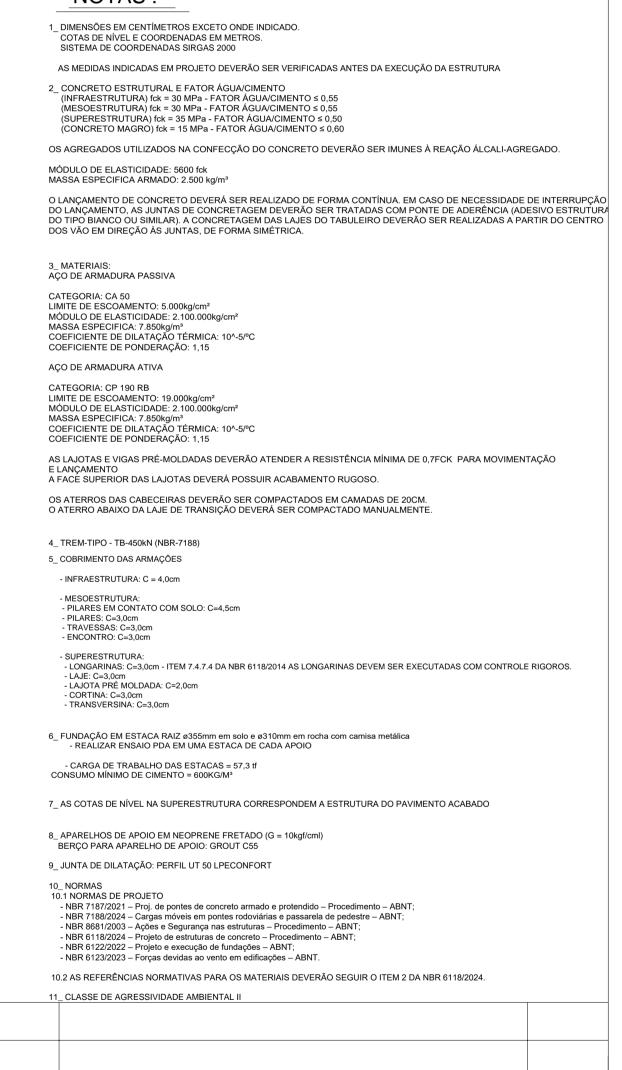


#### VISTA LATERAL NO VÃO

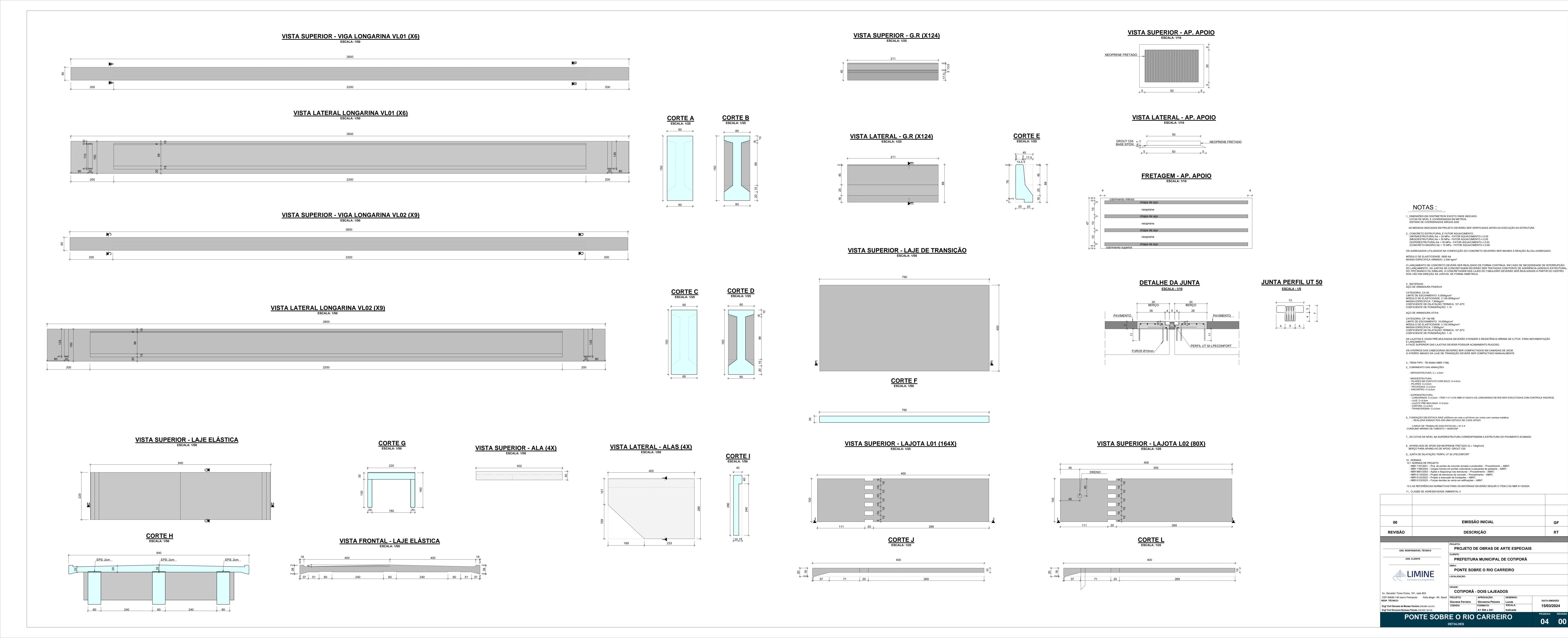


#### CORTE B







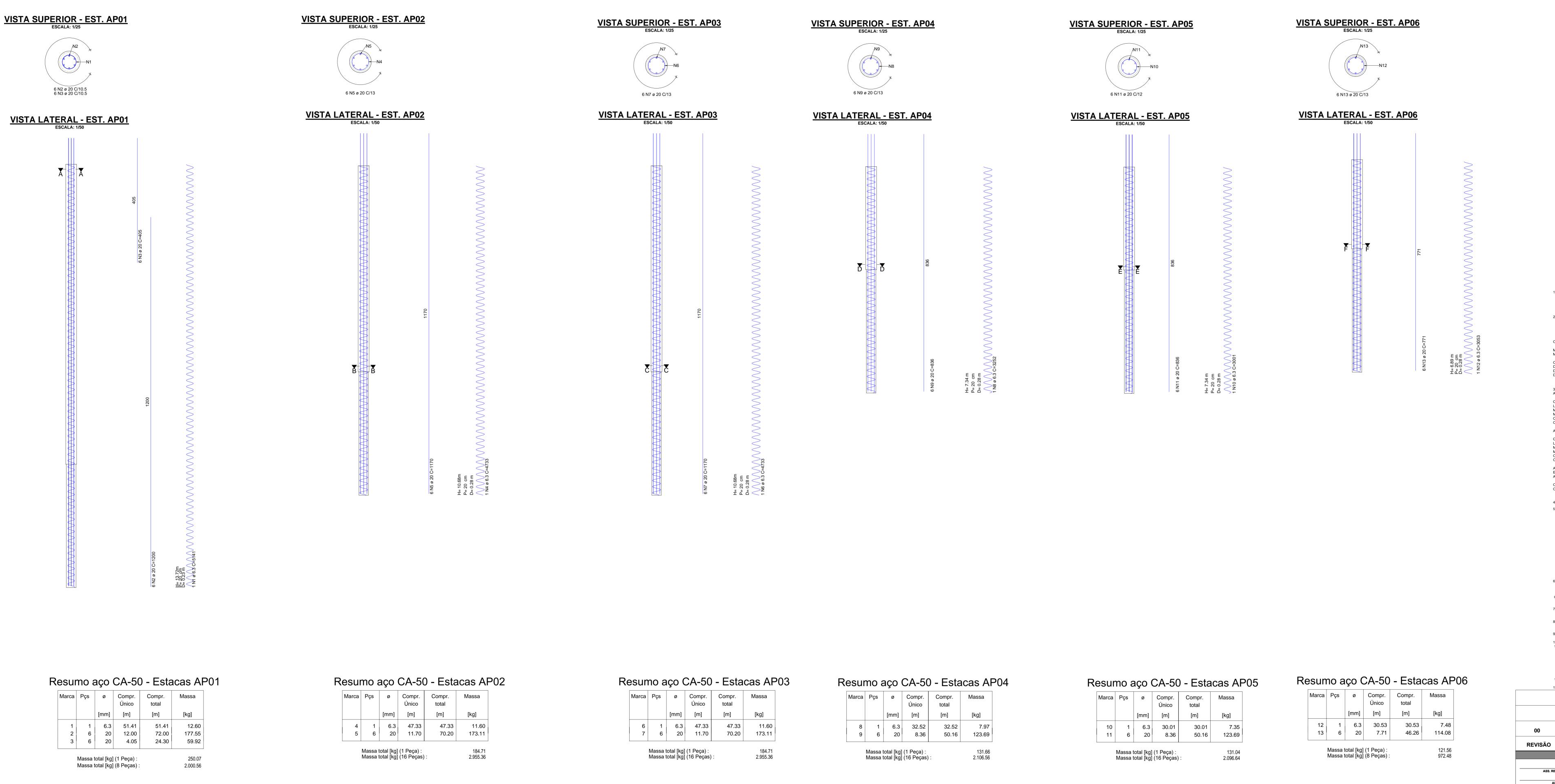


EMISSÃO INICIAL

FORMATO:

A1 594 x 841 Indicada

DESCRIÇÃO



 NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT;
 NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT; NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT; - NBR 6122/2022 - Projeto e execução de fundações - ABNT; - NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT. 10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II **EMISSÃO INICIAL** DESCRIÇÃO PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS ASS. RESPONSÁVEL TÉCNICO ASS. CLIENTE PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ PONTE SOBRE O RIO CARREIRO LIMINE Consultoria e Engenharia COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803 CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: DATA EMISSÃO RESP. TÉCNICO: Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas FORMATO: ESCALA: 15/03/2024 Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231) A1 594 x 841 Indicada Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530)

- SUPERESTRUTURA:
- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm
- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm
- CORTINA: C=3,0cm
- TRANSVERSINA: C=3,0cm

PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

NOTAS:

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²

LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm

- PILARES: C=3,0cm - TRAVESSAS: C=3,0cm - ENCONTRO: C=3,0cm

- MESOESTRUTURA: - PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm

MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CA 50

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

2\_CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR AGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50 (CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60

A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica

7 AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

- REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml)

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M³

BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

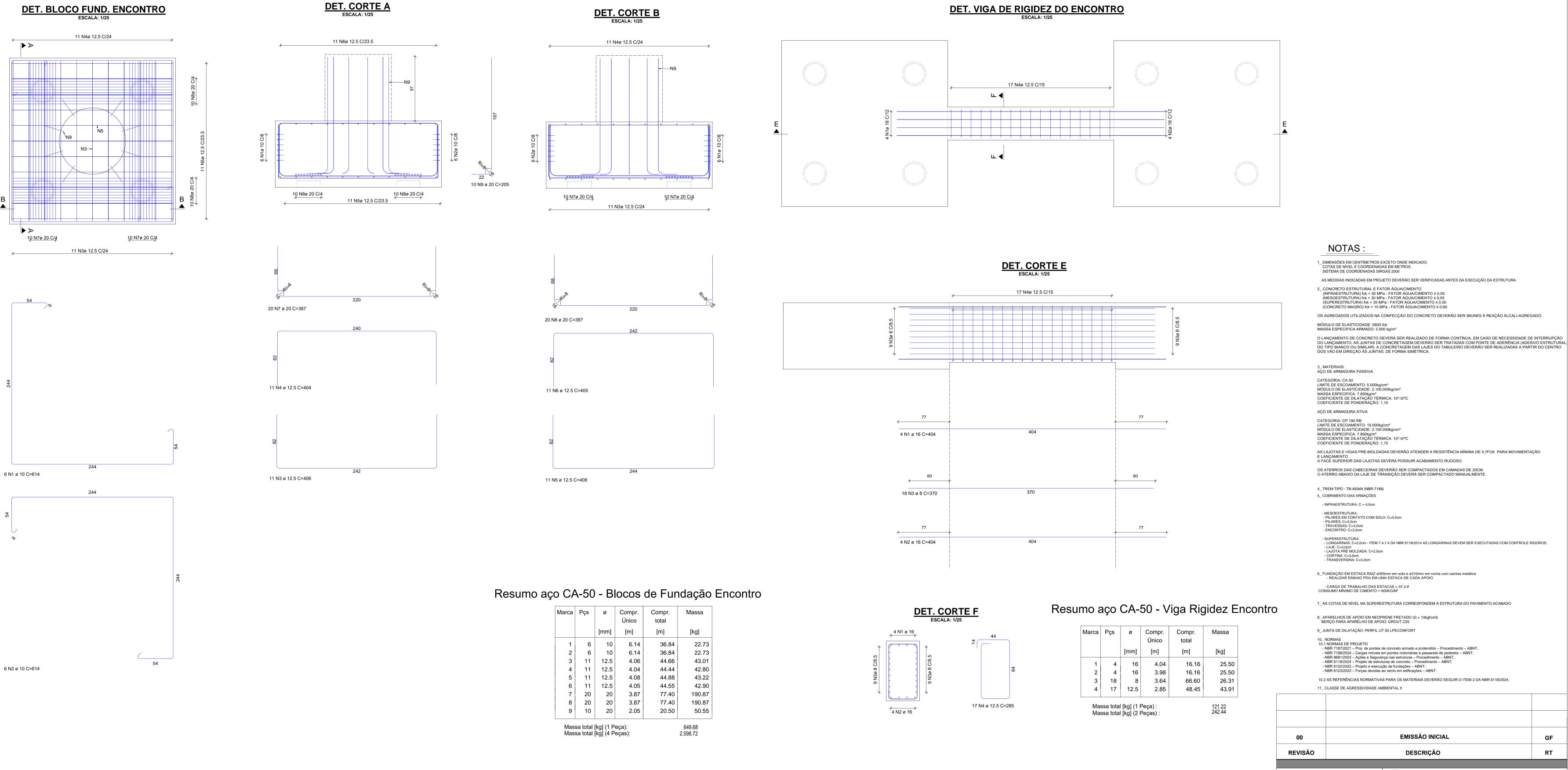
9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

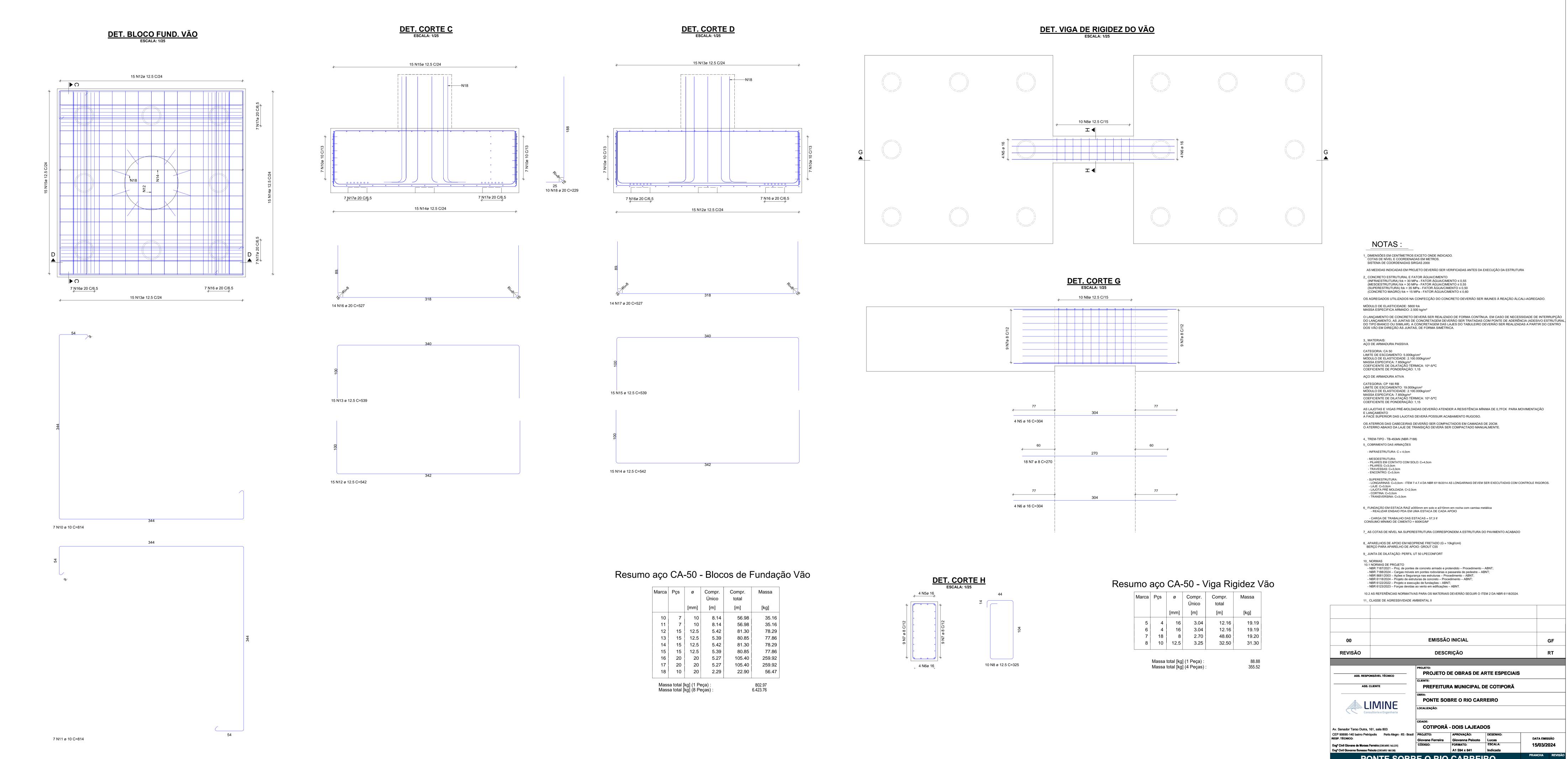
AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO

05 00

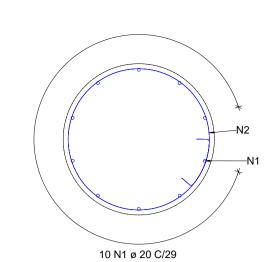


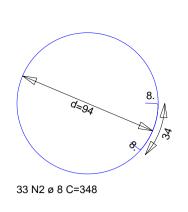


15/03/2024

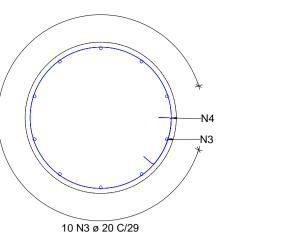
A1 594 x 841 Indicada

# DET. PILARES AP01 E AP06 - CORTE A ESCALA: 1/25





# DET. PILARES AP02, AP03, AP04 E AP05 - CORTE B ESCALA: 1/25

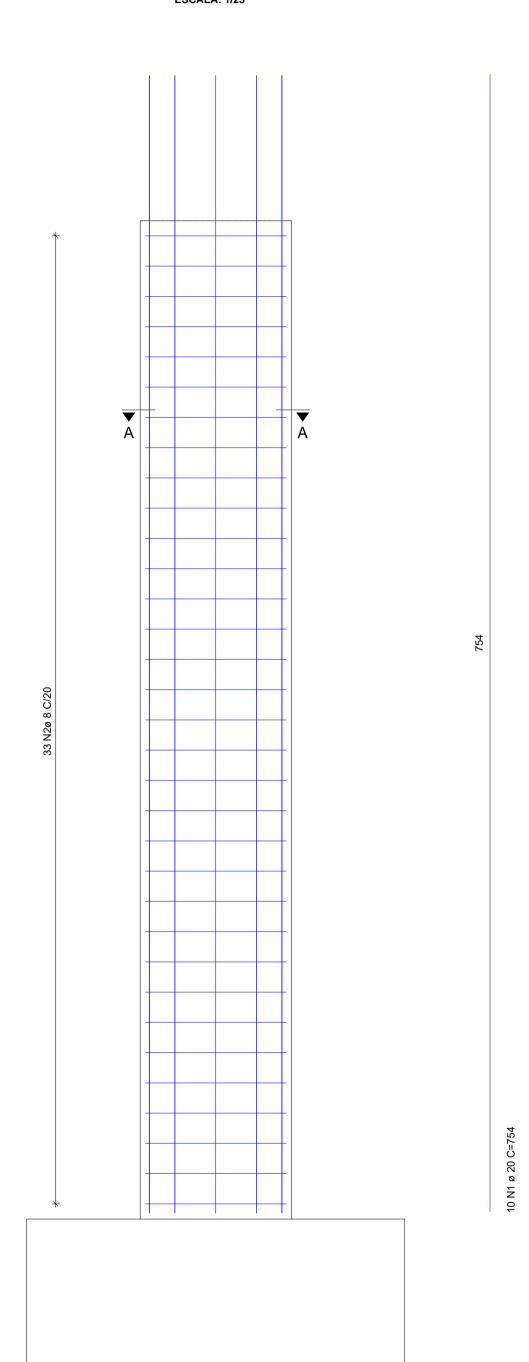


46 N4 ø 8 C=348

DET. PILARES AP02, AP03, AP04 E AP05 - ELEVAÇÃO

ESCALA: 1/25

#### DET. PILARES AP01 E AP06 - ELEVAÇÃO



#### Resumo aço CA-50 - Pilares AP01 E AP06

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	10	20	7.54	75.40	185.9
2	33	6.3	3.43	113.19	27.7
2	33	6.3	3.43	113.19	2

Massa total [kg] (1 Peça): Massa total [kg] (4 Peças): 231.30 925.20

Marca	Pçs	ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
3	10	20	10.14	101.40	250.05
4	46	8	3.48	160.08	63.23

Resumo aço CA-50 - Pilares AP02,AP03,AP04 E AP05

Massa total [kg] (1 Peça): Massa total [kg] (8 Peças):

313.28 2.506,24 NOTAS:

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO

(INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50

(CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60 OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO

3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²

MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACE SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO. OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM.

O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- SUPERESTRUTURA:

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm

- PILARES: C=3,0cm - TRAVESSAS: C=3,0cm - ENCONTRO: C=3,0cm

- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm - LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm - CORTINA: C=3,0cm

- TRANSVERSINA: C=3.0cm

6\_FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml)

BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55 9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

10\_ NORMAS 10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 - Proj. de pontes de concreto armado e protendido - Procedimento - ABNT;

NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;
 NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;

 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;
 NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT; - NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

**EMISSÃO INICIAL REVISÃO** DESCRIÇÃO

Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803 CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO:

RESP. TÉCNICO:

PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

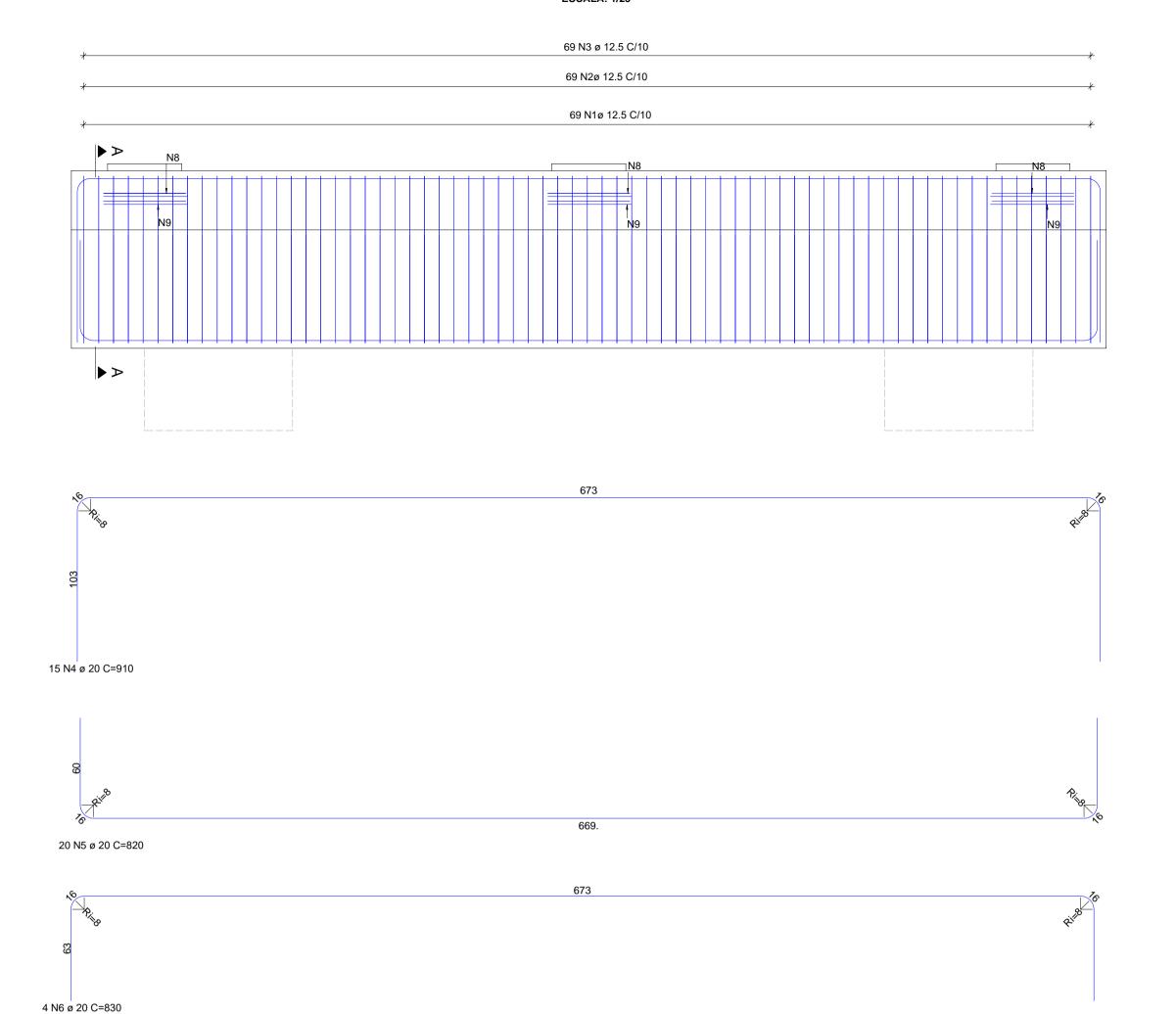
COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS

Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas

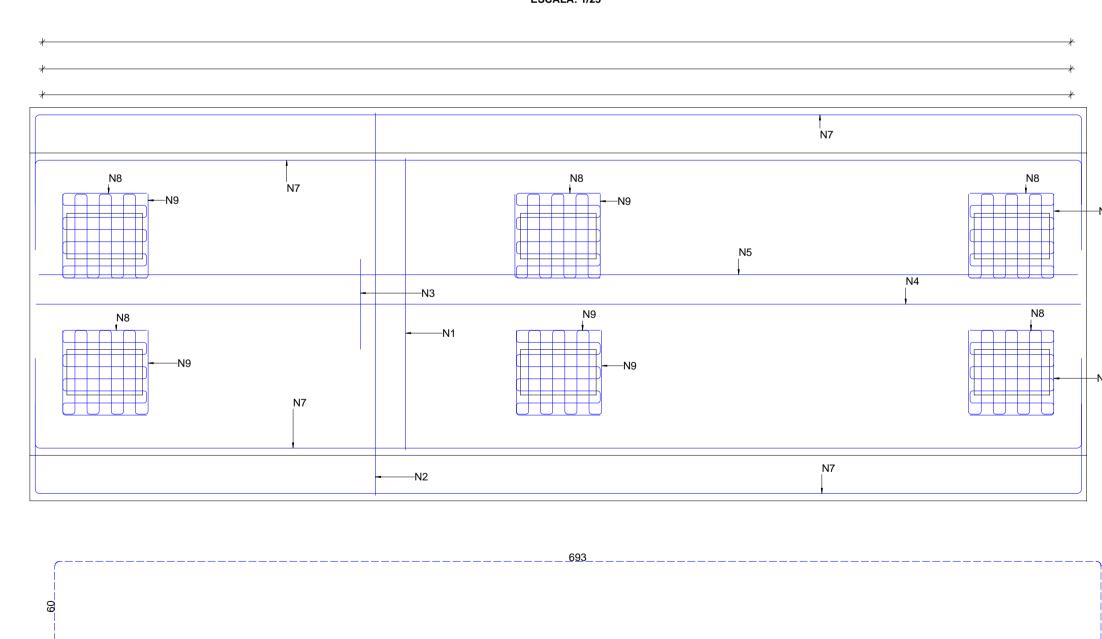
Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231) A1 594 x 841 Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

DATA EMISSÃO

# TRAVESSA CENTRAL - DET. ARMADURA - ELEVAÇÃO ESCALA: 1/25



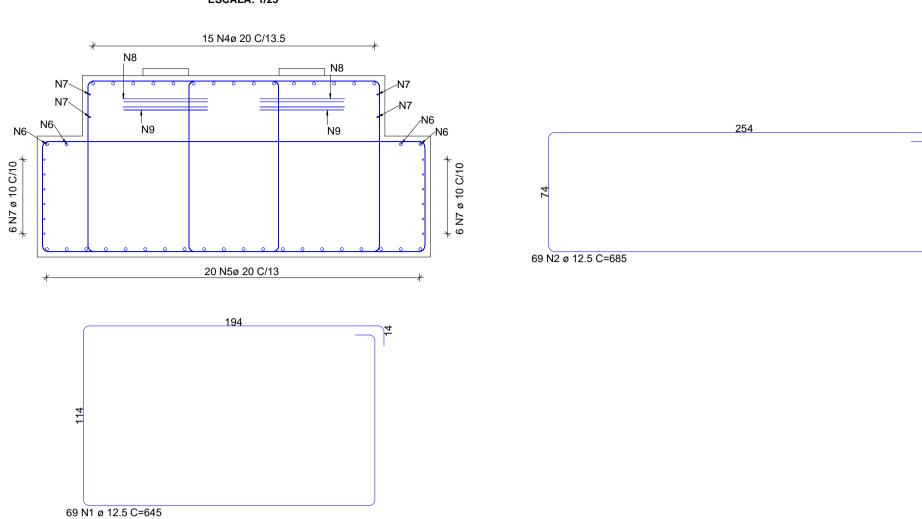
#### TRAVESSA CENTRAL - DET. ARMADURA - SUPERIOR ESCALA: 1/25



16 N7 ø 10 C=814



9. 9. 9. 9. 12 N9 ø 6.3 C=509



#### Resumo aço CA-50 - Travessa Central

Marca	Pçs	ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	69	12.5	6.45	445.05	428.58
2	69	12.5	6.85	472.65	455.16
3	69	12.5	3.78	260.82	251.17
4	15	20	9.10	136.50	336.61
5	20	20	8.20	164.00	404.42
6	4	20	8.30	33.20	81.87
7	16	10	8.14	130.24	80.36
8	12	6.3	5.08	60.96	14.94
9	12	6.3	5.09	61.08	14.96
1		1	I		

2068.07

8272.28

Massa total [kg] (1 Peça) : Massa total [kg] (4 Peças) :



69 N3 ø 12.5 C=378

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA 2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55

(MESOESTRUTURA) fok = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fok = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50

(CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60 OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m<sup>3</sup>

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm²

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³

COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm - MESOESTRUTURA:

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm

- ENCONTRO: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA:
- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm
- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm

- CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT;

- NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;

NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;

NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
 NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

**EMISSÃO INICIAL** 00 REVISÃO DESCRIÇÃO

PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803

RESP. TÉCNICO:

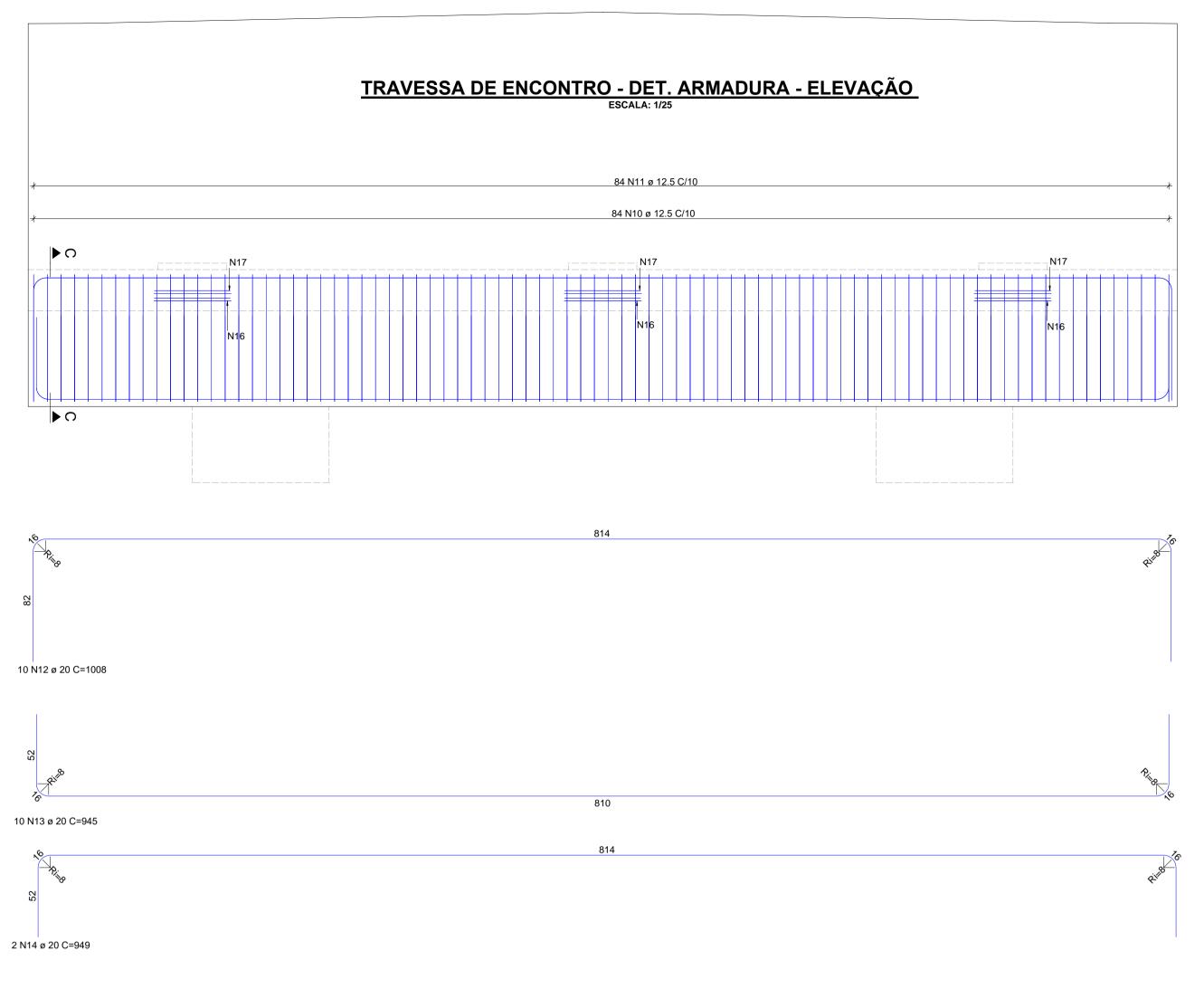
PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ

PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS

CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231) A1 594 x 841

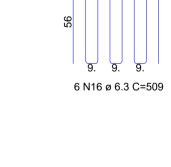
Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO DATA EMISSÃO

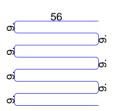


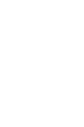
#### TRAVESSA DE ENCONTRO - DET. ARMADURA - SUPERIOR

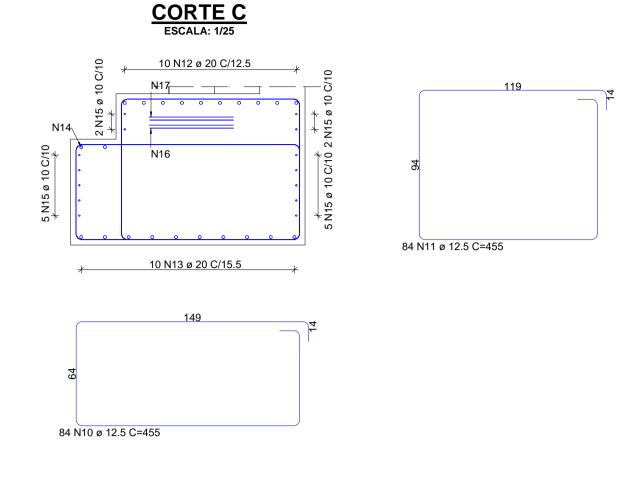
ESCALA: 1/25 84 N11 ø 12.5 C/10 84 N10 ø 12.5 C/10 N14 - N10

14 N15 ø 10 C=955









#### Resumo aço CA-50 - Travessa do Encontro

Marca	Pçs	ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
10	84	12.5	4.55	382.20	368.06
11	84	12.5	4.55	382.20	368.06
12	10	20	10.08	100.80	248.57
13	10	20	9.45	94.50	233.04
14	2	20	9.49	18.98	46.80
15	14	10	9.55	133.70	82.49
16	6	6.3	5.09	30.54	7.48
17	6	6.3	5.08	30.48	7.47

Massa total [kg] (1 Peça) : Massa total [kg] (2 Peças) :

1361.97 2723.94

#### NOTAS:

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS.

SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA 2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fok = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fok = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50

(CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60 OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck

MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m<sup>3</sup>

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15 AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²

MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³ COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm - MESOESTRUTURA:

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm

- ENCONTRO: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA:
- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm
- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm

- CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3

10\_ NORMAS

10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT;

- NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;

NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;

NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
 NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

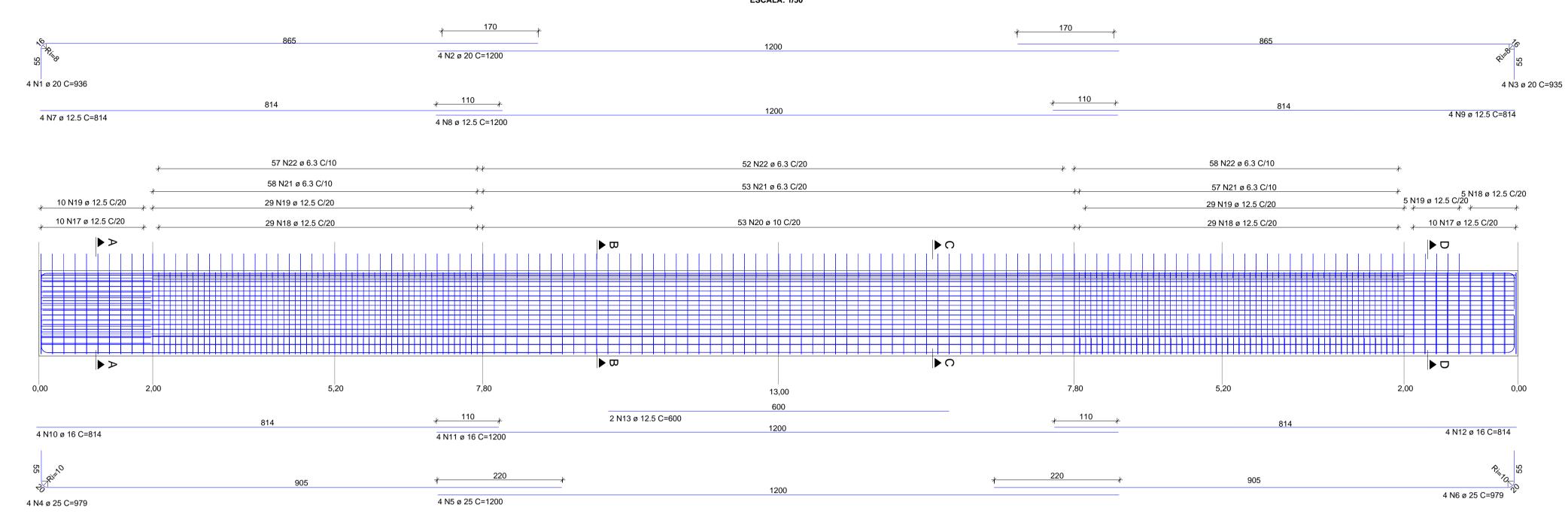
10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

**EMISSÃO INICIAL** 00 GF REVISÃO RT DESCRIÇÃO

PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ PONTE SOBRE O RIO CARREIRO COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803 CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: RESP. TÉCNICO: DATA EMISSÃO Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas ESCALA: 15/03/2024 Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231)

A1 594 x 841 Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

# DET. LONGARINA 01 - DET. ARMADURA - ELEVAÇÃO ESCALA: 1/50



#### **DET. LONGARINA 01 - DET. ARMADURA - SUPERIOR**

		ESCALA: 1/50	
	57 N22 ø 6.3 C/10	* 52 N22 ø 6.3 C/20	58 N22 ø 6.3 C/10
_	58 N21 ø 6.3 C/10	53 N21 ø 6.3 C/20	57 N21 ø 6.3 C/10
10 N19 ø 12.5 C/20			29 N19 ø 12.5 C/20 5 N19 ø 12.5 C/20
10 N17 ø 12.5 C/20	* 29 N18 ø 12.5 C/20	53 N20 ø 10 C/20	29 N18 ø 12.5 C/20
	* 70 *	/ADM 1980DELES	70 * 765 *** (ADM DE DELE) 24 N/16 @ 8 C=765

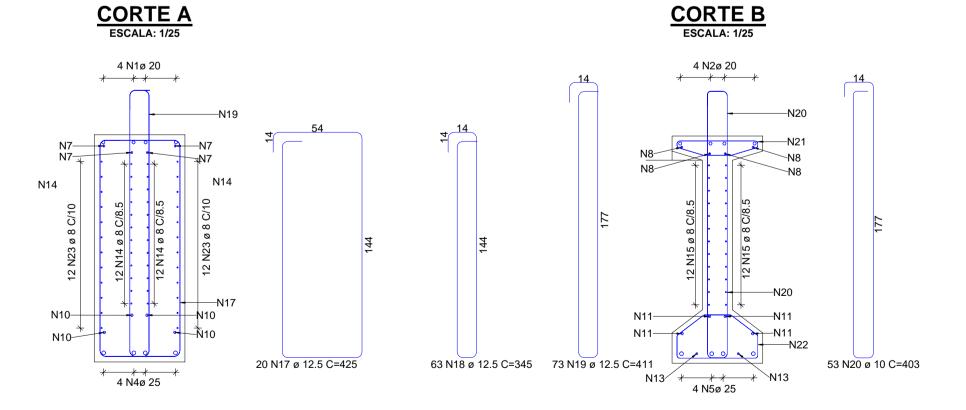
(ARM.122PELE)



# 24 N23 ø 8 C=507

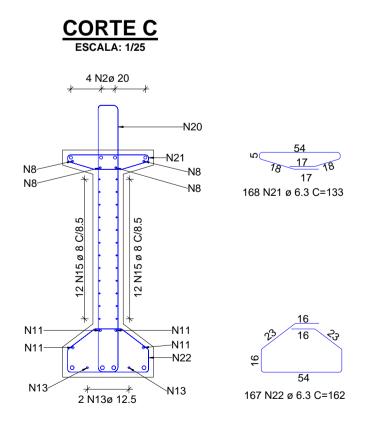
24 N14 ø 8 C=765

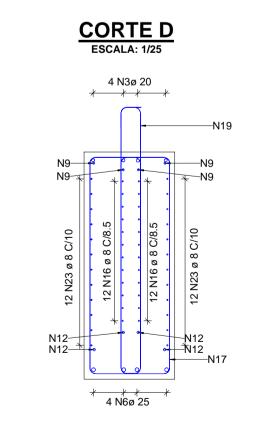
(ARM. DE PELE)



24 N15 ø 8 C=1200

(ARM. DE PELE)





765 (ARM. DE PELE)

24 N16 ø 8 C=765

#### Resumo Aço CA-50 - Longarinas 01

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	4	20	9.36	37.44	92.33
2	4	20	12.00	48.00	118.37
3	4	20	9.35	37.40	92.23
4	4	25	9.79	39.16	150.88
5	4	25	12.00	48.00	184.94
6	4	25	9.79	39.16	150.88
7	4	12.5	8.14	32.56	31.36
8	4	12.5	12.00	48.00	46.22
9	4	12.5	8.14	32.56	31.36
10	4	16	8.14	32.56	51.38
11	4	16	12.00	48.00	75.74
12	4	16	8.14	32.56	51.38
13	2	12.5	6.00	12.00	11.56
14	24	8	7.65	183.60	72.52
15	24	8	12.00	288.00	113.76
16	24	8	7.65	183.60	72.52
17	20	12.5	4.25	85.00	81.86
18	63	12.5	3.45	217.35	209.31
19	73	12.5	4.11	300.03	288.93
20	53	10	4.03	213.59	131.79
21	168	6.3	1.33	223.44	54.74
22	167	6.3	1.62	270.54	66.28
23	24	8	5.07	121.68	48.06

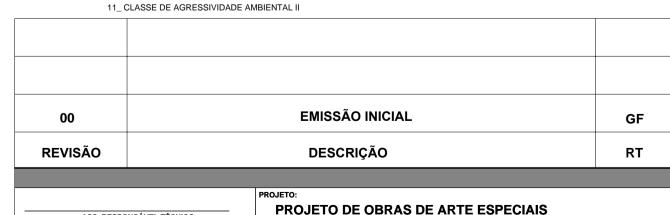
Massa total [kg] (1 Peça) : Massa total [kg] (6 Peças) :

2228.40 13.370.40

- 1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000
- AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA
- 2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50
- (CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60
- OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.
- MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck

- O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.
- 3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA
- CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm²
- MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³ COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
- COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15
- AÇO DE ARMADURA ATIVA
- CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
- MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
  COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15
- AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.
- OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.
- 4\_ TREM-TIPO TB-450kN (NBR-7188)
- 5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES
- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm
- MESOESTRUTURA: - PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm
- ENCONTRO: C=3,0cm
- LONGARINAS: C=3,0cm ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm - CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm
- 6\_FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO
- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M³
- 7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO
- 8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55
- 9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT
- 10.1 NORMAS DE PROJETO

   NBR 7187/2021 Proj. de pontes de concreto armado e protendido Procedimento ABNT; - NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;
- NBR 8681/2003 Ações e Segurança nas estruturas Procedimento ABNT;
   NBR 6118/2024 Projeto de estruturas de concreto Procedimento ABNT;
- NBR 6122/2022 Projeto e execução de fundações ABNT;
   NBR 6123/2023 Forças devidas ao vento em edificações ABNT.
- 10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024.

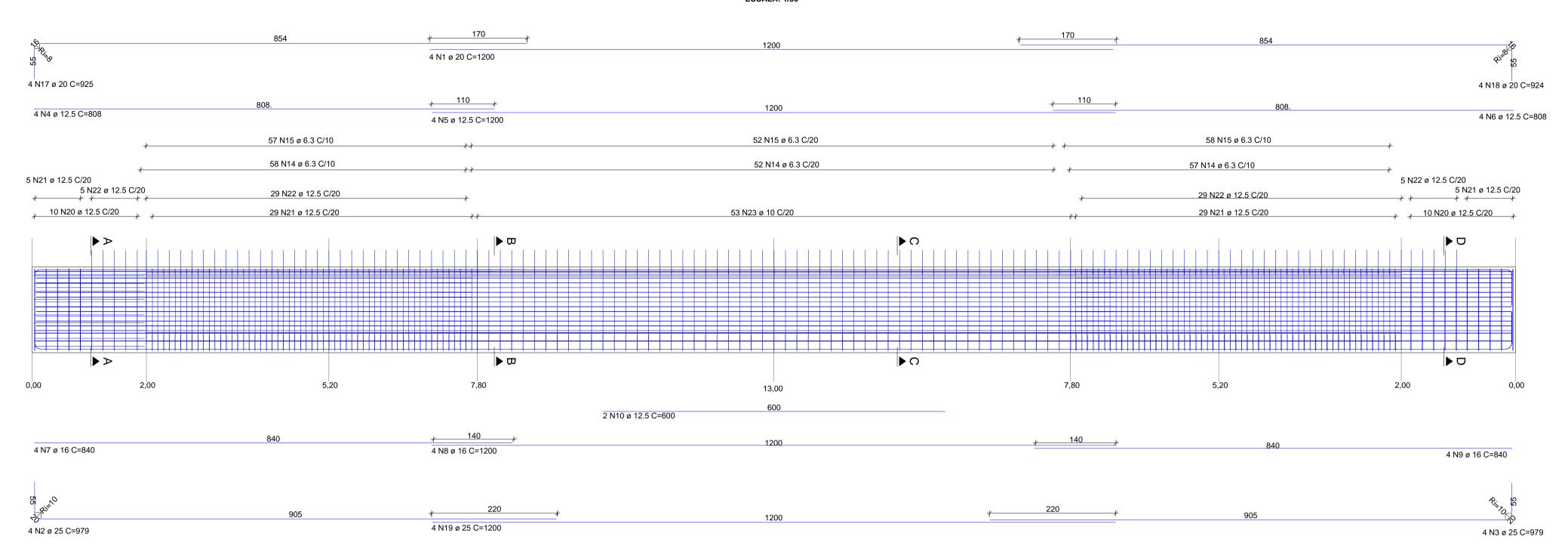


PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS ASS. RESPONSÁVEL TÉCNICO ASS. CLIENTE PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ PONTE SOBRE O RIO CARREIRO LIMINE COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803 CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: DATA EMISSÃO RESP. TÉCNICO: Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas 15/03/2024 Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231)

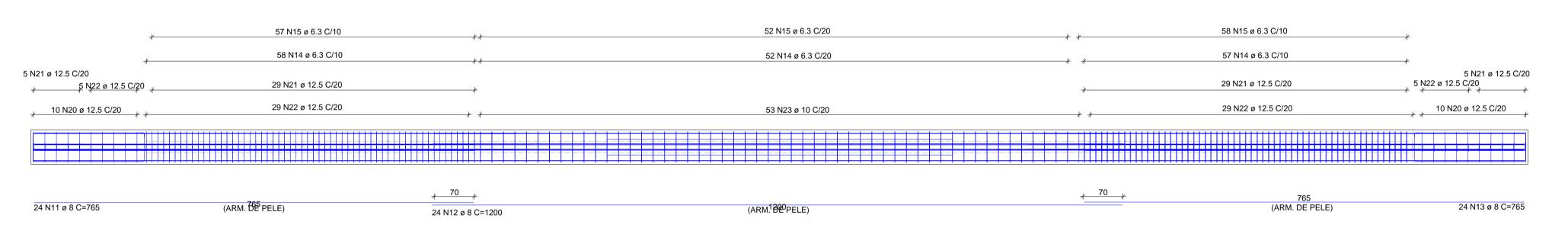
A1 594 x 841 Engª Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

**ARMADURA LONGARINA 01** 

# DET. LONGARINA 02 - DET. ARMADURA - ELEVAÇÃO ESCALA: 1/50



#### **DET. LONGARINA 02 - DET. ARMADURA - SUPERIOR**

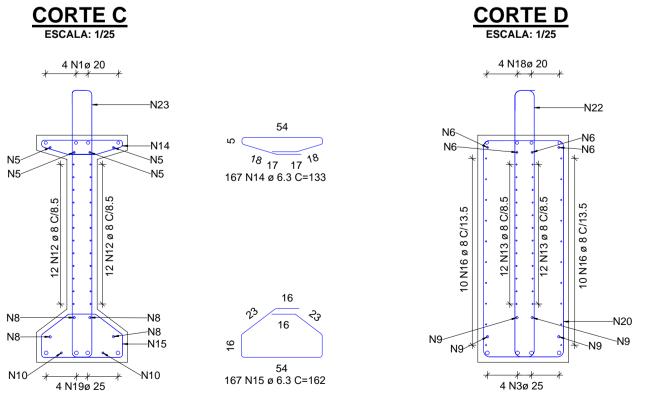


(ARM. DE PELE) 10 N16 ø 8 C=506

# CORTE B 4 N1ø 20 \* \* \* \* 4 N17ø 20 N4 N4 N4 N4 20 N20 ø 12.5 C=425 68 N22 ø 12.5 C=411 68 N21 ø 12.5 C=345 53 N23 ø 10 C=403 4 N19ø 25

(ARM. DE PELE)

20 N16 ø 8 C=506



#### Resumo de Aço CA-50 - Longarinas 02

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	4	20	12.00	48.00	118.37
2	4	25	9.79	39.16	150.88
3	4	25	9.79	39.16	150.88
4	4	12.5	8.08	32.32	31.12
5	4	12.5	12.00	48.00	46.22
6	4	12.5	8.08	32.32	31.12
7	4	16	8.40	33.60	53.02
8	4	16	12.00	48.00	75.74
9	4	16	8.40	33.60	53.02
10	2	12.5	6.00	12.00	11.56
11	24	8	7.65	183.60	72.52
12	24	8	12.00	288.00	113.76
13	24	8	7.65	183.60	72.52
14	167	6.3	1.33	222.11	54.42
15	167	6.3	1.62	270.54	66.28
16	20	8	5.06	101.20	39.97
17	4	20	9.25	37.00	91.24
18	4	20	9.24	36.96	91.14
19	4	25	12.00	48.00	184.94
20	20	12.5	4.25	85.00	81.86
21	68	12.5	3.45	234.60	225.92
22	68	12.5	4.11	279.48	269.14
23	53	10	4.03	213.59	131.79
	Massa 1	otal [kɑ]	(1 Peça) :		2217.4

Massa total [kg] (1 Peça) : Massa total [kg] (9 Peças) : 19.956.87 NOTAS:

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55

(SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50

(CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60 OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck

MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³ COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²

MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm

- MESOESTRUTURA:

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm - TRAVESSAS: C=3.0cm

- ENCONTRO: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA:
- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm
- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm
- CONTROLE RIGOROS.

- CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO =  $600 \text{KG/M}^3$ 

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

10\_ NORMAS 10.1 NORMAS DE PROJETO - NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT; - NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;

NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;

NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
 NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024.

11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

00		EMISSÃO INICIAL	GF
REVISÃO		DESCRIÇÃO	RT
ASS. RESPO	DNSÁVEL TÉCNICO	PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS	
		CLIENTE:	
ASS.	CLIENTE	PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ	

LIMINE Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803

Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231)

Engª Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530)

RESP. TÉCNICO:

PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas ESCALA:

A1 594 x 841

PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

ARMADURA LONGARINA 02

DATA EMISSÃO

#### VIGA LONGARINA - PROTENSÃO (15x) ESCALA 1:50 POSIÇÕES DOS CABOS - VISTA EM PLANTA ESCALA 1:25 POSIÇÕES DOS CABOS - SEÇÕES **FORMAS** ESCALA 1:25 seção central RESUMO DE AÇO CP-190 cabo comprimento cordoalhas Ø cordoalha densidade massa 12 12,7 mm 9,504 kg/m 247,199 kg 12,7 mm 9,504 kg/m 247,484 kg 26,04 m 12,7 mm 9,504 kg/m 248,054 kg alças 2,8 m 12,7 mm 3,168 kg/m 8,8704 kg 751,608 kg AÇO CP-190 EM UMA PEÇA : 751,61 kg AÇO CP-190 EM 15 PEÇAS : 11274,12 kg SAÍDAS E ANCORAGENS DOS CABOS ESCALA 1:10 ALÇAS DE IÇAMENTO ESCALA 1:25 alças de içamento CP 190-RB 2ø15,2mm ESCALA 1:25 L=280 4 N2 ø8 L=99 4 N1 ø12,5 L=145 RESUMO DE AÇO CA-50 N quant. Ø barra unitário massa 12,5 mm 145 cm 1160 cm 8 mm 99 cm 792 cm 3,12 kg 3 6 12,5 mm 550 cm 3300 cm 31,78 kg 0,64 kg 5 mm 23 cm 414 cm Ø barra comprimento unitário massa DETALHE DO NICHO DE ANCORAGEM 4,14 m 0,154 Kg/m 5 mm 0,64 Kg 0,394 Kg/m 8 mm 7,92 m 3,12 Kg ESCALA: 1/5 0,963 Kg/m 12,5 mm 44,60 m 42,95 Kg 46,71 Kg AÇO CA-50 EM UMA PEÇA : 46,71 kg AÇO CA-50 EM 15 PEÇAS : 700,62 kg N3 - 1 Ø12,5mm C = 550 N2 - 3 Ø 5mm C = 23

#### CARACTERÍSTICAS DA PROTENSÃO

1. FIOS: 7 FIOS POR CORDOALHA

2. CORDOALHAS: 12 CORDOALHAS POR CABO (ø12,7mm)

3. ÁREA TEÓRICA ADOTADA PARA A CORDOALHA: 98,7mm² 4. FORCA DE PROTENSÃO APLICADA NO CABO: 1660,77kN (169,29tf), DEVENDO

SER AFERIDA COM MANÔMETRO (ALONGAMENTO TEÓRICO DE 6,7mm/m, MEDIDA DE REFERÊNCIA, APENAS)

5. DATA DA PROTENSÃO: RESISTÊNCIA MÍNIMA DO CONCRETO EM 25,0Mpa

6. Fck DO CONCRETO: 35Mpa.

7. SISTEMA DE ANCORAGEM: MAC-12A OU EQUIVALENTE 8. BAINHA: Ø 66mm

9. COMPOSIÇÃO E VOLUME DA NATA PARA INJEÇÃO: RESISTÊNCIA A COMPRESSÃO AOS 28 DIAS DE 35 Mpa RELAÇÃO ÁGUA/CIMENTO: a/c = 0,42

VOLUME DE NATA PARA INJEÇÃO: 2,241/m 10. DETALHAMENTO DO NICHO DE PROTENSÃO:

VER DETALHE DO NICHO DE ANCORAGEM

11. VERIFICAR A OCORRÊNCIA DE RESTRIÇÕES DOS CABOS ANTES DE INICIAR A PROTENSÃO

#### NOTAS:

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS.

SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50

(CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60

OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m<sup>3</sup>

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS À PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

#### 3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m<sup>3</sup> COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15 AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm²

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m<sup>3</sup> COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACE SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

#### 4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm - MESOESTRUTURA:

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm

- ENCONTRO: C=3,0cm

- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS. - LAJE: C=3,0cm - LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm

- CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

#### 10\_ NORMAS 10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 - Proj. de pontes de concreto armado e protendido - Procedimento - ABNT - NBR 7188/2024 - Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre - ABNT;

NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;

NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
 NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

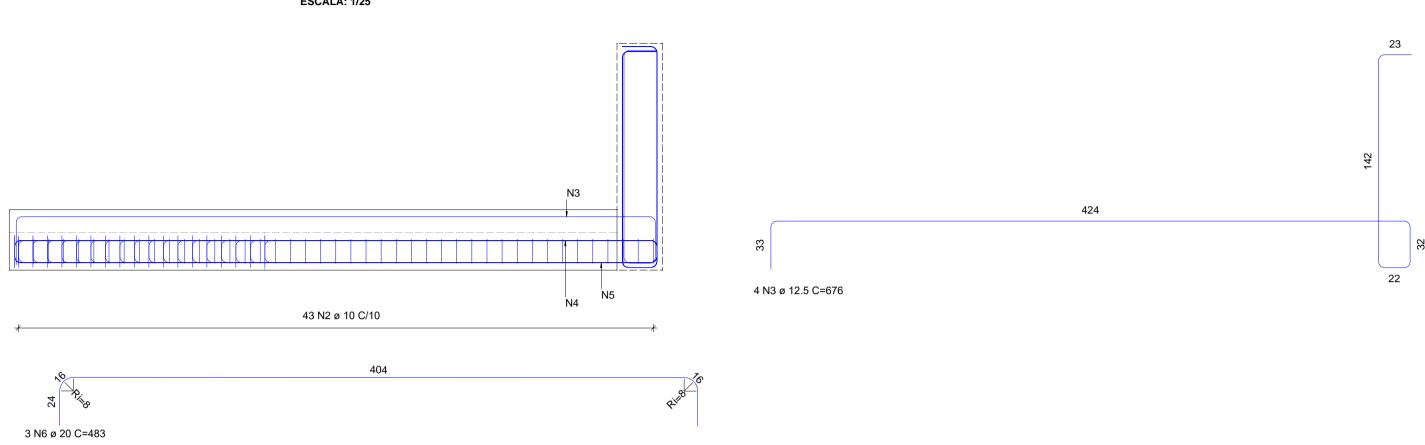
**EMISSÃO INICIAL** 00 REVISÃO DESCRIÇÃO

PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ PONTE SOBRE O RIO CARREIRO LIMINE COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803 CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: DATA EMISSÃO RESP. TÉCNICO: Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas 15/03/2024 Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231)

A1 594 x 841 Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

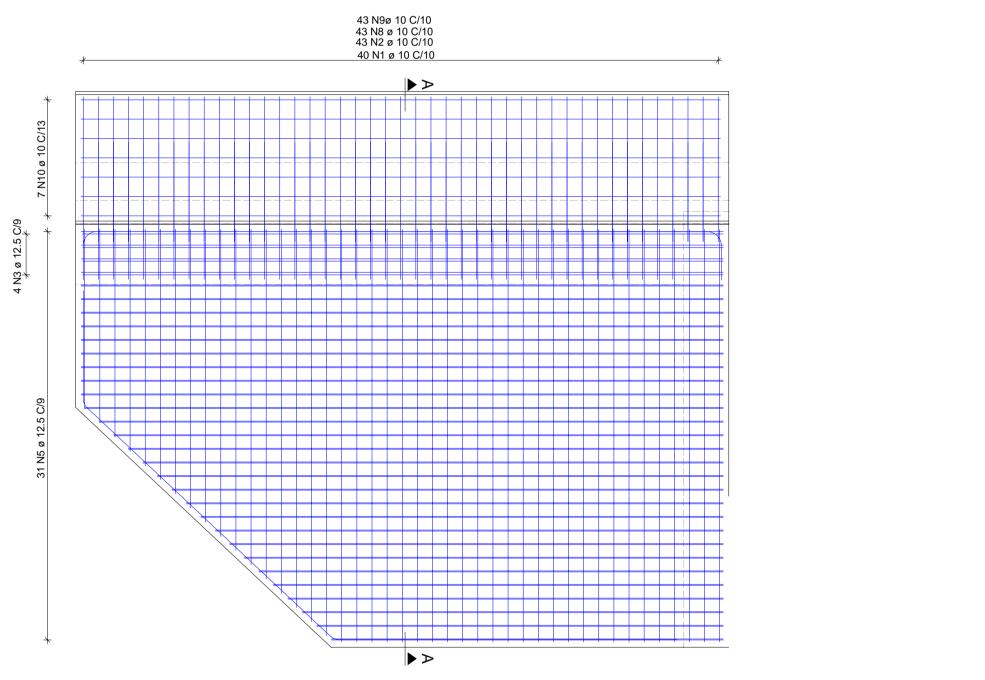
**PROTENSÃO** 

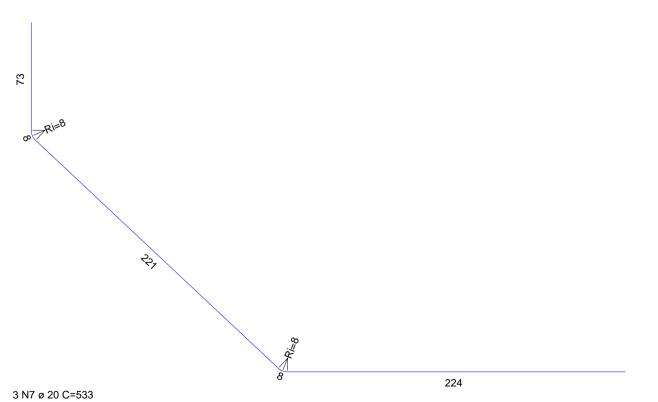
# ALA- DET. ARMADURA - VISTA SUPERIOR ESCALA: 1/25

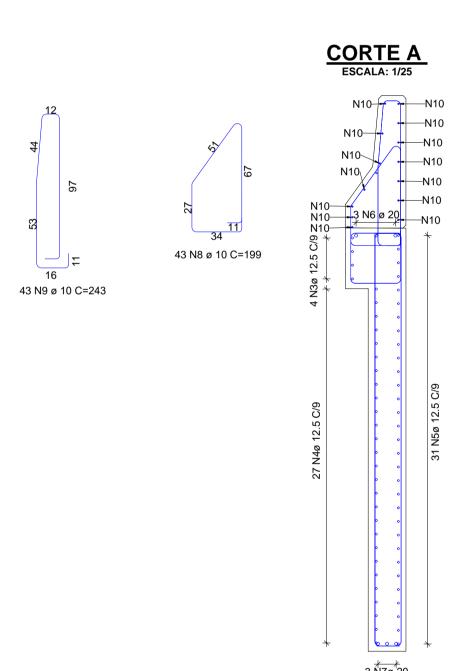


#### ALA- DET. ARMADURA - ELEVAÇÃO

15 N10 ø 10 C=424







φ				
17	86 N2 ø 10			
Formato	Número	Comprime	Comprime	Compri
		a	Barra Indivi	Total
		[cm]	[cm]	[cm]
2.1	52	274	308	16010
2.2	2	270	304	608
2.3	2	260	294	588
2.4	2	251	285	570
2.5	2	242	276	552
2.6	2	232	266	532
2.7	2	223	257	514
2.8	2	214	248	496
2.9	2	204	238	476
2.10	2	195	229	458
2.11	2	185	219	438
2.12	2	176	210	420
2.13	2	167	201	402
2.14	2	157	191	382
2.15	2	148	182	364
2.16	2	138	172	344
2.17	2	129	163	326
2.18	2	120	154	308

Adicionar comprimentos = 237.940 m

-a- 31 N5 ø 12.5							
Formato	Número	Comprime	Comprime	Comprim			
		a	Barra Indivi	Total			
		[cm]	[cm]	[cm]			
5.1	1	261	448	448			
5.2	1	270	457	457			
5.3	1	280	467	467			
5.4	1	289	476	476			
5.5	1	299	486	486			
5.6	1	308	495	495			
5.7	1	318	505	505			
5.8	1	328	515	515			
5.9	1	337	524	524			
5.10	1	347	534	534			
5.11	1	356	543	543			
5.12	1	366	553	553			
5.13	1	376	563	563			
5.14	1	385	572	572			
5.15	1	395	582	582			
5.16	1	404	591	591			
5.17	1	414	601	601			
5.18	1	424	611	611			
5.19	13	426	613	7969			

	-a- -441	27	7 N4 ø 12.5		
		24			
ne	Formato	Número	Comprime	Comprime	Comprime
			а	Barra Indivi	Total
			[cm]	[cm]	[cm]
	4.1	1	261	491	491
	4.2	1	270	500	500
	4.3	1	280	510	510
	4.4	1	289	519	519
	4.5	1	299	529	529
	4.6	1	308	538	538
	4.7	1	318	548	548
	4.8	1	328	558	558
	4.9	1	337	567	567
	4.10	1	347	577	577
	4.11	1	356	586	586
	4.12	1	366	596	596
	4.13	1	376	606	606
	4.14	1	385	615	615
	4.15	1	395	625	625
	4.16	1	404	634	634
	4.17	1	414	644	644
	4.18	1	424	654	654
	4.19	9	426	656	5904
			Adicionar con	nprimentos = 162.0	10 m

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	40	10	1.57	62.80	38.75
2	86	10	-X-	237.94	146.81
3	4	12.5	6.76	27.04	26.04
4	27	12.5	-X-	162.01	156.02
5	31	12.5	-X-	174.92	168.45
6	3	20	4.83	14.49	35.73
7	3	20	5.33	15.99	39.43
8	43	10	1.99	85.57	52.80
9	43	10	2.43	104.49	64.47
10	15	10	4.24	63.60	39.24

3.070.96

Massa total [kg] (4 Peças) :

- 1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000
- AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA
- 2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55
- (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50 (CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60
- OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.
- MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck
- O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

#### AÇO DE ARMADURA PASSIVA

- CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
- MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
  COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15
- AÇO DE ARMADURA ATIVA
- CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
- MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³ COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15
- AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.
- OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.
- 4\_ TREM-TIPO TB-450kN (NBR-7188)
- 5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES
- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm
- MESOESTRUTURA: - PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm
- ENCONTRO: C=3,0cm
- LONGARINAS: C=3,0cm ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS. - LAJE: C=3,0cm - LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm
- CORTINA: C=3,0cm TRANSVERSINA: C=3,0cm
- 6\_FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO
- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3
- 7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO
- 8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55
- 9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT
- 10.1 NORMAS DE PROJETO
   NBR 7187/2021 Proj. de pontes de concreto armado e protendido Procedimento ABNT; - NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;
- NBR 8681/2003 Ações e Segurança nas estruturas Procedimento ABNT;
   NBR 6118/2024 Projeto de estruturas de concreto Procedimento ABNT; NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
   NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.
- 10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024.
- 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II



ASS. CLIENTE LIMINE Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803

RESP. TÉCNICO:

PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO:

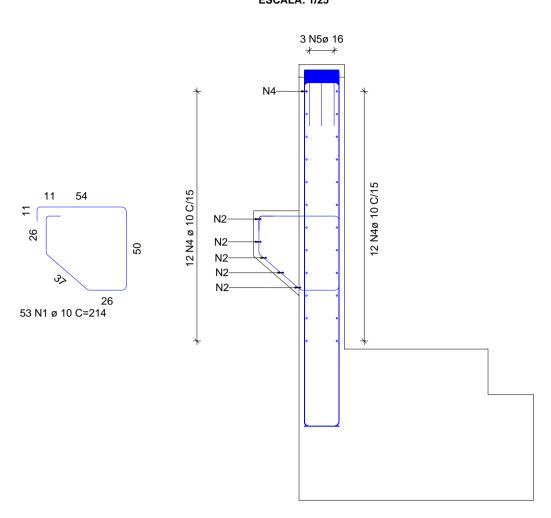
Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas

Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231) ESCALA: A1 594 x 841 Indicada Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

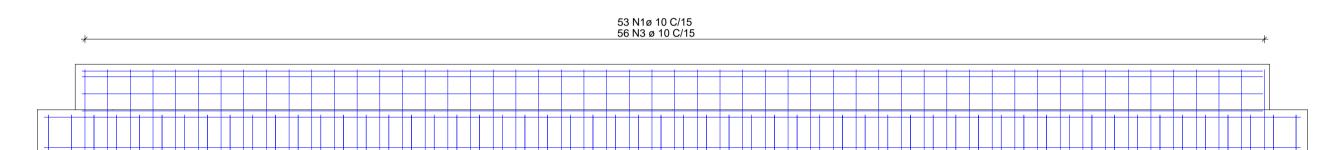
ARMADURA ALAS

DATA EMISSÃO

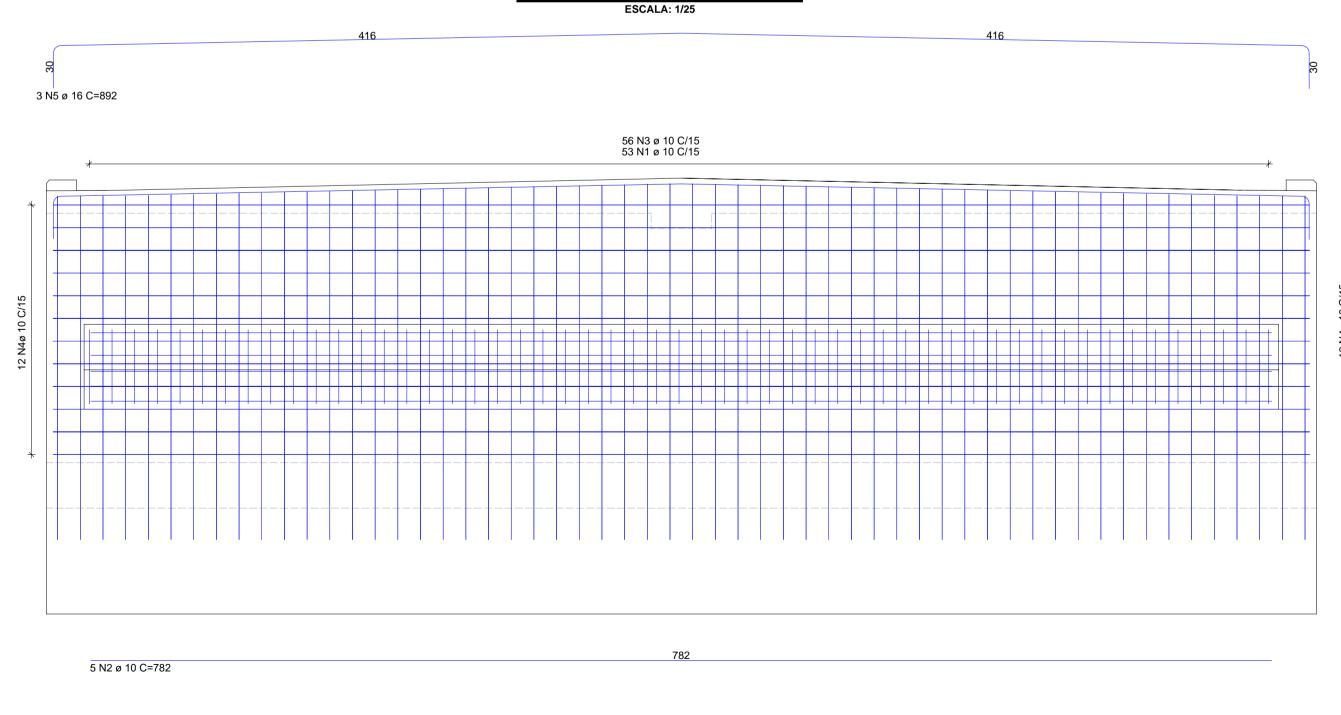
#### DET. CORTINA - VISTA LATERAL ESCALA: 1/25



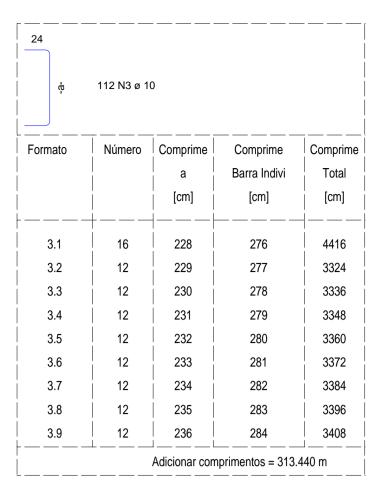
#### **DET. CORTINA - VISTA SUPERIOR**



# DET. CORTINA - ELEVAÇÃO ESCALA: 1/25



24 N4 ø 10 C=832



#### Resumo Aço CA-50 - Cortina

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa				
		[mm]	[m]	[m]	[kg]				
1	53	10	2.14	113.42	69.98				
2	5	10	7.82	39.10	24.12				
3	112	10	-X-	313.44	193.39				
4	24	10	8.32	199.68	123.20				
5	3	16	8.92	26.76	42.23				

Massa total [kg] (1 Peça): 452.92 Massa total [kg] (2 Peças) : 905.84

#### NOTAS:

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS.

SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50

(CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60 OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS À PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²

MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m<sup>3</sup>

COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²

MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m<sup>3</sup> COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACE SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm - MESOESTRUTURA:

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm - TRAVESSAS: C=3,0cm

- ENCONTRO: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA:
- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm
- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm

- CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

10\_ NORMAS

10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT;

- NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;

NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;

NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
 NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

**EMISSÃO INICIAL** 00 GF **REVISÃO** DESCRIÇÃO RT

LIMINE Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803

RESP. TÉCNICO:

Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231)

PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ

ESCALA:

PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS

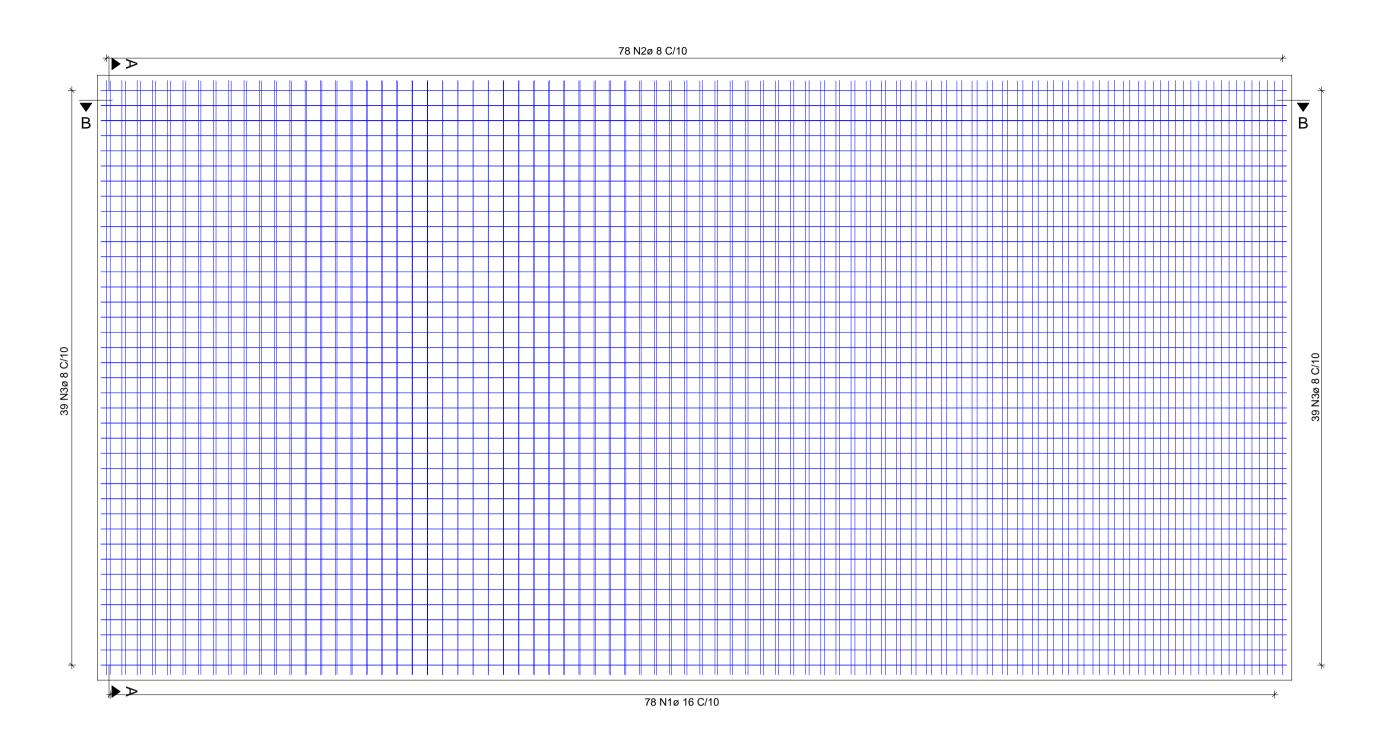
CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas

A1 594 x 841 Indicada Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

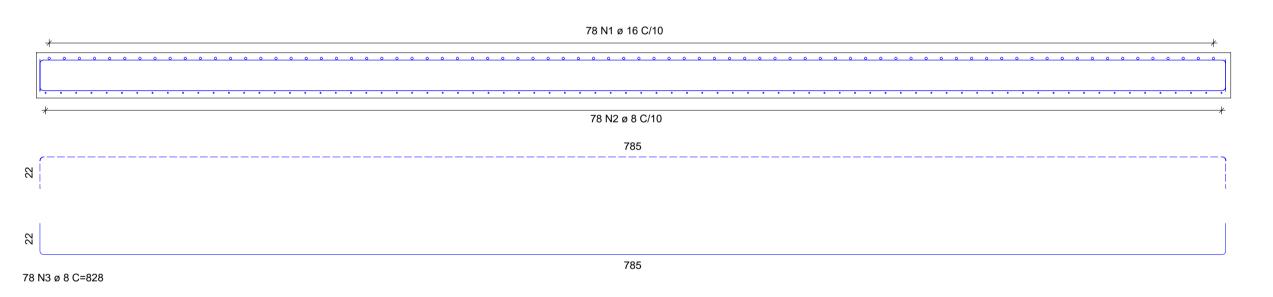
ARMADURA CORTINA

DATA EMISSÃO

#### DET. LAJE DE TRANSIÇÃO - VISTA SUPERIOR ESCALA: 1/25



#### DET. LAJE DE TRANSIÇÃO - CORTE B

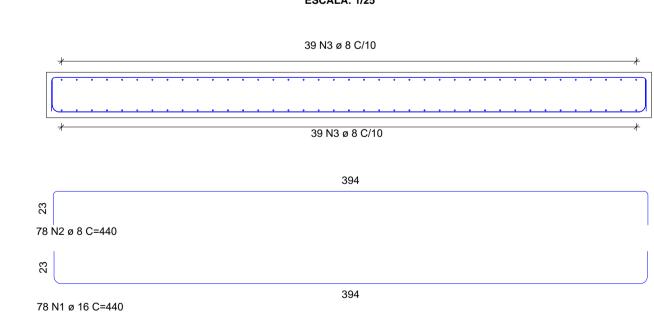


#### DET. LAJE DE TRANSIÇÃO - CORTE A

# Resumo Aço CA-50 - Laje de Transição

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	78	16	4.40	343.20	541.57
2	78	8	4.40	343.20	135.56
3	78	8	8.28	645.84	255.11

Massa total [kg] (1 Peça) : 932.24 Massa total [kg] (2 Peças) : 1.864.48



#### NOTAS

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS.

SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000 AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO
(INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55
(MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55
(SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0.50

(CONCRETO MAGRÓ) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60

OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

#### 3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³ COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15 AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB
LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m²
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1.15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO E LANÇAMENTO

A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

#### 4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188) 5 COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm

- MESOESTRUTURA: - PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm

- PILARES EM CONTATO CO - PILARES: C=3,0cm - TRAVESSAS: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA:
- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.

- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm - CORTINA: C=3,0cm

- TRANSVERSINA: C=3,00111

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica
 REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO
 CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3

#### 10\_ NORMAS 10.1 NORMAS DE PROJETO

NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT
 NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;

NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;
 NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;

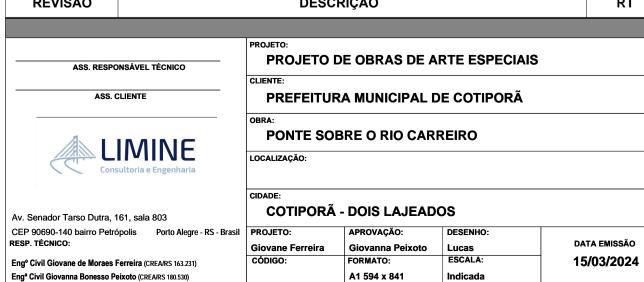
NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedime
 NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;

- NBR 6123/2023 - Forças devidas ao vento em edificações - ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024.

11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

00	EMISSÃO INICIAL	GF
REVISÃO	DESCRIÇÃO	RT



PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

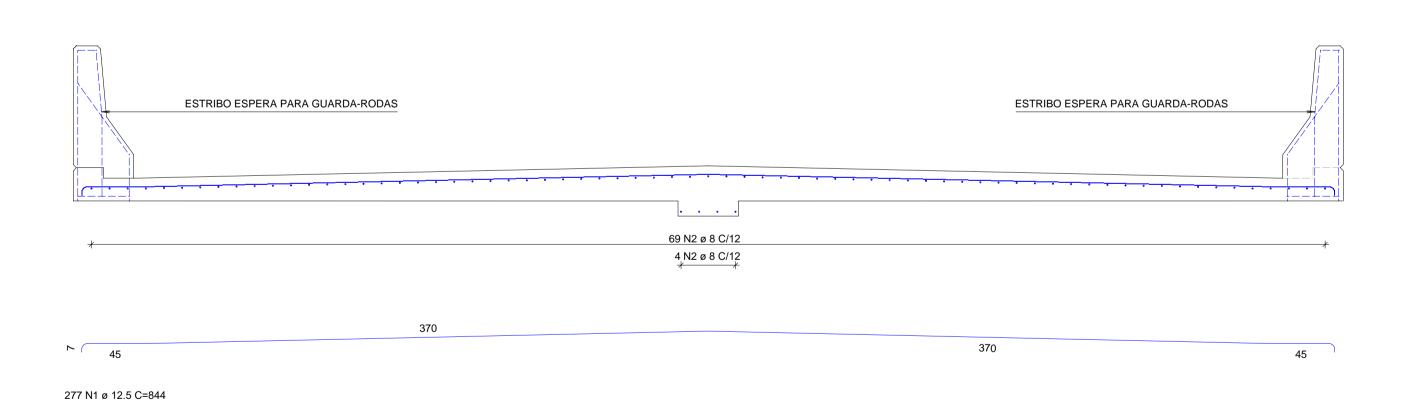
ARMADURA LAJE DE TRANSIÇÃO

REVIS

# DET. LAJE 01 - VISTA SUPERIOR ESCALA: 1/50



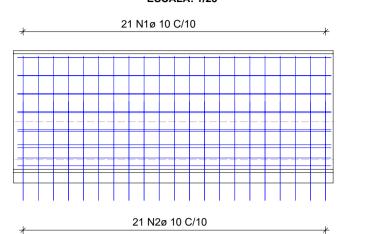
#### **DET. LAJE 01 - CORTI**

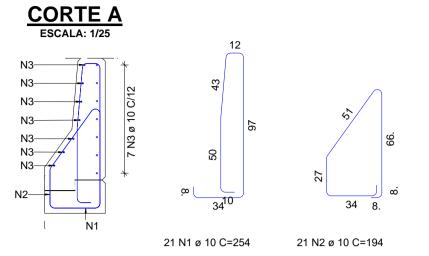


#### Resumo Aco CA-50 - Laie 01

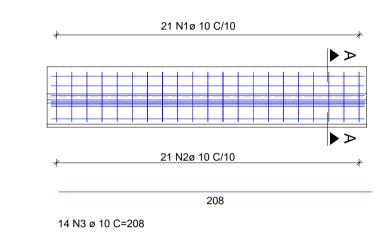
Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	277	12.5	8.44	2337.88	2251.38
2	73	8	12.00	876.00	346.02
3	73	8	12.00	876.00	346.02
4	73	8	2.33	170.09	67.19
		(1 Peça (2 Peça		10.61 21.22	

# DET. GUARDA RODAS - ELEVAÇÃO ESCALA: 1/25





#### **DET. GUARDA RODAS - VISTA SUPERIOR**



#### Resumo aço CA-50 - Guarda Rodas

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	21	10	2.54	53.34	32.91
2	21	10	1.94	40.74	25.14
3	14	10	2.08	29.12	17.97
		ı		ı	

Massa total [kg] (1 Peça): Massa total [kg] (120 Peças):

76.02 9.122.40

- 1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000
- AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA
- 2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50
- (CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60
- OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.
- MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck
- O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

#### 3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²

MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³ COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB
LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

#### 4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm - MESOESTRUTURA:

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm - TRAVESSAS: C=3,0cm

- ENCONTRO: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA:

- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.

- LAJE: C=3,0cm

- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm

- CORTINA: C=3,0cm

- TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO =  $600 \text{KG/M}^3$ 

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

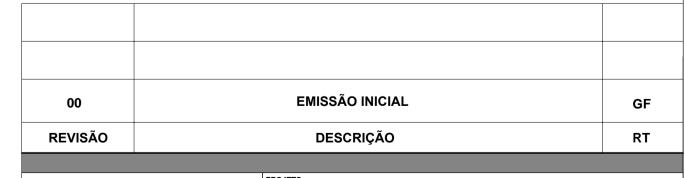
9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

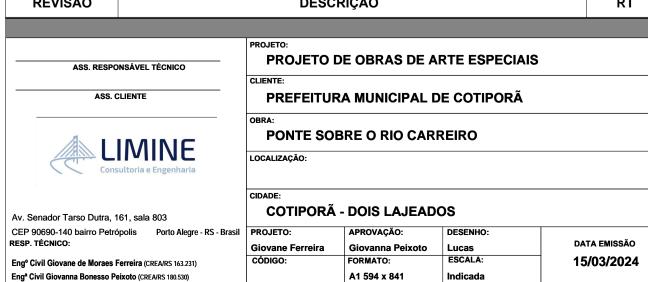
10\_ NORMAS
10.1 NORMAS DE PROJETO
- NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT;
- NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;

NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
 NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;

NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
 NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

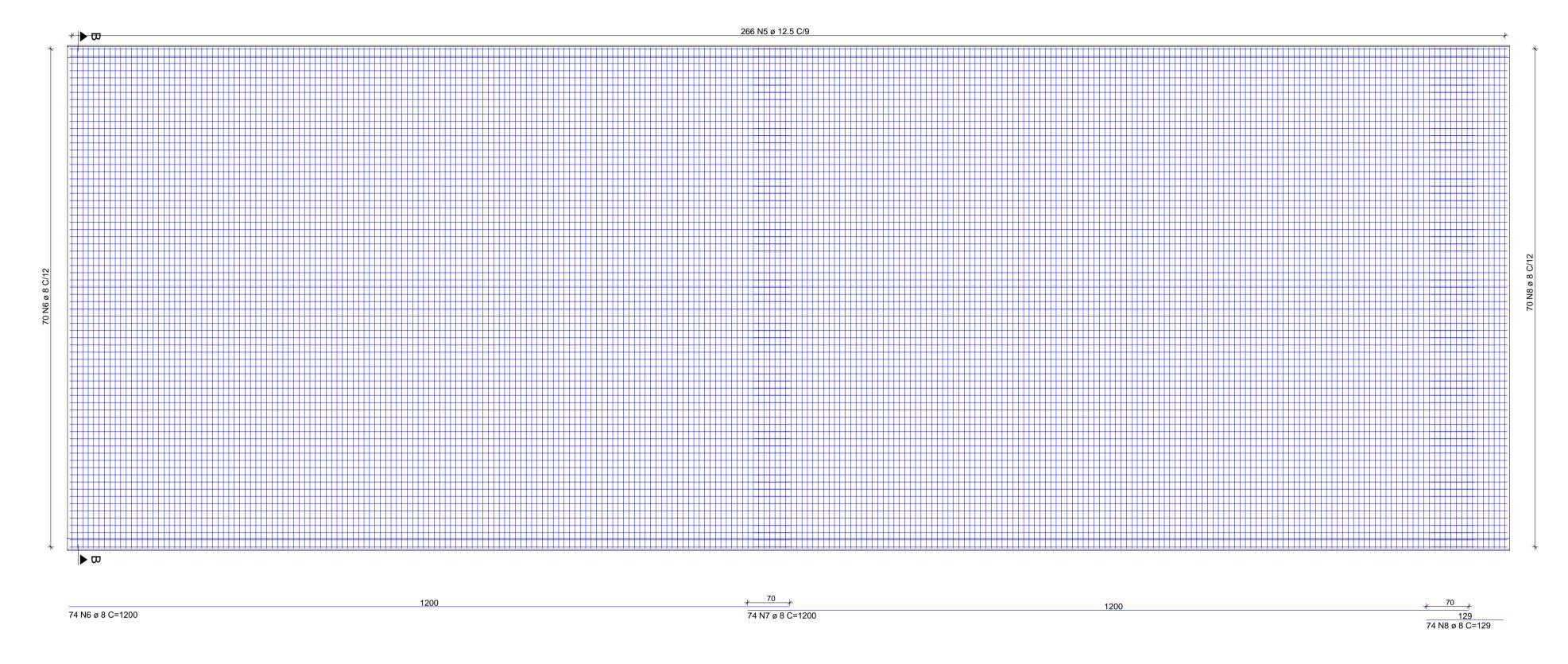




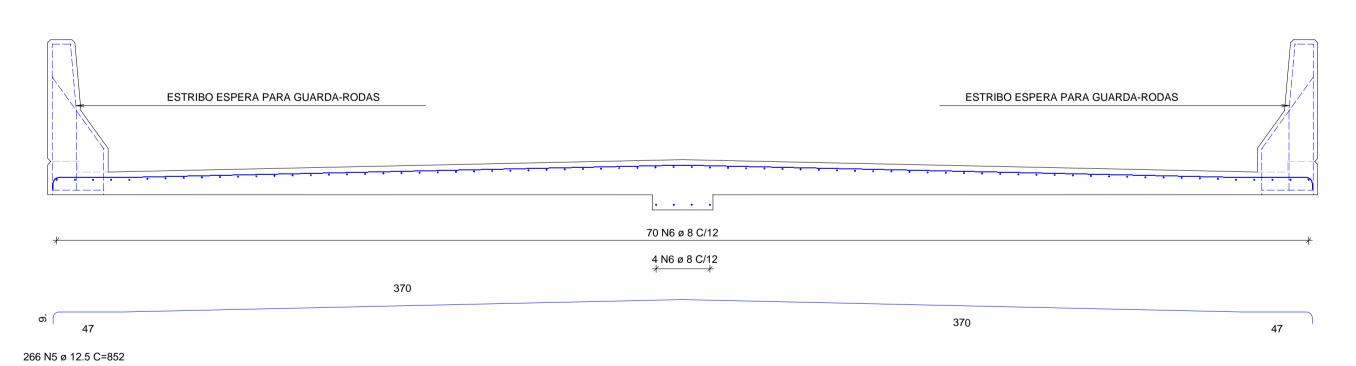
PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

ARMADURA LAJE 01 E GUARDA RODAS

#### DET. LAJE 02 - VISTA SUPERIOR ESCALA: 1/50



## DET. LAJE 02 - CORTE B ESCALA: 1/25



#### Resumo Aço CA-50 - Laje 02

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
5	266	12.5	8.52	2266.32	2182.47
6	74	8	12.00	888.00	350.76
7	74	8	12.00	888.00	350.76
8	74	8	1.29	95.46	37.71

Massa total [kg] (1 Peça): Massa total [kg] (3 Peças) :

2921.70 8765.10

#### NOTAS:

# 1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS. SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55

(MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50 (CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60

OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO. MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

#### 3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15 AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²

MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³

COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C

COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15 AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

#### 4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm - MESOESTRUTURA:

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm - TRAVESSAS: C=3,0cm - ENCONTRO: C=3,0cm

- SUPERESTRUTURA:
- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm
- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm

- CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

#### 10\_ NORMAS

10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT;

- NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;

NBR 8681/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;
NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

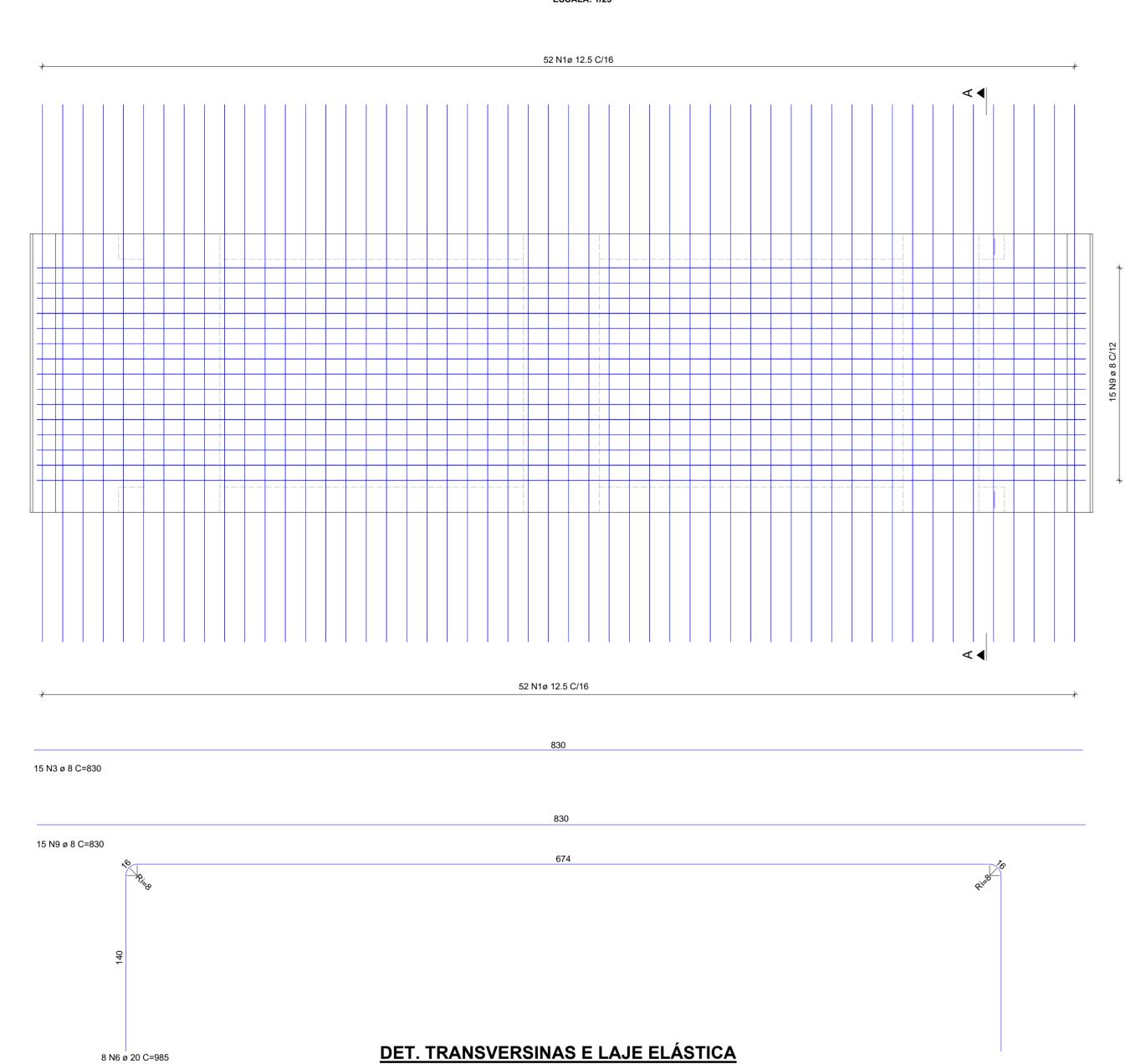
10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

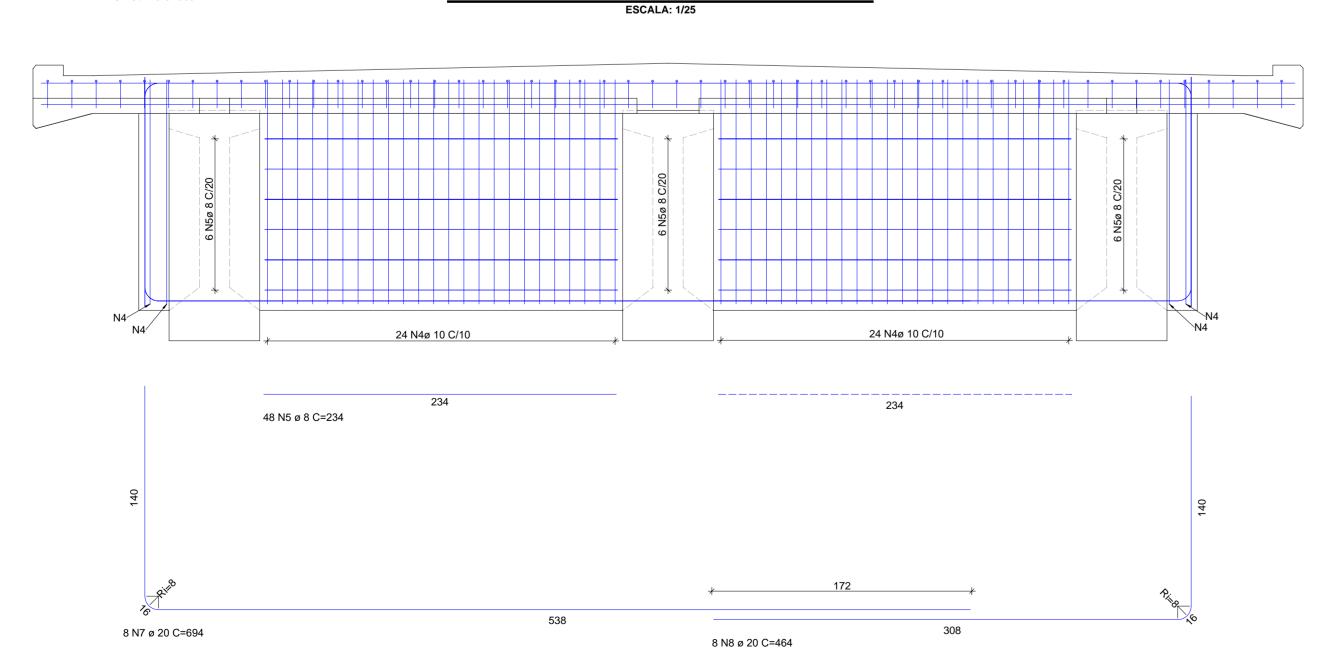
**EMISSÃO INICIAL** 00 GF REVISÃO RT DESCRIÇÃO

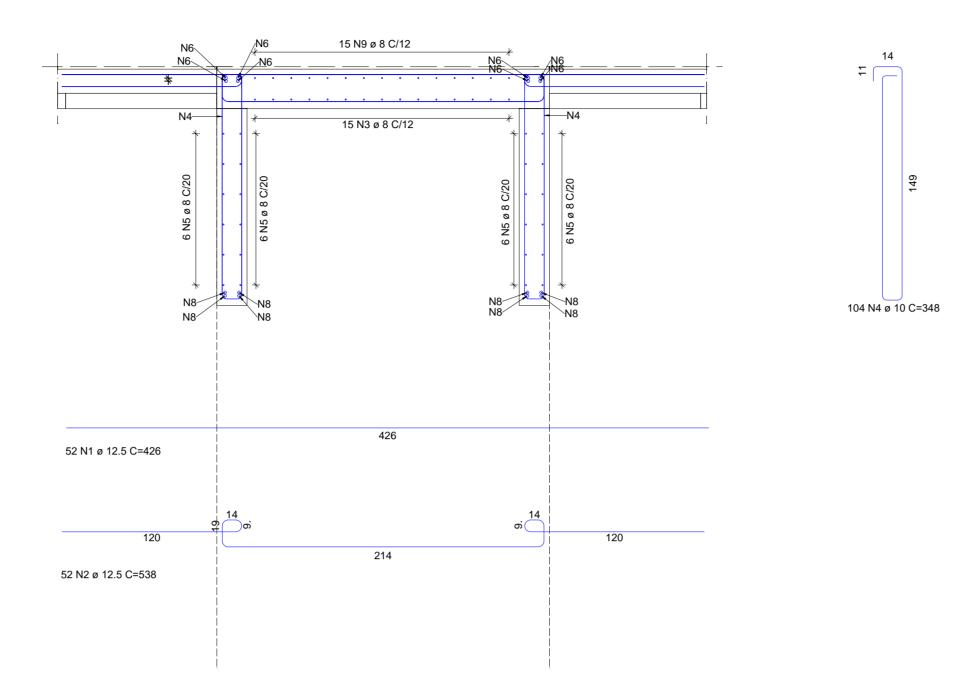
PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ PONTE SOBRE O RIO CARREIRO LIMINE COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803 CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: RESP. TÉCNICO: DATA EMISSÃO Giovane Ferreira Giovanna Peixoto Lucas ESCALA: 15/03/2024 Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231)

A1 594 x 841 Indicada Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

ARMADURA LAJE 02

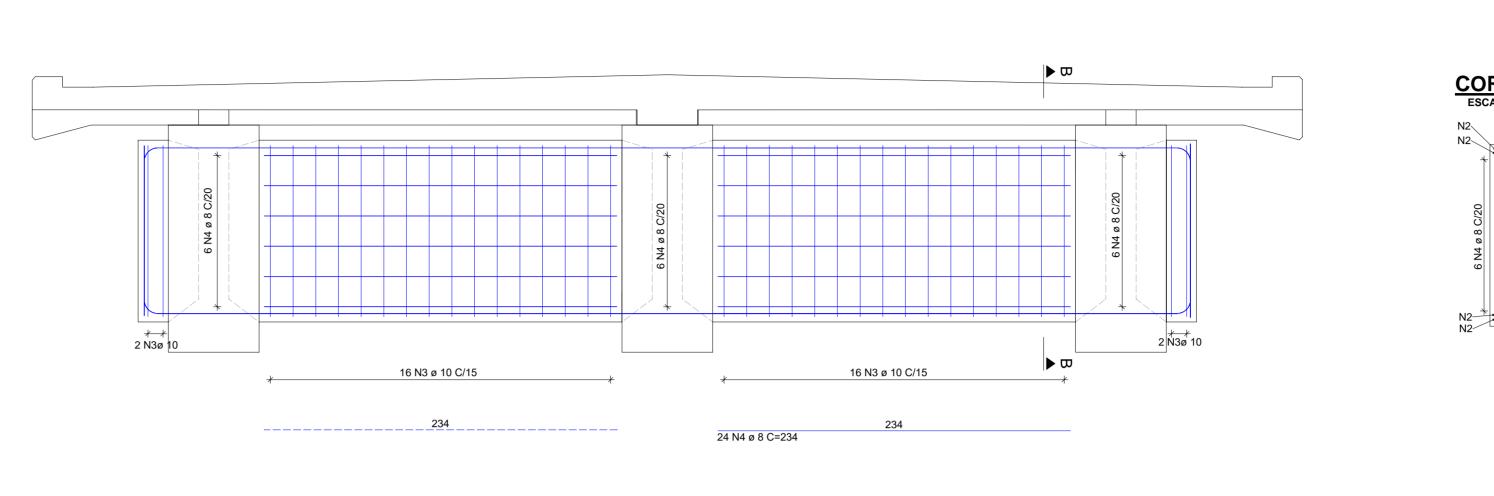


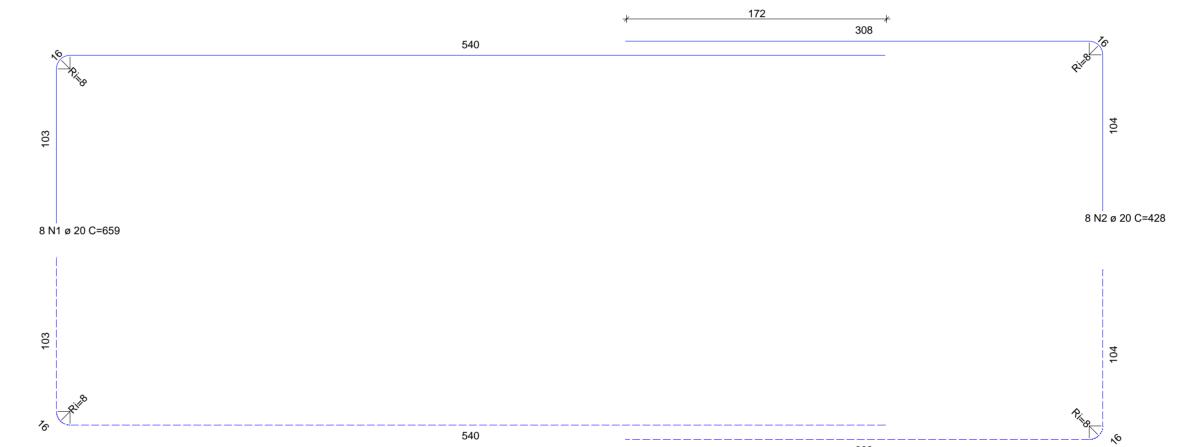




#### Resumo Aço CA-50 - Transversinas e Laje Elástica

ÇU C					13 C L			
Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa			
		[mm]	[m]	[m]	[kg]			
1	52	12.5	4.26	221.52	213.32			
2	52	12.5	5.38	279.76	269.41			
3	15	8	8.30	124.50	49.18			
4	104	10	3.48	361.92	223.30			
5	48	8	2.34	112.32	44.37			
6	8	20	9.85	78.80	194.32			
7	8	20	6.94	55.52	136.91			
8	8	20	4.64	37.12	91.54			
9	15	8	8.30	124.50	49.18			
<u>N</u>	Massa to	tal [kg] (	(1 Peça) :		1271.53			
Massa total [kg] (4 Peças): 5086.								





1 DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS.
SISTEMA DE COORDENADAS SIRGAS 2000 AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50 (CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60

OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

#### 3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

36 N3 ø 10 C=277

Resumo de Aço CA-50 - Transversina nos Encontros

Único total

1 8 20 6.59 52.72 130.01 2 8 20 4.28 34.24 84.44

3 36 10 2.77 99.72 61.53 4 24 8 2.34 56.16 22.18

Massa total [kg] (1 Peça) : Massa total [kg] (7 Peças) :

Marca Pçs ø Compr. Compr. Massa

CATEGORIA: CA 50
LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA

CATEGORIA: CP 190 RB
LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm²
MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm²
MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACÉ SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188) 5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm

PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm

SUPERESTRUTURA: - LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.

- LAJE: C=3,0cm - LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm - CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M³

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

10\_ NORMAS
10.1 NORMAS DE PROJETO
- NBR 7187/2021 - Proj. de pontes de concreto armado e protendido - Procedimento - ABNT;
- NBR 7188/2024 - Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre - ABNT;
- NBR 8681/2003 - Ações e Segurança nas estruturas - Procedimento - ABNT;
- NBR 6118/2024 - Projeto de estruturas de concreto - Procedimento - ABNT;
- NBR 6122/2022 - Projeto e execução de fundações - ABNT;
- NBR 6123/2023 - Forças devidas ao vento em edificações - ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024.

11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II



PONTE SOBRE O RIO CARREIRO LIMINE Consultoria e Engenharia Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803

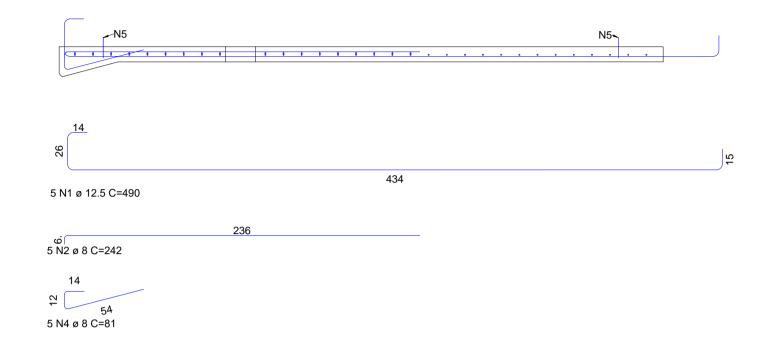
RESP. TÉCNICO:

CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil PROJETO: APROVAÇÃO: DESENHO: Giovanna Peixoto Lucas
CÓDIGO: FORMATO: ESCALA: Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231)

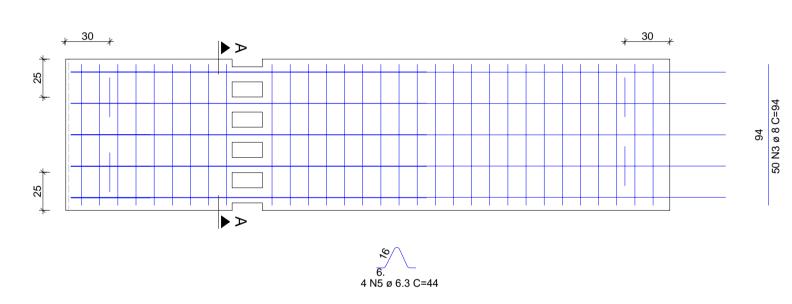
A1 594 x 841 Indicada Enga Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

DATA EMISSÃO

# DET. LAJOTA L01 - ELEVAÇÃO ESCALA: 1/25



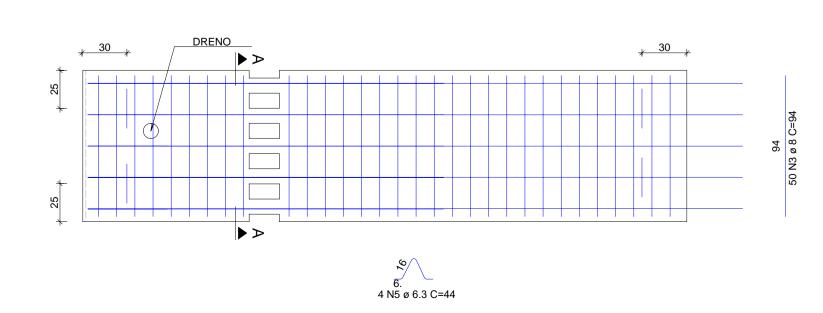
#### **DET. LAJOTA L01 - SUPERIOR**



# DET. LAJOTA L02 - ELEVAÇÃO ESCALA: 1/25



#### DET. LAJOTA L02 - SUPERIOR ESCALA: 1/25



#### Resumo Aço CA-50 - Lajota L01

Marca	Pçs	Ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	5	12.5	4.90	24.50	23.59
2	5	8	2.42	12.10	4.78
3	50	8	0.94	47.00	18.57
4	5	8	0.81	4.05	1.60
5	4	6.3	0.44	1.76	0.43

Massa total [kg] (1 Peça): Massa total [kg] (164 Peças) :

48.97 8.031.08

# Resumo Aço CA-50 - Lajota L02

Marca	Pçs	ø	Compr. Único	Compr. total	Massa
		[mm]	[m]	[m]	[kg]
1	5	12.5	4.90	24.50	23.59
2	5	8	2.36	11.80	4.66
3	48	6.3	0.94	45.12	11.05
4	5	8	0.81	4.05	1.60
5	4	6.3	0.44	1.76	0.43

Massa total [kg] (1 Peça): Massa total [kg] (80 Peças) :

48.97 3.917,60

#### NOTAS:

1\_ DIMENSÕES EM CENTÍMETROS EXCETO ONDE INDICADO. COTAS DE NÍVEL E COORDENADAS EM METROS.

AS MEDIDAS INDICADAS EM PROJETO DEVERÃO SER VERIFICADAS ANTES DA EXECUÇÃO DA ESTRUTURA

2\_ CONCRETO ESTRUTURAL E FATOR ÁGUA/CIMENTO (INFRAESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (MESOESTRUTURA) fck = 30 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,55 (SUPERESTRUTURA) fck = 35 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,50 (CONCRETO MAGRO) fck = 15 MPa - FATOR ÁGUA/CIMENTO ≤ 0,60

OS AGREGADOS UTILIZADOS NA CONFECÇÃO DO CONCRETO DEVERÃO SER IMUNES À REAÇÃO ÁLCALI-AGREGADO.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: 5600 fck MASSA ESPECIFICA ARMADO: 2.500 kg/m³

O LANÇAMENTO DE CONCRETO DEVERÁ SER REALIZADO DE FORMA CONTÍNUA. EM CASO DE NECESSIDADE DE INTERRUPÇÃO DO LANÇAMENTO, AS JUNTAS DE CONCRETAGEM DEVERÃO SER TRATADAS COM PONTE DE ADERÊNCIA (ADESIVO ESTRUTURAL, DO TIPO BIANCO OU SIMILAR). A CONCRETAGEM DAS LAJES DO TABULEIRO DEVERÃO SER REALIZADAS A PARTIR DO CENTRO DOS VÃO EM DIREÇÃO ÀS JUNTAS, DE FORMA SIMÉTRICA.

#### 3\_ MATERIAIS: AÇO DE ARMADURA PASSIVA

CATEGORIA: CA 50 LIMITE DE ESCOAMENTO: 5.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AÇO DE ARMADURA ATIVA CATEGORIA: CP 190 RB LIMITE DE ESCOAMENTO: 19.000kg/cm² MÓDULO DE ELASTICIDADE: 2.100.000kg/cm² MASSA ESPECIFICA: 7.850kg/m³
COEFICIENTE DE DILATAÇÃO TÉRMICA: 10^-5/°C
COEFICIENTE DE PONDERAÇÃO: 1,15

AS LAJOTAS E VIGAS PRÉ-MOLDADAS DEVERÃO ATENDER A RESISTÊNCIA MÍNIMA DE 0,7FCK PARA MOVIMENTAÇÃO

A FACE SUPERIOR DAS LAJOTAS DEVERÁ POSSUIR ACABAMENTO RUGOSO.

OS ATERROS DAS CABECEIRAS DEVERÃO SER COMPACTADOS EM CAMADAS DE 20CM. O ATERRO ABAIXO DA LAJE DE TRANSIÇÃO DEVERÁ SER COMPACTADO MANUALMENTE.

#### 4\_ TREM-TIPO - TB-450kN (NBR-7188)

5\_ COBRIMENTO DAS ARMAÇÕES

- INFRAESTRUTURA: C = 4,0cm - MESOESTRUTURA:

- PILARES EM CONTATO COM SOLO: C=4,5cm - PILARES: C=3,0cm

- SUPERES INCIONA:
- LONGARINAS: C=3,0cm - ITEM 7.4.7.4 DA NBR 6118/2014 AS LONGARINAS DEVEM SER EXECUTADAS COM CONTROLE RIGOROS.
- LAJE: C=3,0cm
- LAJOTA PRÉ MOLDADA: C=2,0cm

- CORTINA: C=3,0cm - TRANSVERSINA: C=3,0cm

6\_ FUNDAÇÃO EM ESTACA RAIZ ø355mm em solo e ø310mm em rocha com camisa metálica - REALIZAR ENSAIO PDA EM UMA ESTACA DE CADA APOIO

- CARGA DE TRABALHO DAS ESTACAS = 57,3 tf CONSUMO MÍNIMO DE CIMENTO = 600KG/M3

7\_ AS COTAS DE NÍVEL NA SUPERESTRUTURA CORRESPONDEM A ESTRUTURA DO PAVIMENTO ACABADO

8\_ APARELHOS DE APOIO EM NEOPRENE FRETADO (G = 10kgf/cml) BERÇO PARA APARELHO DE APOIO: GROUT C55

9\_ JUNTA DE DILATAÇÃO: PERFIL UT 50 LPECONFORT

#### 10\_ NORMAS

10.1 NORMAS DE PROJETO

- NBR 7187/2021 – Proj. de pontes de concreto armado e protendido – Procedimento – ABNT;

- NBR 7188/2024 – Cargas móveis em pontes rodoviárias e passarela de pedestre – ABNT;

NBR 868/1/2003 – Ações e Segurança nas estruturas – Procedimento – ABNT;
NBR 6118/2024 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento – ABNT;
NBR 6122/2022 – Projeto e execução de fundações – ABNT;
NBR 6123/2023 – Forças devidas ao vento em edificações – ABNT.

10.2 AS REFERÊNCIAS NORMATIVAS PARA OS MATERIAIS DEVERÃO SEGUIR O ITEM 2 DA NBR 6118/2024. 11\_ CLASSE DE AGRESSIVIDADE AMBIENTAL II

00	EMISSÃO INICIAL	GF
REVISÃO	DESCRIÇÃO	RT
	100.000	
	PROJETO:	

PROJETO DE OBRAS DE ARTE ESPECIAIS PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ PONTE SOBRE O RIO CARREIRO COTIPORÃ - DOIS LAJEADOS Av. Senador Tarso Dutra, 161, sala 803 CEP 90690-140 bairro Petrópolis Porto Alegre - RS - Brasil DATA EMISSÃO RESP. TÉCNICO:

Engº Civil Giovane de Moraes Ferreira (CREA/RS 163.231) A1 594 x 841 Engª Civil Giovanna Bonesso Peixoto (CREA/RS 180.530) PONTE SOBRE O RIO CARREIRO

ARMADURA LAJOTAS



#### 2 ART



Anotação de Responsabilidade Técnica - ART Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977 Conselho Regional de Engenharia e Agronomia do Rio Grande do Sul



ART Número 13922044

Tipo:OBRA OU SERVIÇO Participação Técnica: INDIVIDUAL/PRINCIPAL

Convênio: NÃO É CONVÊNIO Motivo: NORMAL

Empresa: LIMINE CONSULTORIA E ENGENHARIA SOCIEDADE SIMPLES

Contratado

Carteira: RS180530 Profissional: GIOVANNA BONESSO DA SILVA PEIXOTO
RNP: 2209891167 Titulo: Engenheira Civil

Nr.Reg.: 227961

E-mail: giovannabpeixoto@hotmail.com

Contratante

Nome: PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ E-mail:

 Endereço: RUA SILVEIRA MARTINS
 Telefone:
 CPF/CNPJ: 90898487000164

 Cidade: COTIPORÃ
 Bairro:
 CEP: 95335000
 UF:RS

Identificação da Obra/Serviço

Proprietário: PREFEITURA MUNICIPAL DE COTIPORÃ

Endereço da Obra/Serviço: PONTE SOBRE O RIO CARREIRO CPF/CNPJ: 90898487000164

Cidade: COTIPORÃ Bairro: CEP: 95335000 UF:RS

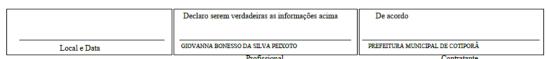
 Finalidade:
 PÚBLICO
 Vir Contrato(R\$):
 110.000,00
 Honorários(R\$):

 Data Início:
 02/02/2024
 Prev.Fim: 02/08/2025
 Ent.Classe:
 Ent.Classe:

Quantidade Atividade Técnica Descrição da Obra/Serviço Unid. Projeto PROJETO GEOMETRICO E DE TERRAPLENAGEM DOS ACESSOS 82,00 M Projeto PROJETO ESTRUTURAL DE OAE M² 1.092,00 Orçamento ORÇAMENTO PONTE SOBRE O RIO CARREIRO 1,00 UN

ART registrada (paga) no CREA-RS em 01/08/2025





A AUTENTICIDADE DESTA ART PODE SER CONFIRMADA NO SITE DO CREA-RS, LINK SOCIEDADE - ART CONSULTA.



#### TERMO DE ENCERRAMENTO

O presente volume, denominado Projeto Técnico - Pranchas de Obra de Arte Especial – Ponte sobre o Rio Carreiro, contém 29 folhas.

Porto Alegre, 31 de julho de 2025.

Eng. Giovanna Bonesso Peixoto

CREA/RS 180.530

Coordenador Geral