



AUTORIZAÇÃO GABRIEL FERIANCIC CREA: 5061524119-SP

ART-N*: 28027230220921154

LEGENDAS

NOTAS

2—PLANTA DE SITUAÇÃO E SONDAGENS FORNECIDAS PELO INTERESSADO. CONSULTAR DESENHOS 1 A 7 DESTE PROJETO. OBSERVAR TODAS AS NOTAS CONSTANTES NAS FOLHAS 1 A 7 DESTES DESENHOS.

-SONDAGEM À PERCUSSÃO REALIZADA

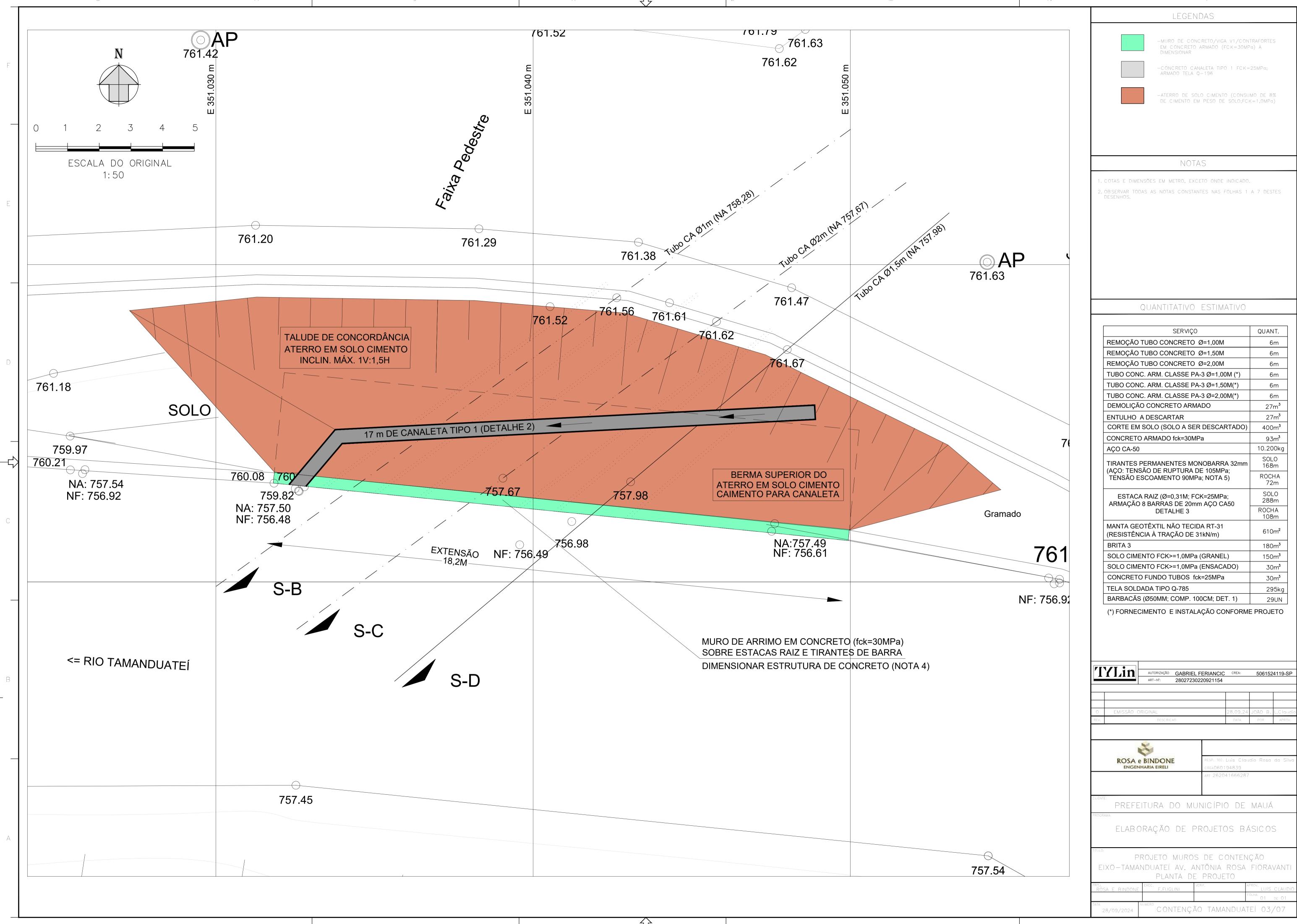
DE RESISTÊNCIA À PENETRAÇÃO (NSPT)

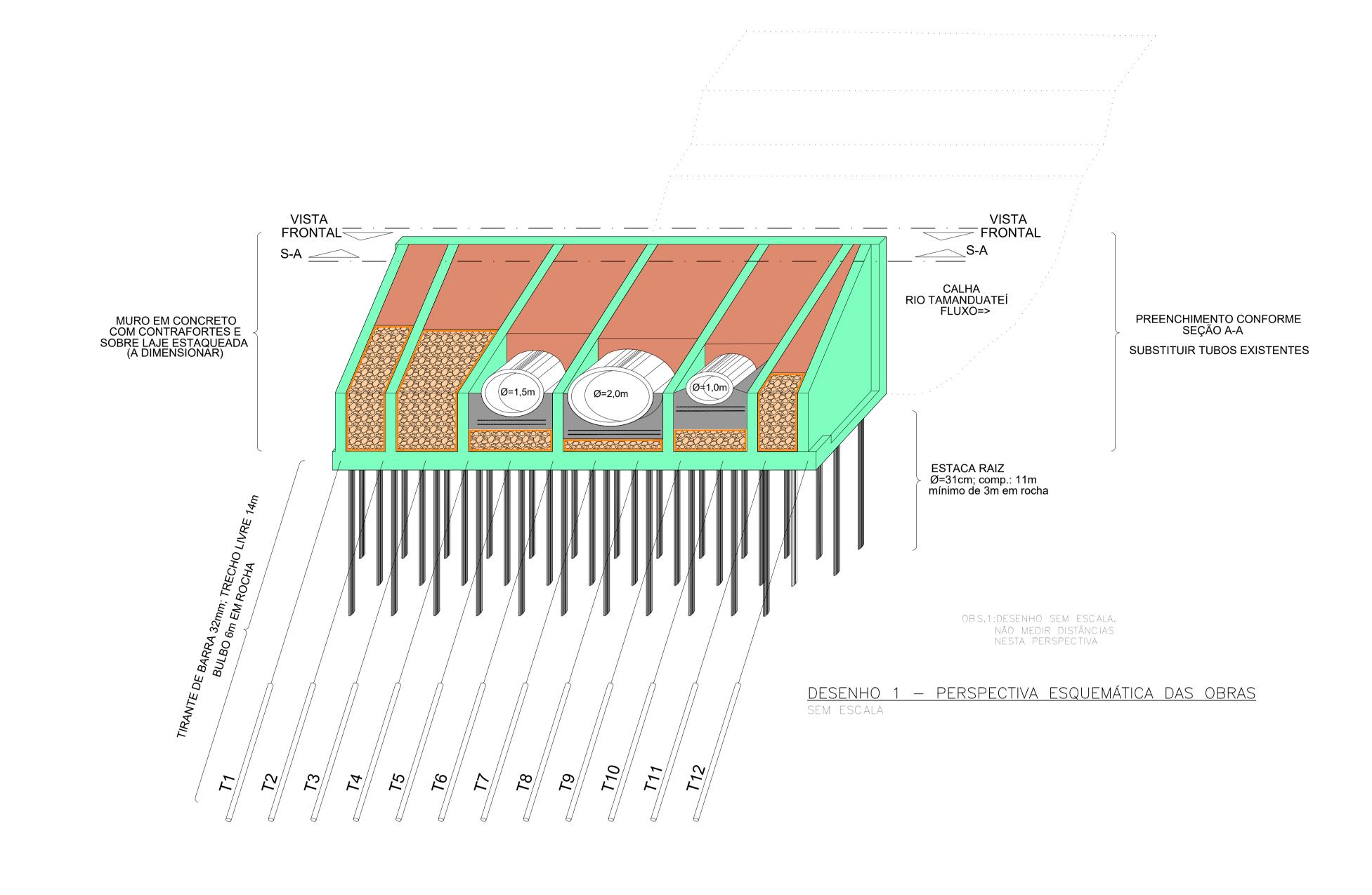
-RESULTADO DO ENSAIO PADRÃO

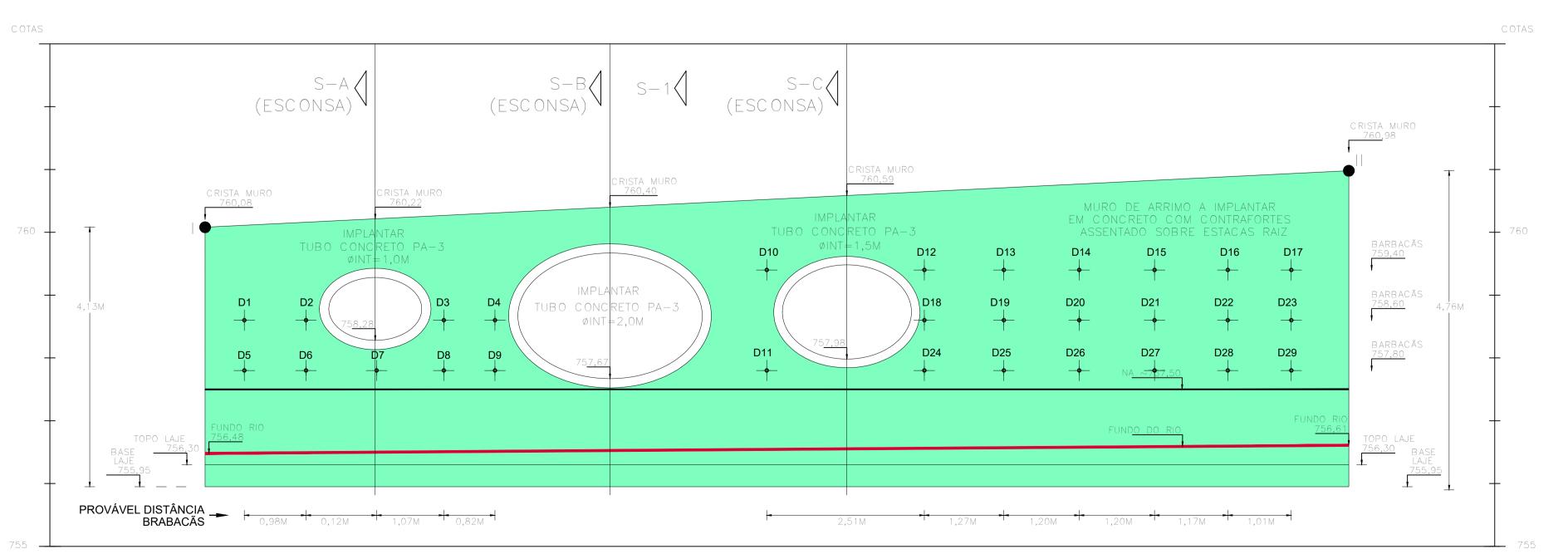
- NÍVEL D'ÁGUA NÃO DETECTADO

-CONTATO GEOLÓGICO INFERIDO

47







<u>vista frontal muro de contenção</u> ESC. 1:50

LEGENDAS

-MURO DE CONCRETO/VIGA V1/CONTRAFORTES EM CONCRETO ARMADO (FCK=30MPa) A



-ARGAMASSA ESTACAS RAIZ FCK=25MPa



-CONCRETO ARMADO PARA A BASE DOS TUBOS (FCK=25MPa)



-ATERRO DE SOLO CIMENTO (CONSUMO DE 8% DE CIMENTO EM PESO DE SOLO;FCK=1,0MPa)



AÇO CA-60) -BRITA 3 ENVELOPADA INTEGRALMENTE EM TODO O CONTATO COM SOLO/CONCRETO



COM MANTA GEOTÊXTIL NÃO TECIDA COM RESISTÊNCIA À TRAÇÃO DE 31 kN/M. EMENDA POR SOBREPOSIÇÃO DE 0,80M EM QUALQUER DIREÇÃO.

NOTAS

OBSERVAR QUE NAS LATERAIS A ESCAVAÇÃO/IMPLANTAÇÃO DO MURO DEVE SER CUIDADOS EM FUNÇÃO DAS PAREDES CORTINA EXISTENTES NO

- . O SISTEMA DE DRENAGEM SUPERFICIAL DEVERÁ SER EXECUTADO EM CONCRETO ARMADO MOLDADO NO LOCAL (FCK=20MPa; AÇO CA-50; ARMAÇÃO COM MALHA QUADRADA DE BARRA DE AÇO Ø 5mm C/ 10cm). A SAÍDA DA CANALETA TIPO 1 DEVERÁ OCORRER PARA DENTRO DO RIO TAMANDUATEÍ. OBSERVAR QUE O FCK= 20MPa APENAS PARA O CONCRETO DO SISTEMA DE DRENAGEM DE ÁGUAS PLUVIAIS.
- . O ATERRO SOLO/CIMENTO DEVERÁ SER EXECUTADO COM CAIMENTO PARA A CANALETA TIPO 1 DA FORMA INDICADA EM PLANTA E NAS SEÇÕES DE PROJETO. A SUPERFÍCIE DO TALUDE EXISTENTE DEVERÁ SER ESCAVADA E LIMPA, PREPARANDO-A PARA A EXECUÇÃO DO MURO E POSTERIORMENTE DO ATERRO SOLO/CIMENTO. QUANDO DA EXECUÇÃO DESTE ATERRO DEVER-SE-Á EXECUTAR O ENDENTAMENTO DA SUPERFÍCIE NO CONTATO TALUDE EXISTENTE/BASE DO ATERRO.
- . O MURO DEVERÁ TER SEU DIMENSIONAMENTO INTERNO PROCEDIDO PELA EMPRESA EXECUTANTE DAS OBRAS. CONSIDERAR NO DIMENSIONAMENTO CONCRETO COM FCK=30MPa e AÇO CA-50.
- . OS TIRANTES PREVISTOS EM PROJETO SÃO PERMANENTES E SE CONSTITUEM DE MONOBARRAS DE AÇO DE PROTENSÃO (TENSÃO DE ESCOAMENTO DE 95MPa; TENSÃO DE RUPTURA DE 105MPa; DIÂMETRO DE 32mm; ÁREA DA SEÇÃO TRANSVERSAL DE 804 mm2; PESO DE 6,21kg/M TIPO DYWIDAG. O COMPRIMENTO DO BULBO DE ANCORAGEM DEVERÁ SER DE 6,0M EM ROCHA COM RESISTÊNCIA TOTAL DE TRABALHO À TRAÇÃO DESTE BULBO, E CONSEQUENTEMENTE DO TIRANTE, DE 35TF . NÃO DEVERÁ SER INCORPORADA NENHUMA CARGA PARA ESTE TIRANTE. REFORCANDO. EMBORA A CARGA DE INCORPORAÇÃO SEJA NULA. A CARGA DE TRABALHO DO TIRANTE DEVERÁ SER DE 35 TF. OS TIRANTES SÃO PERMANENTES DEVENDO POSSUIR SISTEMA DE PROTEÇÃO INTEGRAL CONTRA CORROSÃO PARA MEIO AGRESSIVO CONFORME TABELA C.1 (VER PROTEÇÕES DA CABEÇA, TRECHO LIVRE E TRECHO ANCORADAO INDICADOS NA TABELA C.1) DA NBR 5629:2018. NÃO SERÁ PERMITIDO A utilização de tirante de cordoalha. Observar que no plano VERTICAL A INCLINAÇÃO DOS TIRANTES É DE 30° (VER TABELA FOLHA 6 E SEÇÕES DE PROJETO). OBSERVAR QUE NO PLANO HORIZONTAL, TODOS OS TIRANTES SÃO ORTOGONAIS À VIGA V1.
- . O PREENCHIMENTO DA PORÇÃO INFERIOR DO MURO DEVERÁ SER POR BRITA 3 TOTALMENTE ENVELOPADA POR MANTA GEOTÊXTIL NÃO TECIDA (TIPO RT-31) COM RESISTÊNCIA À TRAÇÃO MÍNIMA DE 31kN/M. DEVERÁ SER GARANTIDO O ENVELOPAMENTO INTEGRAL DA BRITA 3 (EM TODO O PERÍMETRO DE CONTATO DA BRITA 3 COM O TERRENO NATURAL E O CONCRETO DO MURO). NA SITUAÇÃO DE EMENDAS, A CONTINUIDADE DAS MANTAS DEVERÁ SER GARANTIDA POR RECOMBRIMENTO DE 0,80M EM QUALQUER DIREÇÃO.
- OBSERVAR TODAS AS NOTAS CONSTANTES NAS FOLHAS 1 A 7 DESTES

T	Lin	AUTORIZAÇÃO	GABRIEL FERIANCIC	CREA:	506152	4119-SP
		ART-N*:	28027230220921154			
0	EMISSÃO (ORIGINAL		28.09.24	JOÃO B.	L.C laudio
REV		DESCRIC	ΔΩ	DATA	POR	APROV

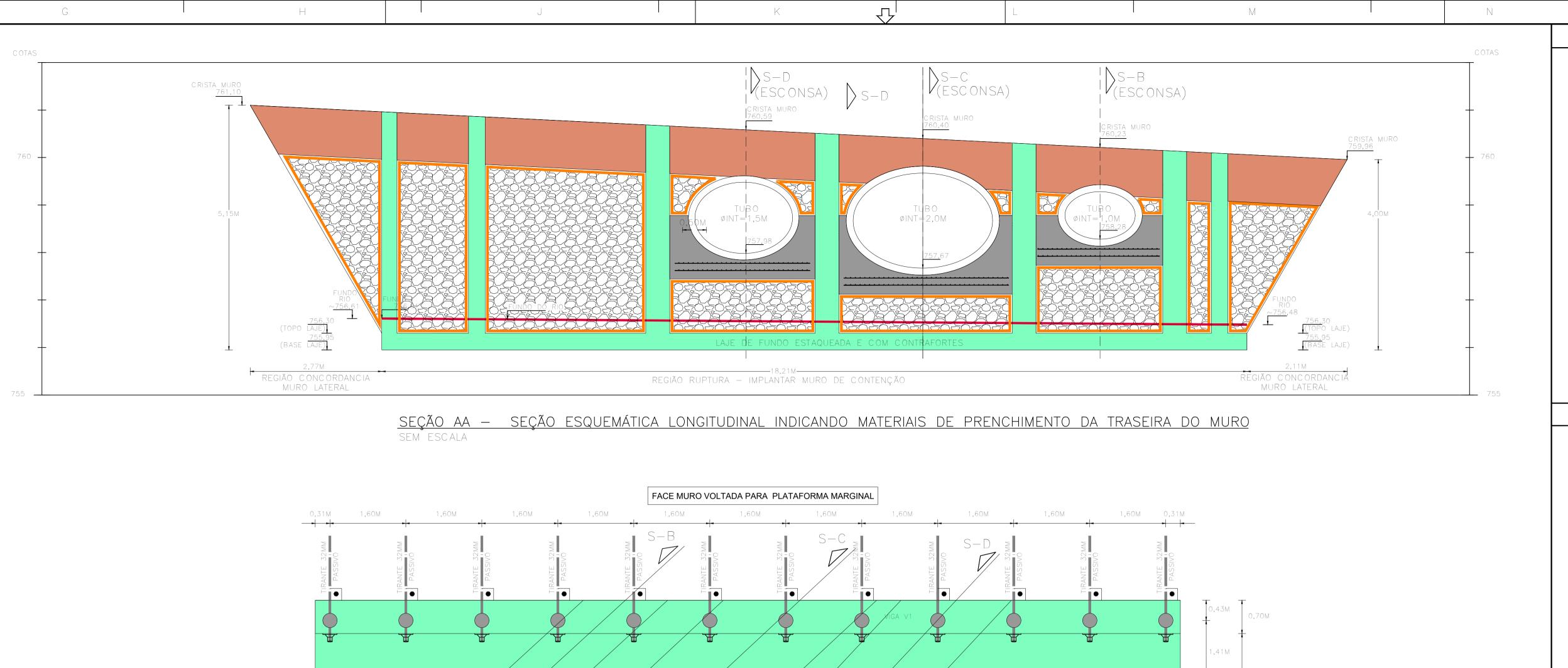
8				
ROSA e BINDONE	RESP. TÉC. Luis Claudio Rosa da			
ENGENHARIA EIRELI	CREA060194839			
	ART 262041666287			

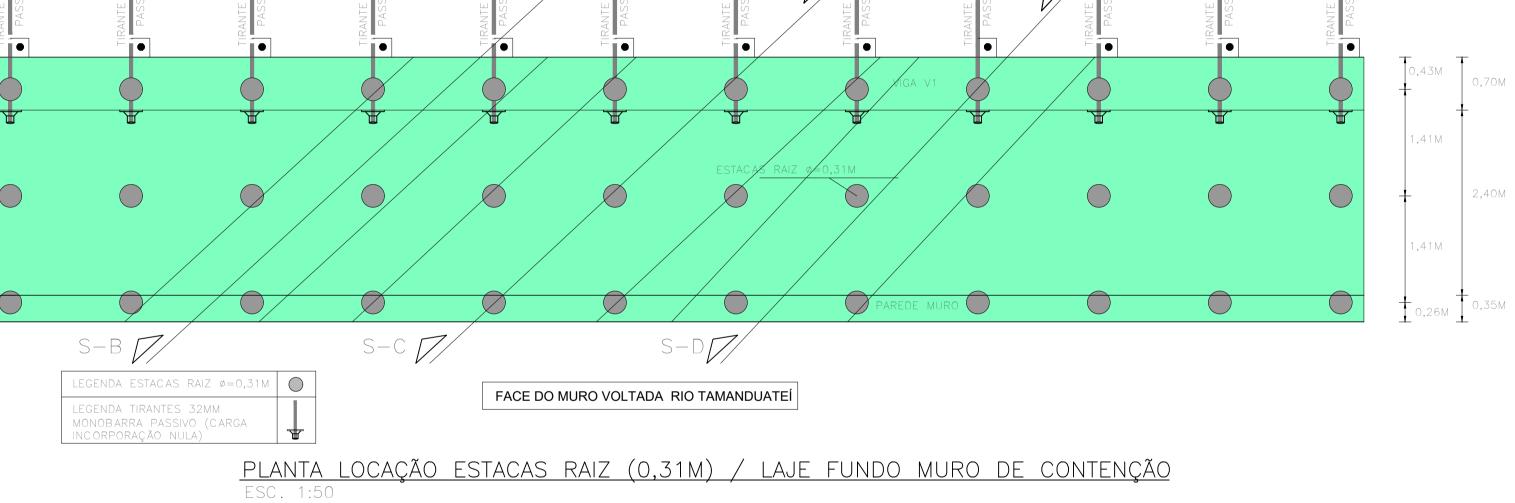
PREFEITURA DO MUNICÍPIO DE MAUÁ

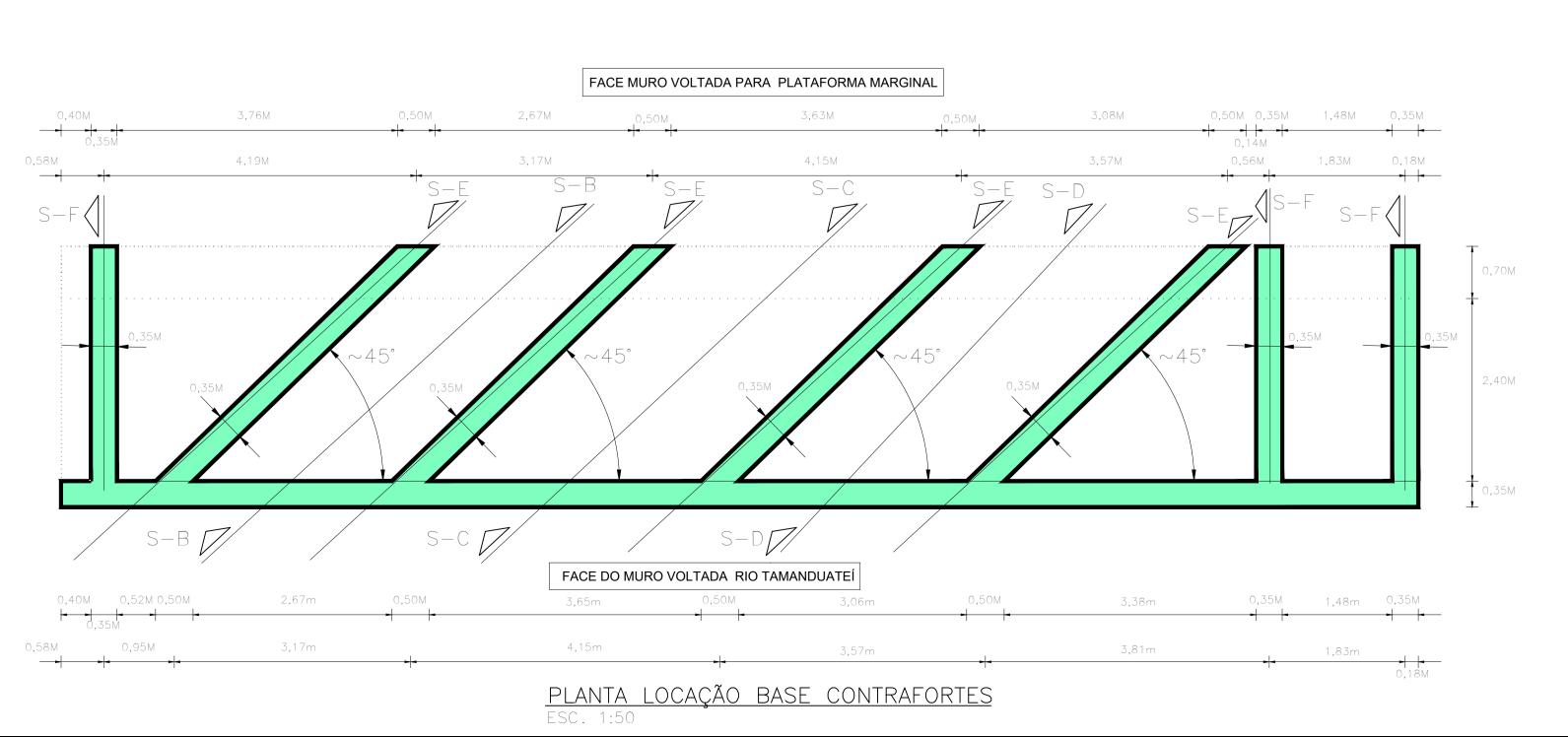
ELABORAÇÃO DE PROJETOS BÁSICOS

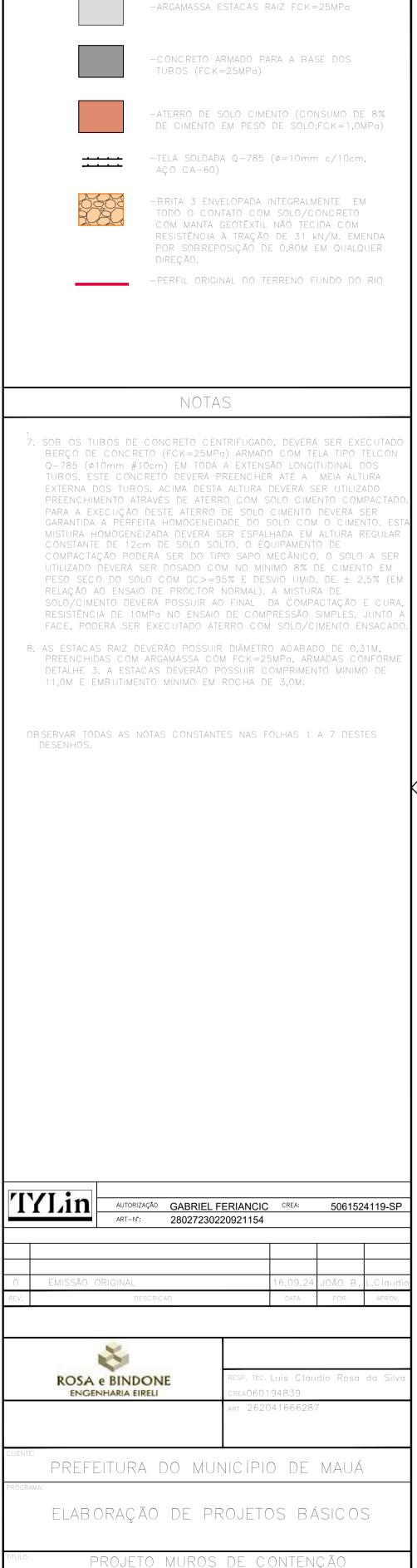
PROJETO MUROS DE CONTENÇÃO EIXO-TAMANDUATEÍ AV. ANTÔNIA ROSA FIORAVANTI PERSPECTIVA ESQUEMÁTICA/VISTA FRONTAL MURO CONTENÇÃO SOBRE ESTAÇAS RAIZ

CONTENÇÃO TAMANDUATEÍ 04/07







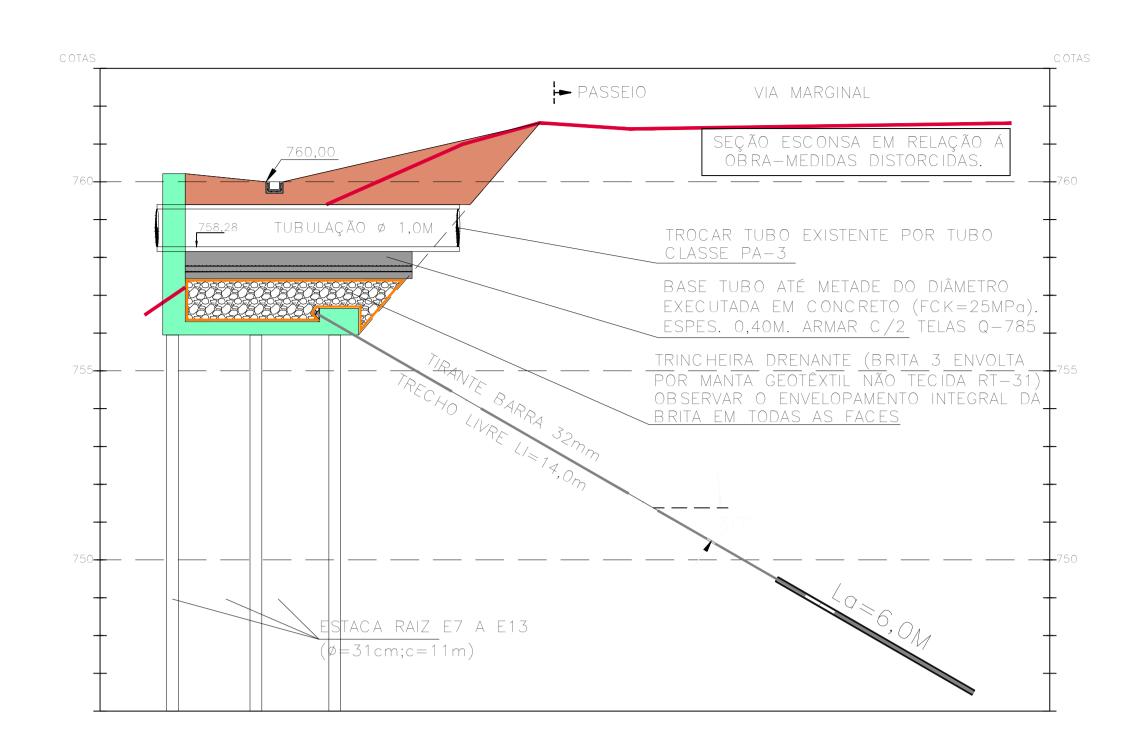


EIXO-TAMANDUATEÍ AV. ANTÔNIA ROSA FIORAVANT DISPOSIÇÃO REATERRO/ESTACAS/CONTRAFORTES

CONTENÇÃO TAMANDUATEÍ 05/07

LEGENDAS

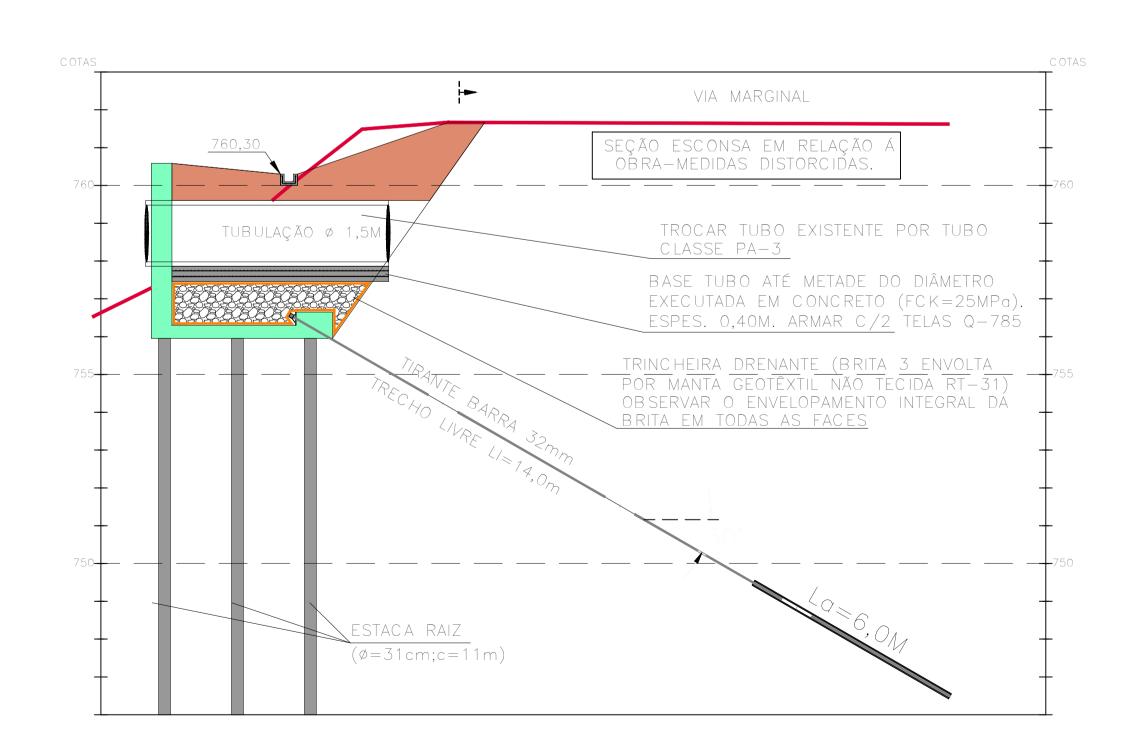
-MURO DE CONCRETO/VIGA V1/CONTRAFORTES EM CONCRETO ARMADO (FCK=30MPa) A



SEÇÃO BB-MURO CONTENÇÃO S/ ESTACAS RAIZ/TIRANTE BARRAS

VIA MARGINAL EÇÃO ESCONSA EM RELAÇÃO Á OBRA-MEDIDAS DISTORCIDAS. TROCAR TUBO EXISTENTE POR TUBO TUBULAÇÃO Ø 2,0M CLASSE PA-3 BASE TUBO ATÉ METADE DO DIÂMETRO EXECUTADA EM CONCRETO (FCK=25MPa). ESPES. 0,40M. ARMAR C/2 TELAS Q-785. TRINCHEIRA DRENANTE (BRITA 3 ENVOLTA POR MANTA GEOTÊXTIL NÃO TECIDA RT-31) OBSERVAR O ENVELOPAMENTO INTEGRAL DÁ BRITA EM TODAS AS FACES ESTACA RAIZ $(\emptyset = 31 \text{cm}; c = 11 \text{m})$

SEÇÃO CC-MURO CONTENÇÃO S/ ESTACAS RAIZ/TIRANTE BARRAS



SEÇÃO DD-MURO CONTENÇÃO S/ ESTACAS RAIZ/TIRANTE BARRAS

LEGENDAS -MURO DE CONCRETO/VIGA V1/CONTRAFORTES EM CONCRETO ARMADO (FCK=30MPa) A -ARGAMASSA ESTACAS RAIZ FCK=25MPa -CONCRETO ARMADO PARA A BASE DOS TUBOS (FCK=25MPa) -ATERRO DE SOLO CIMENTO (CONSUMO DE 8% DE CIMENTO EM PESO DE SOLO;FCK=1,0MPa) -TELA SOLDADA Q-785 (ϕ =10mm c/10cm, AÇO CA-60) -BRITA 3 ENVELOPADA INTEGRALMENTE EM TODO O CONTATO COM SOLO/CONCRETO COM MANTA GEOTÊXTIL NÃO TECIDA COM RESISTÊNCIA À TRAÇÃO DE 31 kN/M. EMENDA POR SOBREPOSIÇÃO DE 0,80M EM QUALQUER DIREÇÃO. -PERFIL ORIGINAL DO TERRENO FUNDO DO RIO NOTAS OBSERVAR TODAS AS NOTAS CONSTANTES NAS FOLHAS 1 A 7 DESTES

AUTORIZAÇÃO GABRIEL FERIANCIC CREA: 5061524119-SP

ART-N°: 28027230220921154

sp. téc. Luis Claudio Rosa da Silv ROSA e BINDONE ENGENHARIA EIRELI

PREFEITURA DO MUNICÍPIO DE MAUÁ

ELABORAÇÃO DE PROJETOS BÁSICOS

PROJETO MUROS DE CONTENÇÃO EIXO-TAMANDUATEÍ AV. ANTÔNIA ROSA FIORAVANTI SEÇÕES DE PROJETO A A C (ESCONSAS) MURO CONTENÇÃO SOBRE ESTACAS RAIZ J. Osa e bindoni

CONTENÇÃO TAMANDUATEÍ 06/07

