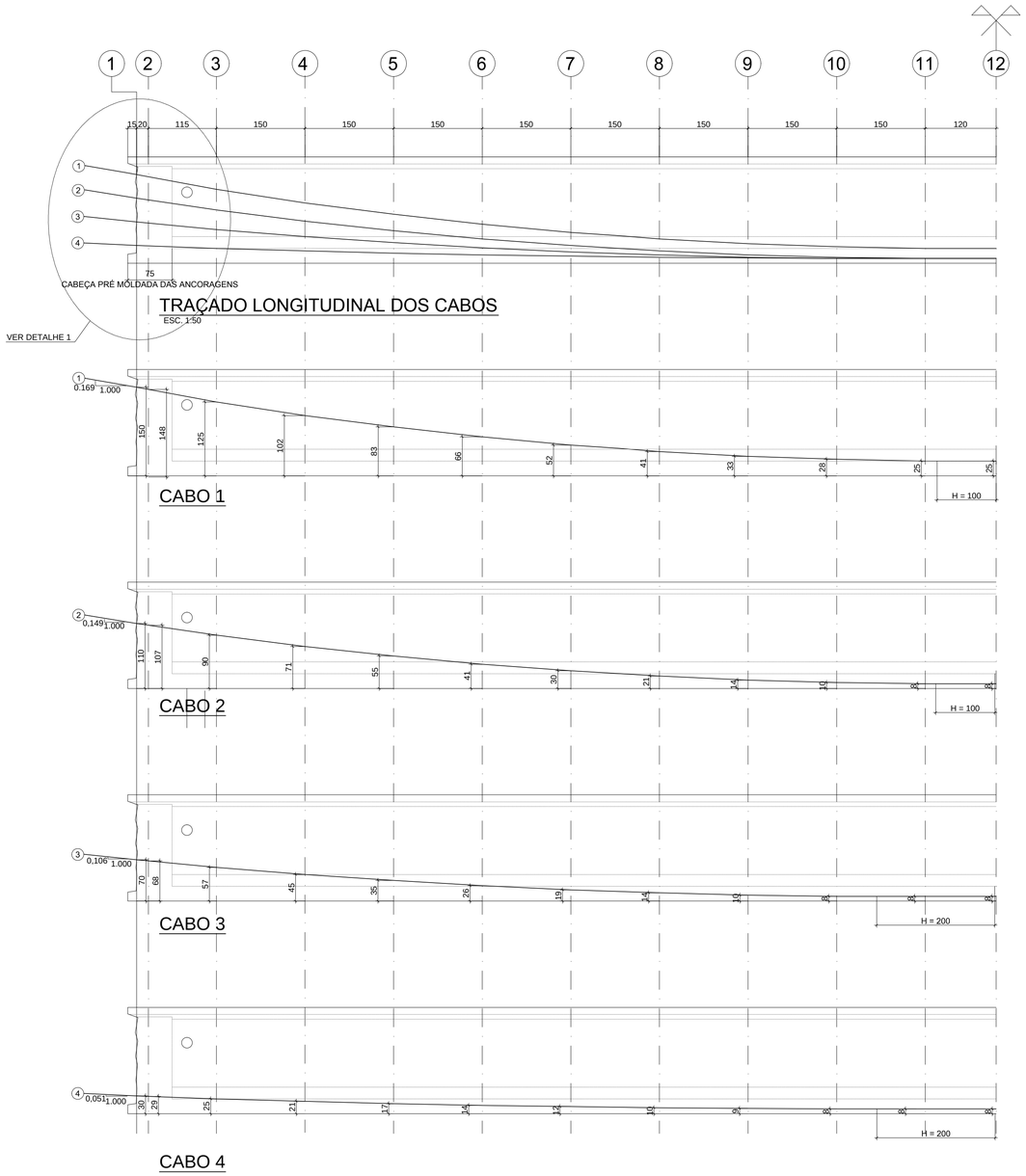


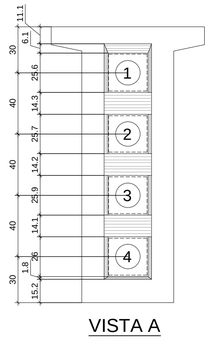
TRAÇADO LONGITUDINAL DOS CABOS
ESC. 1:50

CABO 1

CABO 2

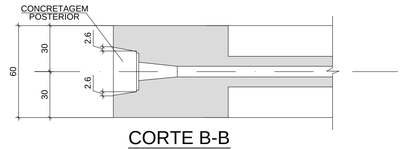
CABO 3

CABO 4



VISTA A
ESC. 1:20

DETALHE 1
ESC. 1:20



CORTE B-B
ESC. 1:20

QUANTIDADES DE CABOS, BAINHAS E ANCORAGENS

CABOS DE PROTENSÃO CONSTITUÍDOS POR 4 CABOS DE 10 (DEZ) CORDOALHAS DE Ø 12,7mm POR VIGA

FORÇA DE PROTENSÃO NAS EXTREMIDADES DE CADA CABOS = 1388 kN

NÚMERO DO CABO	QUANT. POR VIGA	COMPRIMENTOS (m)		ALONG. DO CABO (mm)	MASSA DO CABO (kg)
		BAINHA	CABO		
1	1	29,25	31,25	199	242,19
2	1	29,20	31,20	199	241,80
3	1	29,14	31,14	198	241,34
4	1	29,11	31,11	199	241,10
soma para 1 viga		116,70	124,70		966,43

ORDEM DE PROTENSÃO: CABOS 1 e 2 COM Fckj ≥ 25MPa
CABOS 3 e 4 com Fck ≥ 40MPa

QUANTIDADES TOTAIS PARA 3 TABULEIRO - 12 VIGAS

CABOS (kg)	11597,16
BAINHAS (m)	1400,40
ANCORAGENS ATIVAS (UNIDADES)	96

(*) ALONGAMENTO EM CADA ANCORAGEM, CONSIDERADO COM PROTENSÃO SIMULTÂNEA REALIZADA PELAS DUAS EXTREMIDADES.
ACOMODAÇÃO DAS CUNHAS DE ANCORAGENS CONSIDERADAS = 5mm

LEGENDA

ESTRUTURA EM CORTE.

NOTAS:

1. MATERIAIS:
 CONCRETO COM RESISTÊNCIA NÃO MENOR QUE fck = 40 MPa
 AÇO PARA OS CABOS: CORDOALHAS COM Ø12,7mm DE CP-190 RB
 BAINHAS SEMI-RÍGIDAS GALVANIZADAS Ø INTERNO = 65 mm
2. PROTENSÃO:
 TODA A PROTENSÃO SERÁ REALIZADA NO CANTEIRO, PELAS DUAS EXTREMIDADES DOS CABOS. A PRIMEIRA PARCELA SERÁ CONSTITUÍDA PELA PROTENSÃO DOS CABOS 2 E 3, NÃO ANTES DO CONCRETO ATINGIR RESISTÊNCIA MÍNIMA DE fckj = 25 MPa. A PROTENSÃO DOS CABOS RESTANTES (NA ORDEM (1 - 4) PODERÁ SER REALIZADA QUANDO O CONCRETO ATINGIR A RESISTÊNCIA DE fck = 40 MPa APÓS 28 DIAS.
3. MEDIDAS:
 AS MEDIDAS NESTE DESENHO ESTÃO EM CENTÍMETROS, SALVO INDICAÇÃO EM CONTRÁRIO. AS COTAS MOSTRANDO A ELEVAÇÃO LONGITUDINAL DOS CABOS CORRESPONDEM À DISTÂNCIA DA FACE INFERIOR DA VIGA ATÉ O CENTRO DO CABO.
4. ALONGAMENTO DOS CABOS:
 OS ALONGAMENTOS DOS CABOS FORAM ESTIMADOS ENTRE SEÇÕES DE ANCORAGENS EM FUNÇÃO DA FORÇA DE PROTENSÃO, DAS PERDAS IMEDIATAS E ADMITINDO-SE PARA AS CORDOALHAS MODULO DE ELASTICIDADE Es = 190.000 MPa. OS ALONGAMENTOS REAIS NÃO DEVERÃO DIFERIR EM MAIS DE 5% DOS PREVISTOS. CASO ISTO ACONTEÇA, A PROJETISTA DEVERÁ SER ACIONADA PARA DETERMINAR AS PROVIDÊNCIAS CABÍVEIS.
5. O VALOR DA PROTENSÃO INICIAL (1388 KN), NÃO CONTEMPLA A PERDA INTERNA DO EQUIPAMENTO DE PROTENSÃO, CUJA COMPENSAÇÃO DEVERÁ SER PREVISTA PELO EXECUTANTE, POR OCASIÃO DA PROTENSÃO.
6. PARA NOTAS GERAIS VER FL. 001

REVISÕES

Nº	DATA	DISCRIMINAÇÃO	VERIFICAÇÃO	APROVAÇÃO
0	18/03/14	PARA APROVAÇÃO	R.R.	R.R.

DOCUMENTOS DE REFERÊNCIA

Nº DOCUMENTO	TÍTULO

NOTAS

acciona Engenharia

AGETOP AGÊNCIA GOIANA DE TRANSPORTES E OBRAS

SEINFRA - SECRETARIA DA INFRA- ESTRUTURA
AGETOP - AGÊNCIA GOIANA DE TRANSPORTES E OBRAS

OBJETIVO: PROJETO EXECUTIVO
TITULO: SUPERESTRUTURA - VISTAS E DETALHES LOCAÇÃO DOS CABOS - PONTE SOBRE RIO TESOURAS
RODOVIA: GO 334 TRECHO: MOZARLÂNDIA / NOVA AMÉRICA SUBTRECHO:
ESCALA: INDICADA CÓDIGO: DE-EST-14062-1841+00-007 REVISÃO 0