

**SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE
PIRACICABA
-SEMAE-**

**PROJETO BÁSICO DE COLETORES TRONCO
INTERCEPTORES, ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS E
LINHAS DE RECALQUE DO SISTEMA DE ESGOTOS
SANITÁRIOS DE PIRACICABA**

COLETOR TRONCO DO RIBEIRÃO MARINS

**VOLUME 8
TEXTO E DESENHOS**

PROESPLAN
Engenharia

Junho/2011

CTR-178/11

REV-0

APRESENTAÇÃO

O presente trabalho atende ao contrato firmado entre a **PROESPLAN Engenharia Ltda.** e o **Serviço Municipal de Água e Esgoto de Piracicaba – SEMAE**, tem por objetivo a elaboração do Projeto Básico de Coletores Tronco, Interceptores, Estações Elevatórias e Linhas de Recalque do Sistema de Esgotos Sanitários de Piracicaba e é constituído pelos seguintes volumes:

- Interceptor da Margem Direita do Rio Piracicaba - IMD 1 - Volume 1 - Texto e Desenhos;
- Interceptor da Margem Direita do Rio Piracicaba - IMD 2 - Volume 2 - Texto e Desenhos;
- Interceptor da Margem Direita do Rio Piracicaba - IMD 3 - Volume 3 - Texto e Desenhos;
- Interceptor da Margem Direita do Rio Piracicaba - IMD 5 - Volume 4 - Texto e Desenhos;
- Coletor Tronco da Margem Esquerda do Rio Piracicaba – Volume 5 - Texto e Desenhos;
- Coletor Tronco Ondas - Volume 6 - Texto e Desenhos;
- Coletor Tronco Kobayat – Líbano - Volume 7 – Texto e Desenhos;
- Coletor Tronco do Ribeirão Marins – Volume 8 - Texto e Desenhos;
- Coletor Tronco Artemis 1 – Volume 9 – Texto e Desenhos;
- Coletor Tronco Artemis 2 – Volume 10 – Texto e Desenhos;
- Coletor Tronco Artemis 3 – Volume 11 – Texto e Desenhos;
- Coletor Tronco Artemis 4 – Volume 12 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Guamium 1 e Linha de Recalque – Volume 13 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Guamium 2 e Linha de Recalque – Volume 14 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Guamium 3 e Linha de Recalque – Volume 15 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Margem Direita Corumbataí 1 e Linha de Recalque – Volume 16 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Margem Direita Corumbataí 2 e Linha de Recalque – Volume 17 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Artemis 1 e Linha de Recalque – Volume 18 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Artemis 2 e Linha de Recalque – Volume 19 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Artemis 3 e Linha de Recalque – Volume 20 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Anhumas 1 e Linha de Recalque - Volume 21 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Marins 1 e Linha de Recalque – Volume 22 – Texto e Desenhos;
- Estação Elevatória Final 2 e Linha de Recalque – Volume 23 – Texto e Desenhos

Este volume se refere ao **Coletor Tronco do Ribeirão Marins - Volume 8 - Texto e Desenhos** acima indicado.

ÍNDICE

1 – INTRODUÇÃO	1.1
2 - CRITÉRIOS E PARÂMETROS DE PROJETO	2.1
2.1 - HORIZONTE DE PROJETO	2.1
2.2 - LIMITES DA ÁREA DE PROJETO	2.1
2.3 - DISTRIBUIÇÃO POPULACIONAL	2.1
2.4 - COEFICIENTES DE VARIAÇÃO DE CONSUMO	2.4
2.5 - CONTRIBUIÇÃO “PER CAPITA”	2.4
2.6 - DEMAIS PARÂMETROS, ÍNDICES E COEFICIENTES	2.4
2.7 - VAZÕES E CARGAS ORGÂNICAS DE PROJETO	2.5
3 – CARACTERIZAÇÃO DAS OBRAS	3.1
3.1 - SITUAÇÃO ATUAL	3.1
3.2 – SISTEMA PROPOSTO	3.1
4 - ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DE SERVIÇOS	4.1
4.1 - CANTEIRO DE OBRAS	4.1
4.1.1 - INSTALAÇÃO DO CANTEIRO	4.1
4.1.2 - PLACA DE IDENTIFICAÇÃO DA OBRA	4.2
4.1.3 - PLACA DA CONTRATADA	4.3
4.1.4 - SETAS INDICATIVAS	4.3
4.1.5 - PREVENÇÃO DE ACIDENTES	4.3
4.1.6 - EQUIPAMENTO DE SEGURANÇA	4.3
4.1.7 - VIGILÂNCIA	4.4
4.1.8 - VEÍCULO PARA FISCALIZAÇÃO DA OBRA	4.4
4.1.9 - DESMONTAGEM E REMOÇÃO DO CANTEIRO	4.4
4.2 - SERVIÇOS TÉCNICOS	4.4
4.2.1 - ESPECIFICAÇÃO TÉCNICA DE LOCAÇÃO TOPOGRÁFICA	4.4
4.2.2 - SERVIÇOS DE TOPOGRAFIA E CADASTRO	4.5
4.3 - SERVIÇOS PRELIMINARES	4.7
4.3.1 - SINALIZAÇÃO DE TRÂNSITO	4.7
4.3.2 - TAPUMES DE OBRAS	4.7
4.3.3 - PASSADIÇOS DE CHAPA METÁLICA PARA VEÍCULOS	4.8
4.3.4 - PASSADIÇOS DE MADEIRA	4.8
4.3.5 - DEMOLIÇÕES, LIMPEZAS E REPOSIÇÕES	4.9
4.3.6 - DESMATAMENTO	4.10
4.3.7 - LIMPEZA DO TERRENO	4.10
4.4 - MOVIMENTO DE TERRA	4.11
4.4.1 - ESCAVAÇÕES EM GERAL	4.11
4.4.2 - ESCAVAÇÃO EM SOLO	4.12

4.4.3 - ESCAVAÇÃO SUBMERSA	4.12
4.4.4 - ESCAVAÇÃO DE VALAS	4.12
4.4.5 - LARGURA E PROFUNDIDADE DA VALA	4.13
1.1.1.2 - Regularização do Fundo da Vala	4.13
1.1.1.3 - Greide Final da Escavação	4.14
4.4.6 - APILOAMENTO DO SOLO NATURAL E LANÇAMENTO DE BRITA	4.14
4.4.7 - EXPLORAÇÃO DE JAZIDAS	4.14
4.4.8 - ESCAVAÇÃO EM ROCHA DURA COM EXPLOSIVOS	4.16
4.4.9 - ESCAVAÇÃO EM ROCHA BRANDA OU MOLEDO A FRIO	4.17
4.4.10 - ATERROS	4.17
4.4.10.1 - Generalidades	4.17
4.4.10.2 - Materiais	4.18
4.4.10.3 - Equipamentos	4.18
4.4.10.4 - Execução dos Aterros	4.18
4.4.10.5 - Preparo das Camadas de Aterro	4.18
4.4.10.6 - Lançamento de Solos	4.18
4.4.10.7 - Espalhamento em camadas	4.19
4.4.10.8 - Compactação	4.19
4.4.10.9 - Aterro e Recobrimento Especial de Valas, Poços e Cavas	4.20
4.4.10.10 - Aterro de Vala Sob Passeio	4.20
4.4.10.11 - Aterro de Vala Sob Via Carroçável	4.21
4.4.10.12 - Aterro Junto à Estrutura de Concreto	4.21
4.4.10.13 - Regularização Mecanizada de Áreas	4.22
4.4.11 - EXECUÇÃO DE MACIÇOS DE TERRA	4.22
4.4.11.1 - Preparo do Terreno de Fundação dos Maciços	4.23
4.4.11.2 - Limpeza	4.23
4.4.11.3 - Raspagem	4.23
4.4.11.4 - Escarificação	4.24
4.4.11.5 - Equipamentos	4.24
4.4.11.6 - Execução	4.24
4.4.12 - CONTROLE E ENSAIO	4.25
4.4.12.1 - Controle de Compactação	4.25
4.4.12.2 - Controle Tecnológico	4.26
4.4.12.3 - Observações Finais	4.26
4.4.13 - CARGA, TRANSPORTE E DESCARGA	4.26
4.5 - ESCORAMENTOS	4.28
4.5.1 - ESCORAMENTO DE VALAS	4.28
4.6 - ESGOTAMENTO	4.30
4.6.1 - ESGOTAMENTO POR BOMBAS SUBMERSÍVEIS	4.30
4.6.2 - REBAIXAMENTO DE LENÇOL FREÁTICO	4.31
4.6.3 - MEIA CANA DE CONCRETO	4.32
4.7 - OBRAS DE CONTENÇÃO	4.32
4.7.1 - PROTEÇÃO COM PEDRA DE MÃO SEM MANTA	4.32
4.7.2 - PROTEÇÃO COM PEDRA DE MÃO COM MANTA	4.33
4.8 - GABIÕES	4.33
4.8.1 - OBJETIVO	4.33
4.8.2 - NORMAS COMPLEMENTARES	4.33
4.8.3 - DEFINIÇÃO	4.34

4.8.3.1 - Rede	4.34
4.8.3.2 - Gabião	4.34
4.8.4 - CONDIÇÕES GERAIS	4.35
4.8.4.1 - Forma de efetuar a encomenda	4.35
4.8.4.2 - Embalagem	4.35
4.8.4.3 - Identificação	4.35
4.8.4.4 - Envelhecimento	4.35
4.8.4.5 - Espessura média de revestimento de PVC	4.36
4.8.5 - CONDIÇÕES ESPECÍFICAS	4.36
4.8.5.1 - Dimensões e tolerâncias	4.36
4.8.5.2 - Revestimento protetor de PVC (policloreto de vinila)	4.37
4.8.6 - INSPEÇÃO	4.39
4.8.6.1 - Condições de inspeção	4.39
4.8.6.2 - Amostragem	4.39
4.8.7 - ACEITAÇÃO E REJEIÇÃO	4.40
4.8.8 - MÉTODO EXECUTIVO	4.41
4.8.8.1 - Material para enchimento	4.41
4.8.8.2 - Ferramentas	4.41
4.8.8.3 - Execução	4.41
4.8.8.4 - Considerações gerais	4.44
4.9 - ESTRUTURAS E FUNDAÇÕES	4.45
4.9.1 - FUNDAÇÕES E SONDAGENS	4.45
4.9.2 - LASTRO DE CONCRETO MAGRO	4.46
4.9.3 - ENCHIMENTO DE CONCRETO SIMPLES	4.47
4.9.4 - AÇO ESTRUTURAL	4.47
4.9.5 - FORMAS DE COMPENSADO PLASTIFICADO	4.48
4.9.6 - EXECUÇÃO DE ESTRUTURAS DE CONCRETO	4.49
4.9.6.1 - Introdução	4.49
4.9.6.2 - Composição e Características do Concreto	4.50
4.9.6.3 - Controle	4.50
4.9.6.4 - Materiais	4.52
4.9.6.5 - Traços de Concreto	4.54
4.9.6.6 - Mistura	4.55
4.9.6.7 - Transporte do Concreto	4.55
4.9.6.8 - Lançamento	4.55
4.9.6.9 - Vibração	4.57
4.9.6.10 - Cura e Prova de Carga	4.58
4.9.6.11 - Juntas de Concretagem	4.58
4.9.6.12 - Correção de Fissuras	4.59
4.9.6.13 - Formas e Cimbramentos	4.60
4.9.6.14 - Reparos	4.62
4.9.7 - LASTRO	4.62
4.10 - ASSENTAMENTO DE TUBULAÇÃO	4.63
4.10.1 - ASSENTAMENTO DE TUBULAÇÕES DE CONCRETO ARMADO	4.63
4.10.2 - ASSENTAMENTO DE TUBULAÇÕES DE PVC COM JUNTA ELÁSTICA	4.66
4.10.3 - MONTAGEM E ASSENTAMENTO DE TUBULAÇÕES DE FERRO FUNDIDO	4.66
4.11 - PAVIMENTAÇÃO	4.70
4.11.1 - LEVANTAMENTO DE PAVIMENTAÇÃO	4.70

4.11.2 - REGULARIZAÇÃO DE SUPERFÍCIES	4.71
4.11.3 - DEMOLIÇÕES DE PAVIMENTOS CIMENTADOS	4.71
4.11.4 - DEMOLIÇÃO DE GUIAS E SARJETAS	4.71
4.11.5 - CONSTRUÇÃO DE PASSEIOS CIMENTADOS	4.72
4.11.6 - RECOMPOSIÇÃO DE PAVIMENTOS EM PARALELEPÍEDOS OU BLOCOS DE CONCRETO	4.72
4.11.7 - ASSENTAMENTO DE GUIAS	4.73
4.11.7.1 - Objetivo	4.73
4.11.7.2 - Execução de Base	4.73
4.11.7.3 - Assentamento de Guias	4.74
4.11.7.4 - Encostamento de Terra	4.74
4.11.8 - ESPECIFICAÇÃO TÉCNICA DE CONSTRUÇÃO DE SARJETAS	4.74
4.11.8.1 - Objetivo	4.74
4.11.8.2 - Execução da Base	4.75
4.11.8.3 - Formas	4.75
4.11.8.4 - Preparo, Lançamento e Acabamento do Concreto	4.75
4.11.8.5 - Juntas	4.76
4.11.8.6 - Controle Tecnológico	4.76
4.11.8.7 - Aceitação e Rejeição	4.76
4.11.9 - CONSTRUÇÃO DE PAVIMENTOS ASFÁLTICOS	4.76
4.12 - FECHAMENTO	4.96
4.12.1 - ALVENARIAS	4.96
4.12.2 - COBERTURA, MADEIRAMENTO, CONDUTOR, CALHAS E RUFOS	4.97
4.12.3 - ESQUADRIAS DE MADEIRA	4.98
4.12.4 - ESQUADRIAS METÁLICAS	4.99
4.12.5 - ESQUADRIAS DE ALUMÍNIO	4.100
4.12.6 - VIDROS	4.101
4.13 - REVESTIMENTO E TRATAMENTO DE SUPERFÍCIE	4.102
4.13.1 - CHAPISCO	4.102
4.13.2 - EMBOÇO	4.103
4.13.3 - REBOCO	4.103
4.13.4 - REVESTIMENTO DE PISO	4.104
4.13.5 - IMPERMEABILIZAÇÃO E PROTEÇÃO TÉRMICA	4.106
4.13.5.1 - Impermeabilização Rígida com Argamassa	4.107
4.13.5.2 - Impermeabilização Betuminosa	4.107
4.13.5.3 - Impermeabilização Composta por Pasta de Cimento e Polímeros	4.108
4.14 - PINTURAS	4.109
4.14.1 - PINTURA A CAL	4.109
4.14.2 - PINTURA LÁTEX A BASE DE PVA OU ACRÍLICA	4.109
4.14.3 - PINTURA A ÓLEO E ESMALTE	4.110
4.14.4 - PINTURA A VERNIZ	4.110
4.14.5 - PINTURA GRAFITE	4.110
4.14.6 - PINTURA A BASE DE SILICONE	4.111
4.14.7 - PINTURA ALUMÍNIO	4.111
4.14.8 - PINTURA ANTIFERRUGINOSA OU PRIMER	4.111
4.15 - URBANIZAÇÃO	4.112
4.15.1 - CERCAS DE TELA TIPO ALAMBRADO	4.112
4.15.2 - PLANTIO DE GRAMA EM PLACAS	4.112
4.15.3 - PLANTIO DE ARBUSTOS E ÁRVORES	4.113

4.15.4 - GUARDA-CORPO	4.113
4.15.5 - GRADE DE PISO	4.113
4.15.6 - ESCADA TIPO MARINHEIRO	4.114
4.16 - SERVIÇOS ESPECIAIS	4.115
4.16.1 - IMPLANTAÇÃO DE TUBULAÇÃO POR MÉTODO NÃO-DESTRUTIVO	4.115

5 - ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DE MATERIAIS	5.1
---	------------

5.1 - TUBOS E CONEXÕES	5.1
5.1.1 - TUBOS	5.1
5.1.2 - CONEXÕES DE FERRO FUNDIDO	5.2
5.1.3 - CONEXÕES DE AÇO CARBONO	5.2
5.1.3.1 - Características Normativas e Construtivas	5.2
5.1.3.2 - Material Construtivo	5.2
5.1.3.3 - Revestimento	5.2
5.1.3.4 - Peças de Parede	5.4
5.1.3.5 - Juntas Flangeadas	5.4
5.1.3.6 - Parafusos	5.5
5.1.3.7 - Transporte	5.5
5.1.3.8 - Testes e Inspeções	5.5
5.1.3.9 - Garantia do Produto - Marcação	5.6
5.2 - TAMPÃO PARA POÇO DE VISITA	5.6

6 – ORÇAMENTO	6.1
----------------------	------------

ANEXOS	1
---------------	----------

ANEXO I – PLANILHAS DE DIMENSIONAMENTO	I.1
---	------------

DESENHOS	D.1
-----------------	------------

1 – INTRODUÇÃO

1 – INTRODUÇÃO

O presente trabalho se refere às obras de coletores tronco, interceptores, estações elevatórias e linhas de recalque das bacias Piracicaba 2, Guamium, Corumbataí, Ondas, Vale do Sol e Gran Park situadas na margem direita do Rio Piracicaba e das bacias Piracicaba 3, Piracicaba 5 e Marins situadas na margem esquerda.

As obras da margem direita objeto deste estudo são os interceptores IMD-1, IMD-2, IMD-3, IMD-5 e a elevatória EEF-2 e respectiva linha de recalque que deverá bombear os esgotos para a ETE Bela Vista.

As obras da margem esquerda são os coletores tronco Piracicaba, Kobayat-Líbano e Marins e a elevatória EEE Marins 1 e respectiva linha de recalque que deverá bombear os esgotos para a ETE Ponte do Caixão.

Alem das obras acima descritas o trabalho abrange também as áreas isoladas constituídas pelos bairros Artemis e Anhumas.

2 - CRITÉRIOS E PARÂMETROS DE PROJETOS

2 - CRITÉRIOS E PARÂMETROS DE PROJETO

Os critérios e parâmetros de projeto adotados foram os mesmos do Plano de Saneamento do Sistema de Esgotos Sanitários de Piracicaba elaborado recentemente pelo SEMAE.

2.1 - HORIZONTE DE PROJETO

O presente trabalho considera como horizonte de projeto o período compreendido entre os anos 2010 e 2040.

2.2 - LIMITES DA ÁREA DE PROJETO

Usualmente, estudos deste tipo estabelecem como limites o perímetro urbano de um município.

Entretanto, a dinâmica de uso e ocupação do solo é influenciada diretamente pelas pressões decorrentes do crescimento demográfico de uma cidade, o que leva a constantes revisões dos limites previamente estabelecidos.

No presente caso, considerou-se os limites definidos no atual Plano Diretor de Esgotos de Piracicaba.

2.3 - DISTRIBUIÇÃO POPULACIONAL

A distribuição populacional manteve os preceitos estabelecidos no Plano Diretor de Esgotos Existente e no Plano Diretor de Desenvolvimento Urbano. Para este trabalho, a área de projeto foi dividida em 19 bacias de esgotamento, compreendendo a chamada sede do município, e mais quatro áreas isoladas conforme se discrimina a seguir:

- Bacias de Esgotamento da Margem Esquerda do Rio Piracicaba:

- Dois Córregos;
- Cortume;
- Figueira;
- Bela Vista;
- Piracicaba 1;
- Monte Olimpo;
- Piracicamirim;

- Itapeva;
 - Enxofre;
 - Piracicaba 3;
 - Piracicaba 5;
 - Marins.
- Bacias de Esgotamento da Margem Direita do Rio Piracicaba:
- Capim Fino;
 - Guamium;
 - Piracicaba 2;
 - Corumbataí;
 - Ondas;
 - Vale do Sol;
 - Gran Park.
- Áreas Isoladas:
- Bartira/Tupi (margem esquerda do Rio Piracicaba);
 - Artemis (margem direita do Rio Piracicaba);
 - Tanquinho;
 - Ibitiruna/Anhumas.

As áreas isoladas, devido à distância em relação à sede urbana e população reduzida, deverão contar com soluções de esgotamento e tratamento próprias, sem interligações com o sistema de esgotamento da sede urbana.

No quadro a seguir, apresenta-se a projeção da população atendida por bacia de esgotamento:

Quadro 2.1
Projeção Populacional por Bacia de Esgotamento

Bacia de Esgotamento	Ano	População Atendida (hab)	Bacia de Esgotamento	Ano	População Atendida (hab)	Bacia de Esgotamento	Ano	População Atendida (hab)
Capim Fino	2005	5.993	Monte Olimpo	2005	171	Piracicaba 01	2005	65
	2010	7.409		2010	183		2010	70
	2015	12.755		2015	193		2015	73
	2020	18.092		2020	203		2020	77
	2025	25.000		2025	210		2025	80
	2030	25.900		2030	218		2030	83
	2035	26.589		2035	223		2035	85
	2040	27.261		2040	229		2040	87
Cortume	2005	3.767	Bela Vista	2005	5.171	Piracicaba 02	2005	47.605
	2010	4.029		2010	5.530		2010	50.906
	2015	4.246		2015	5.828		2015	53.653
	2020	4.458		2020	6.120		2020	56.334
	2025	4.627		2025	6.352		2025	58.470
	2030	4.794		2030	6.581		2030	60.575
	2035	4.921		2035	6.756		2035	62.187
	2040	5.045		2040	6.926		2040	63.757
Corumbataí	2005	29.111	Guamiun	2005	9.418	Piracicaba 03	2005	3.630
	2010	31.130		2010	10.071		2010	3.882
	2015	32.809		2015	10.615		2015	4.092
	2020	34.449		2020	11.145		2020	4.296
	2025	35.755		2025	11.568		2025	4.459
	2030	37.042		2030	11.985		2030	4.620
	2035	38.028		2035	12.303		2035	4.742
	2040	38.988		2040	12.614		2040	4.862
Figueira	2005	3.767	Itapeva	2005	52.742	Piracicaba 05	2005	3.219
	2010	4.029		2010	56.399		2010	3.443
	2015	4.246		2015	59.443		2015	3.628
	2020	4.458		2020	62.413		2020	3.810
	2025	4.627		2025	64.780		2025	3.954
	2030	4.794		2030	67.112		2030	4.096
	2035	4.921		2035	68.898		2035	4.205
	2040	5.045		2040	70.637		2040	4.312
Dois Córregos	2005	15.412	Marins	2005	6.370	Piracicamirim	2005	71.447
	2010	16.480		2010	6.812		2010	76.399
	2015	17.370		2015	7.179		2015	80.523
	2020	18.238		2020	7.538		2020	84.546
	2025	18.929		2025	7.824		2025	87.751
	2030	19.611		2030	8.106		2030	90.911
	2035	20.132		2035	8.321		2035	93.329
	2040	20.641		2040	8.531		2040	95.685
Enxofre	2005	57.194	Ondas	2005	27.398	Gran Park e Vale do Sol	2005	500
	2010	61.160		2010	29.298		2010	1.500
	2015	64.461		2015	30.879		2015	3.000
	2020	67.682		2020	32.422		2020	5.000
	2025	70.248		2025	33.652		2025	7.500
	2030	72.777		2030	34.864		2030	7.768
	2035	74.713		2035	35.791		2035	7.978
	2040	76.600		2040	36.695		2040	8.179

2.4 - COEFICIENTES DE VARIAÇÃO DE CONSUMO

Os coeficientes de variação de consumo foram definidos juntamente com a equipe do serviço de água e esgoto do município, tendo como base as normas da ABNT.

- Coeficiente de máxima vazão diária: $k_1 = 1,20$;
- Coeficiente de máxima vazão horária: $k_2 = 1,50$;
- Coeficiente de mínima vazão horária: $k_3 = 0,50$.

2.5 - CONTRIBUIÇÃO “PER CAPITA”

A contribuição “per capita” de esgoto sanitário considerada é a mesma já estabelecida no Plano Diretor de Esgotos de Piracicaba, ou seja, 200 l/hab.dia.

2.6 - DEMAIS PARÂMETROS, ÍNDICES E COEFICIENTES

- Taxa de infiltração nos coletores: 0,10 a 0,20 l/s.km;
- Carga orgânica “per capita” de esgoto sanitário: 54,00 g DBO₅/hab.dia;
- Extensões de rede coletora, coletores-tronco, interceptores e emissários:
 - Ano 2010: 1.229 km;
 - Ano 2015: 1.296 km;
 - Ano 2020: 1.359 km;
 - Ano 2025: 1.390 km;
 - Ano 2030: 1.409 km;
 - Ano 2035: 1.422 km;
 - Ano 2040: 1.443 km.

2.7 - VAZÕES E CARGAS ORGÂNICAS DE PROJETO

Bacia de Esgotamento	Ano	População Atendida (hab)	Contribuição "Per Capita" de Esgoto (l/hab.dia)	Contribuição Sanitária Domiciliar (l/s)				Vazão de Infiltração (l/s)	Contribuição Sanitária Total (l/s)				Carga Orgânica (kg DBO ₅ /dia)
				Mínima	Média	Máxima Diária	Máxima Horária		Mínima	Média	Máxima Diária	Máxima Horária	
Capim Fino	2010	7.409	200	8,58	17,15	25,73	30,87	2,78	11,36	19,93	28,51	33,65	400,09
	2015	12.755	200	14,76	29,53	44,29	53,15	4,79	19,55	34,32	49,08	57,94	688,77
	2020	18.092	200	20,94	41,88	62,82	75,38	6,80	27,74	48,68	69,62	82,18	976,97
	2025	25.000	200	28,94	57,87	86,81	104,17	9,40	38,34	67,27	96,21	113,57	1.350,00
	2030	25.900	200	29,98	59,95	89,93	107,92	9,48	39,46	69,43	99,41	117,40	1.398,60
	2035	26.589	200	30,77	61,55	92,32	110,79	9,57	40,34	71,12	101,89	120,36	1.435,81
Cortume	2040	27.261	200	31,55	63,10	94,66	113,59	9,65	41,20	72,75	104,31	123,24	1.472,09
	2010	4.029	200	4,66	9,33	13,99	16,79	1,51	6,17	10,84	15,50	18,30	217,57
	2015	4.246	200	4,91	9,83	14,74	17,69	1,60	6,51	11,43	16,34	19,29	229,28
	2020	4.458	200	5,16	10,32	15,48	18,58	1,67	6,83	11,99	17,15	20,25	240,73
	2025	4.627	200	5,36	10,71	16,07	19,28	1,74	7,10	12,45	17,81	21,02	249,86
	2030	4.794	200	5,55	11,10	16,65	19,98	1,75	7,30	12,85	18,40	21,73	258,88
Corumbataí	2035	4.921	200	5,70	11,39	17,09	20,50	1,77	7,47	13,16	18,86	22,27	265,73
	2040	5.045	200	5,84	11,68	17,52	21,02	1,79	7,63	13,47	19,31	22,81	272,43
	2010	31.130	200	36,03	72,06	108,09	129,71	11,69	47,72	83,75	119,78	141,40	1.681,02
	2015	32.809	200	37,97	75,95	113,92	136,70	12,33	50,30	88,28	126,25	149,03	1.771,69
	2020	34.449	200	39,87	79,74	119,61	143,54	12,95	52,82	92,69	132,56	156,49	1.860,25
	2025	35.755	200	41,38	82,77	124,15	148,98	13,44	54,82	96,21	137,59	162,42	1.930,77
Figueira	2030	37.042	200	42,87	85,75	128,62	154,34	13,56	56,43	99,31	142,18	167,90	2.000,27
	2035	38.028	200	44,01	88,03	132,04	158,45	13,69	57,70	101,72	145,73	172,14	2.053,51
	2040	38.988	200	45,13	90,25	135,38	162,45	13,80	58,93	104,05	149,18	176,25	2.105,35
	2010	4.029	200	4,66	9,33	13,99	16,79	1,51	6,17	10,84	15,50	18,30	217,57
	2015	4.246	200	4,91	9,83	14,74	17,69	1,60	6,51	11,43	16,34	19,29	229,28
	2020	4.458	200	5,16	10,32	15,48	18,58	1,67	6,83	11,99	17,15	20,25	240,73
Dois Córregos	2025	4.627	200	5,36	10,71	16,07	19,28	1,74	7,10	12,45	17,81	21,02	249,86
	2030	4.794	200	5,55	11,10	16,65	19,98	1,75	7,30	12,85	18,40	21,73	258,88
	2035	4.921	200	5,70	11,39	17,09	20,50	1,77	7,47	13,16	18,86	22,27	265,73
	2040	5.045	200	5,84	11,68	17,52	21,02	1,79	7,63	13,47	19,31	22,81	272,43
	2010	16.480	200	19,07	38,15	57,22	68,67	6,19	25,26	44,34	63,41	74,86	889,92
	2015	17.370	200	20,10	40,21	60,31	72,38	6,53	26,63	46,74	66,84	78,91	937,98
Dois Córregos	2020	18.238	200	21,11	42,22	63,33	75,99	6,85	27,96	49,07	70,18	82,84	984,85
	2025	18.929	200	21,91	43,82	65,73	78,87	7,12	29,03	50,94	72,85	85,99	1.022,17
	2030	19.611	200	22,70	45,40	68,09	81,71	7,18	29,88	52,58	75,27	88,89	1.058,99
	2035	20.132	200	23,30	46,60	69,90	83,88	7,25	30,55	53,85	77,15	91,13	1.087,13
	2040	20.641	200	23,89	47,78	71,67	86,00	7,31	31,20	55,09	78,98	93,31	1.114,61

PROESPLAN
Engenharia

Bacia de Esgotamento	Ano	População Atendida (hab)	Contribuição "Per Capita" de Esgoto (l/hab.dia)	Contribuição Sanitária Domiciliar (l/s)				Vazão de Infiltração (l/s)	Contribuição Sanitária Total (l/s)				Carga Orgânica (kg DBO ₅ /dia)
				Mínima	Média	Máxima Diária	Máxima Horária		Mínima	Média	Máxima Diária	Máxima Horária	
Enxofre	2010	61.160	200	70,79	141,57	212,36	254,83	22,97	93,76	164,54	235,33	277,80	3.302,64
	2015	64.461	200	74,61	149,22	223,82	268,59	24,22	98,83	173,44	248,04	292,81	3.480,89
	2020	67.682	200	78,34	156,67	235,01	282,01	25,43	103,77	182,10	260,44	307,44	3.654,83
	2025	70.248	200	81,31	162,61	243,92	292,70	26,41	107,72	189,02	270,33	319,11	3.793,39
	2030	72.777	200	84,23	168,47	252,70	303,24	26,64	110,87	195,11	279,34	329,88	3.929,96
	2035	74.713	200	86,47	172,95	259,42	311,30	26,90	113,37	199,85	286,32	338,20	4.034,50
	2040	76.600	200	88,66	177,31	265,97	319,17	27,12	115,78	204,43	293,09	346,29	4.136,40
Monte Olimpo	2010	183	200	0,21	0,42	0,64	0,76	0,07	0,28	0,49	0,71	0,83	9,88
	2015	193	200	0,22	0,45	0,67	0,80	0,07	0,29	0,52	0,74	0,87	10,42
	2020	203	200	0,23	0,47	0,70	0,85	0,08	0,31	0,55	0,78	0,93	10,96
	2025	210	200	0,24	0,49	0,73	0,88	0,08	0,32	0,57	0,81	0,96	11,34
	2030	218	200	0,25	0,50	0,76	0,91	0,08	0,33	0,58	0,84	0,99	11,77
	2035	223	200	0,26	0,52	0,77	0,93	0,08	0,34	0,60	0,85	1,01	12,04
	2040	229	200	0,27	0,53	0,80	0,95	0,08	0,35	0,61	0,88	1,03	12,37
Bela Vista	2010	5.530	200	6,40	12,80	19,20	23,04	2,08	8,48	14,88	21,28	25,12	298,62
	2015	5.828	200	6,75	13,49	20,24	24,28	2,19	8,94	15,68	22,43	26,47	314,71
	2020	6.120	200	7,08	14,17	21,25	25,50	2,30	9,38	16,47	23,55	27,80	330,48
	2025	6.352	200	7,35	14,70	22,06	26,47	2,39	9,74	17,09	24,45	28,86	343,01
	2030	6.581	200	7,62	15,23	22,85	27,42	2,41	10,03	17,64	25,26	29,83	355,37
	2035	6.756	200	7,82	15,64	23,46	28,15	2,43	10,25	18,07	25,89	30,58	364,82
	2040	6.926	200	8,02	16,03	24,05	28,86	2,45	10,47	18,48	26,50	31,31	374,00
Guamiun	2010	10.071	200	11,66	23,31	34,97	41,96	3,78	15,44	27,09	38,75	45,74	543,83
	2015	10.615	200	12,29	24,57	36,86	44,23	3,99	16,28	28,56	40,85	48,22	573,21
	2020	11.145	200	12,90	25,80	38,70	46,44	4,19	17,09	29,99	42,89	50,63	601,83
	2025	11.568	200	13,39	26,78	40,17	48,20	4,35	17,74	31,13	44,52	52,55	624,67
	2030	11.985	200	13,87	27,74	41,61	49,94	4,39	18,26	32,13	46,00	54,33	647,19
	2035	12.303	200	14,24	28,48	42,72	51,26	4,43	18,67	32,91	47,15	55,69	664,36
	2040	12.614	200	14,60	29,20	43,80	52,56	4,47	19,07	33,67	48,27	57,03	681,16
Itapeva	2010	56.399	200	65,28	130,55	195,83	235,00	21,18	86,46	151,73	217,01	256,18	3.045,55
	2015	59.443	200	68,80	137,60	206,40	247,68	22,33	91,13	159,93	228,73	270,01	3.209,92
	2020	62.413	200	72,24	144,47	216,71	260,05	23,45	95,69	167,92	240,16	283,50	3.370,30
	2025	64.780	200	74,98	149,95	224,93	269,92	24,36	99,34	174,31	249,29	294,28	3.498,12
	2030	67.112	200	77,68	155,35	233,03	279,63	24,56	102,24	179,91	257,59	304,19	3.624,05
	2035	68.898	200	79,74	159,49	239,23	287,08	24,80	104,54	184,29	264,03	311,88	3.720,49
	2040	70.637	200	81,76	163,51	245,27	294,32	25,01	106,77	188,52	270,28	319,33	3.814,40

Bacia de Esgotamento	Ano	População Atendida (hab)	Contribuição "Per Capita" de Esgoto (l/hab.dia)	Contribuição Sanitária Domiciliar (l/s)				Vazão de Infiltração (l/s)	Contribuição Sanitária Total (l/s)				Carga Orgânica (kg DBO ₅ /dia)
				Mínima	Média	Máxima Diária	Máxima Horária		Mínima	Média	Máxima Diária	Máxima Horária	
Marins	2010	6.812	200	7,88	15,77	23,65	28,38	2,56	10,44	18,33	26,21	30,94	367,85
	2015	7.179	200	8,31	16,62	24,93	29,91	2,70	11,01	19,32	27,63	32,61	387,67
	2020	7.538	200	8,72	17,45	26,17	31,41	2,83	11,55	20,28	29,00	34,24	407,05
	2025	7.824	200	9,06	18,11	27,17	32,60	2,94	12,00	21,05	30,11	35,54	422,50
	2030	8.106	200	9,38	18,76	28,15	33,78	2,97	12,35	21,73	31,12	36,75	437,72
	2035	8.321	200	9,63	19,26	28,89	34,67	3,00	12,63	22,26	31,89	37,67	449,33
	2040	8.531	200	9,87	19,75	29,62	35,55	3,02	12,89	22,77	32,64	38,57	460,67
Ondas	2010	29.298	200	33,91	67,82	101,73	122,08	11,00	44,91	78,82	112,73	133,08	1.582,09
	2015	30.879	200	35,74	71,48	107,22	128,66	11,60	47,34	83,08	118,82	140,26	1.667,47
	2020	32.422	200	37,53	75,05	112,58	135,09	12,18	49,71	87,23	124,76	147,27	1.750,79
	2025	33.652	200	38,95	77,90	116,85	140,22	12,65	51,60	90,55	129,50	152,87	1.817,21
	2030	34.864	200	40,35	80,70	121,06	145,27	12,76	53,11	93,46	133,82	158,03	1.882,66
	2035	35.791	200	41,42	82,85	124,27	149,13	12,88	54,30	95,73	137,15	162,01	1.932,71
	2040	36.695	200	42,47	84,94	127,41	152,90	12,99	55,46	97,93	140,40	165,89	1.981,53
Piracicaba 01	2010	70	200	0,08	0,16	0,24	0,29	0,03	0,11	0,19	0,27	0,32	3,78
	2015	73	200	0,08	0,17	0,25	0,30	0,03	0,11	0,20	0,28	0,33	3,94
	2020	77	200	0,09	0,18	0,27	0,32	0,03	0,12	0,21	0,30	0,35	4,16
	2025	80	200	0,09	0,19	0,28	0,33	0,03	0,12	0,22	0,31	0,36	4,32
	2030	83	200	0,10	0,19	0,29	0,35	0,03	0,13	0,22	0,32	0,38	4,48
	2035	85	200	0,10	0,20	0,30	0,35	0,03	0,13	0,23	0,33	0,38	4,59
	2040	87	200	0,10	0,20	0,30	0,36	0,03	0,13	0,23	0,33	0,39	4,70
Piracicaba 02	2010	50.906	200	58,92	117,84	176,76	212,11	19,12	78,04	136,96	195,88	231,23	2.748,92
	2015	53.653	200	62,10	124,20	186,30	223,55	20,16	82,26	144,36	206,46	243,71	2.897,26
	2020	56.334	200	65,20	130,40	195,60	234,73	21,17	86,37	151,57	216,77	255,90	3.042,04
	2025	58.470	200	67,67	135,35	203,02	243,63	21,98	89,65	157,33	225,00	265,61	3.157,38
	2030	60.575	200	70,11	140,22	210,33	252,40	22,17	92,28	162,39	232,50	274,57	3.271,05
	2035	62.187	200	71,98	143,95	215,93	259,11	22,39	94,37	166,34	238,32	281,50	3.358,10
	2040	63.757	200	73,79	147,59	221,38	265,65	22,57	96,36	170,16	243,95	288,22	3.442,88
Piracicaba 03	2010	3.882	200	4,49	8,99	13,48	16,18	1,46	5,95	10,45	14,94	17,64	209,63
	2015	4.092	200	4,74	9,47	14,21	17,05	1,54	6,28	11,01	15,75	18,59	220,97
	2020	4.296	200	4,97	9,94	14,92	17,90	1,61	6,58	11,55	16,53	19,51	231,98
	2025	4.459	200	5,16	10,32	15,48	18,58	1,68	6,84	12,00	17,16	20,26	240,79
	2030	4.620	200	5,35	10,69	16,04	19,25	1,69	7,04	12,38	17,73	20,94	249,48
	2035	4.742	200	5,49	10,98	16,47	19,76	1,71	7,20	12,69	18,18	21,47	256,07
	2040	4.862	200	5,63	11,25	16,88	20,26	1,72	7,35	12,97	18,60	21,98	262,55

Bacia de Esgotamento	Ano	População Atendida (hab)	Contribuição "Per Capita" de Esgoto (l/hab.dia)	Contribuição Sanitária Domiciliar (l/s)				Vazão de Infiltração (l/s)	Contribuição Sanitária Total (l/s)				Carga Orgânica (kg DBO ₅ /dia)
				Mínima	Média	Máxima Diária	Máxima Horária		Mínima	Média	Máxima Diária	Máxima Horária	
Piracicaba 05	2010	3.443	200	3,98	7,97	11,95	14,35	1,29	5,27	9,26	13,24	15,64	185,92
	2015	3.628	200	4,20	8,40	12,60	15,12	1,36	5,56	9,76	13,96	16,48	195,91
	2020	3.810	200	4,41	8,82	13,23	15,88	1,43	5,84	10,25	14,66	17,31	205,74
	2025	3.954	200	4,58	9,15	13,73	16,48	1,49	6,07	10,64	15,22	17,97	213,52
	2030	4.096	200	4,74	9,48	14,22	17,07	1,50	6,24	10,98	15,72	18,57	221,18
	2035	4.205	200	4,87	9,73	14,60	17,52	1,51	6,38	11,24	16,11	19,03	227,07
	2040	4.312	200	4,99	9,98	14,97	17,97	1,53	6,52	11,51	16,50	19,50	232,85
Piracicamirim	2010	76.399	200	88,42	176,85	265,27	318,33	28,69	117,11	205,54	293,96	347,02	4.125,55
	2015	80.523	200	93,20	186,40	279,59	335,51	30,25	123,45	216,65	309,84	365,76	4.348,24
	2020	84.546	200	97,85	195,71	293,56	352,28	31,77	129,62	227,48	325,33	384,05	4.565,48
	2025	87.751	200	101,56	203,13	304,69	365,63	32,99	134,55	236,12	337,68	398,62	4.738,55
	2030	90.911	200	105,22	210,44	315,66	378,80	33,27	138,49	243,71	348,93	412,07	4.909,19
	2035	93.329	200	108,02	216,04	324,06	388,87	33,60	141,62	249,64	357,66	422,47	5.039,77
	2040	95.685	200	110,75	221,49	332,24	398,69	33,87	144,62	255,36	366,11	432,56	5.166,99
Gran Park e Vale do Sol	2010	1.500	200	1,74	3,47	5,21	6,25	0,56	2,30	4,03	5,77	6,81	81,00
	2015	3.000	200	3,47	6,94	10,42	12,50	1,13	4,60	8,07	11,55	13,63	162,00
	2020	5.000	200	5,79	11,57	17,36	20,83	1,88	7,67	13,45	19,24	22,71	270,00
	2025	7.500	200	8,68	17,36	26,04	31,25	2,82	11,50	20,18	28,86	34,07	405,00
	2030	7.768	200	8,99	17,98	26,97	32,37	2,84	11,83	20,82	29,81	35,21	419,47
	2035	7.978	200	9,23	18,47	27,70	33,24	2,87	12,10	21,34	30,57	36,11	430,81
	2040	8.179	200	9,47	18,93	28,40	34,08	2,90	12,37	21,83	31,30	36,98	441,67
Total	2010	368.730	200	426,76	853,54	1.280,31	1.536,39	138,47	565,23	992,01	1.418,78	1.674,86	19.911,43
	2015	394.993	200	457,16	914,36	1.371,51	1.645,79	148,42	605,58	1.062,78	1.519,93	1.794,21	21.329,61
	2020	421.281	200	487,59	975,18	1.462,78	1.755,36	158,29	645,88	1.133,47	1.621,07	1.913,65	22.749,17
	2025	445.786	200	515,97	1.031,92	1.547,90	1.857,47	167,61	683,58	1.199,53	1.715,51	2.025,08	24.072,46
	2030	461.837	200	534,54	1.069,05	1.603,61	1.924,36	169,03	703,57	1.238,08	1.772,64	2.093,39	24.939,19
	2035	474.122	200	548,75	1.097,52	1.646,26	1.975,49	170,68	719,43	1.268,20	1.816,94	2.146,17	25.602,57
	2040	486.094	200	562,63	1.125,20	1.687,84	2.025,40	172,10	734,73	1.297,30	1.859,94	2.197,50	26.249,08

2.8- VAZÕES DE DIMENSIONAMENTO DAS UNIDADES DE PROJETO

No quadro apresentado a seguir são indicadas as principais vazões utilizadas no dimensionamento das unidades de projeto.

BACIA	INTER CEPTOR	VAZÃO (l/s)		PV DE LANÇA MENTO	VAZÃO (l/s)		OBS
		INICIAL 2010	FINAL 2040		INICIAL 2010	FINAL 2040	
PIRACICABA 2	IMD-1	195,88	288,22	1	19,588	28,822	PROJ
				7	39,176	57,644	PROJ
				26	48,97	72,055	EXIST
	IMD-2			EXIST/1	68,558	100,877	EXIST
				7	19,588	28,822	PROJ
				TOTAL	195,88	288,22	
GUAMIUM	IMD-2	38,745	57,03	23	38,745	57,03	PROJ
				TOTAL	38,745	57,03	
CORUMBATAÍ	IMD-3 MD	119,78	176,25	9	35,934	52,875	PROJ
	IMD-3 ME			10	83,846	123,375	PROJ
				TOTAL	119,78	176,25	
ONDAS	IMD-3	112,73	165,89	28	90,184	132,712	PROJ
	IMD-3			45	22,546	33,178	PROJ
				TOTAL	112,73	165,89	
VALE DO SOL/GRAN PARK	IMD-5	5,77	36,98	54	2,88	18,49	PROJ
	IMD-5			EEE F	2,88	18,49	PROJ
				TOTAL	5,77	36,98	
PIRACICABA 3		14,95	21,98	1	2,24	3,30	PROJ
				ETE	12,70	18,68	PROJ
				TOTAL	14,95	21,98	
PIRACICABA 5		13,25	19,50	1	4,64	6,83	PROJ
				2	6,62	9,75	PROJ
				3	1,99	2,93	PROJ
				TOTAL	13,25	19,50	
MARINS		26,22	38,57	EEE Marins	9,18	13,50	PROJ
				CT Piracicaba	1,31	1,93	PROJ
				CT Kobayat	15,73	23,14	PROJ
				TOTAL	26,22	38,57	
ARTEMIS		15,38	36,33	1	2,46	5,81	PROJ
				2	3,69	8,72	PROJ
				3	3,69	8,72	PROJ
				4	0,46	1,09	PROJ
				5	5,08	11,99	PROJ
				TOTAL	15,38	36,33	
ANHUMAS		6,16	14,53	1	6,16	14,53	PROJ

3 – CARACTERIZAÇÃO DAS OBRAS

3 – CARACTERIZAÇÃO DAS OBRAS

3.1- SITUAÇÃO ATUAL

As condições atuais do sistema de esgotos de Piracicaba são bastante razoáveis no que se refere à coleta e ao afastamento dos efluentes. Praticamente toda a cidade conta com rede coletora de esgotos e a maior parte dos fundos de vale possui coletores-tronco, com exceção do próprio Rio Piracicaba, onde se faz necessária a construção da maior parte dos interceptores. No entanto, cabe ressaltar que a maioria dos interceptores da margem esquerda do Rio Piracicaba, já se encontram implantados.

Ao final do volume, no desenho nº 178-GER-CTKL-001, é apresentada a planta geral do sistema de esgotamento existente com a identificação das principais unidades

3.2 – SISTEMA PROPOSTO

As principais características do Coletor Tronco do Ribeirão Marins são apresentadas a seguir:

Trecho	Diâmetro	Material	Extensão (m)
1	300	PVC-Corrugado	3.386,50
2	400	PVC-Corrugado	6.927,85
		Total	10.314,35

4 - ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DE SERVIÇOS

4- ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DE SERVIÇOS

O presente relatório refere-se às Especificações Técnicas de Serviços a serem obedecidas na execução das obras, cabe salientar que ao longo deste relatório chamaremos de CONTRATANTE o SEMAE, FISCALIZAÇÃO a pessoa física ou jurídica designada pelo SEMAE para fiscalizar a execução das obras e serviços e CONTRATADA a empresa designada pelo SEMAE para a execução das obras e serviços.

4.1 - CANTEIRO DE OBRAS

4.1.1 - Instalação do Canteiro

O canteiro de obras, necessariamente, deverá atender à legislação específica de segurança e demais leis e regulamentações pertinentes da ABNT.

O local escolhido para construção do canteiro de serviços deverá ser aprovado pela FISCALIZAÇÃO. Apesar da aprovação, não caberão à CONTRATANTE, em hipótese alguma, os ônus decorrentes de locação, manutenção e acessos da área escolhida.

O terreno onde será construído o canteiro de serviços deverá estar localizado próximo à obra e ter acesso fácil através de ruas bem conservadas, sendo que a conservação ficará sob a responsabilidade da CONTRATADA.

O canteiro deverá ser executado levando-se em consideração as proporções e características das obras. As alterações na execução em relação aos padrões ficarão a critério da FISCALIZAÇÃO, não havendo nenhum ônus para a CONTRATANTE.

Opcionalmente a critério da FISCALIZAÇÃO, a CONTRATADA poderá alugar um imóvel como canteiro, que mantenha no mínimo as áreas e instalações previstas para a obra.

Durante o decorrer da obra, ficarão pôr conta e a cargo da CONTRATADA o fornecimento do mobiliário necessário à FISCALIZAÇÃO e a limpeza das instalações, móveis e utensílios das dependências da FISCALIZAÇÃO e a reposição do material de consumo necessário (carga do extintor de incêndio, produtos para higiene ambiente e pessoal, etc.).

A Contratada, antes de iniciar qualquer trabalho com relação ao canteiro, deverá providenciar, para aprovação da FISCALIZAÇÃO, planta geral de localização, indicando:

- localização do terreno;
- acessos;

- redes de energia elétrica, de água, esgoto, telefone ou de rádio;
- localização e dimensões de todas as edificações;
- localização dos pátios.

Ficarão, ainda, sob responsabilidade da CONTRATADA:

- Água e Energia Elétrica

Fornecimento de água, industrial e potável, e de energia elétrica para abastecimento do canteiro de obras. No caso de eventual falta de suprimento pela Rede Pública, deverá a CONTRATADA estar aparelhada para tal eventualidade, com produção de energia mediante geradores e abastecimento de água através de caminhões-pipas.

- Esgotos

Deverá a CONTRATADA solicitar a CONTRATANTE ligação na Rede Pública. Caso não haja, a CONTRATADA deverá providenciar fossa séptica ou similar.

- Telefone ou Radiotransmissor

A CONTRATADA deverá providenciar instalações de telefones, não só para ela como também para a FISCALIZAÇÃO. Em locais onde não existir Rede Telefônica, a CONTRATADA deverá providenciar, quando solicitado pela FISCALIZAÇÃO, instalação de Radiotransmissor, sem ônus para a CONTRATANTE.

- Manutenção, Higiene e Segurança.

Manutenção do Canteiro, até o final da obra, quer sob aspecto físico como o de ordem interna, e a observação dos cuidados higiênicos e de segurança pessoal.

4.1.2 - Placa de Identificação da Obra

O fornecimento de Placa de Identificação da Obra ficará a cargo da CONTRATADA, que providenciará a confecção por profissional especializado, devendo a sua instalação se dar em local definido pela FISCALIZAÇÃO.

Os modelos e detalhes da placa deverão ser aqueles em vigência na época da execução da obra, conforme padrões ou solicitações específicas do SEMAE. Deverão ter a face em chapa de aço galvanizado, nº 16 ou nº 18, com tratamento antioxidante, sem moldura, fixadas em estruturas de madeiras, suficientemente resistente para suportar a ação dos ventos.

As tintas usadas para pintura deverão ser de cor fixa e de comprovada resistência ao tempo.

4.1.3 - Placa da Contratada

No canteiro de obras só poderá ser colocada placa da CONTRATADA, após prévio consentimento da FISCALIZAÇÃO, principalmente no que se refere a sua localização e dimensões.

4.1.4 - Setas Indicativas

As setas indicativas serão utilizadas para designação de distritos regionais, obras, sistemas e afins.

4.1.5 - Prevenção de Acidentes

Na execução dos trabalhos, deverá haver plena proteção contra o risco de acidentes com o pessoal da CONTRATADA e com terceiros, independentemente da transferência desse risco a companhias ou institutos seguradores.

Para isso a CONTRATADA deverá cumprir fielmente o estabelecido na Legislação Nacional concernente à segurança e higiene do trabalho, bem como obedecer a todas as normas próprias e específicas para a segurança de cada serviço. A CONTRATADA deverá manter, no Canteiro de Obras, pessoal treinado e caixa de primeiros-socorros devidamente suprida com medicamentos para pequenas ocorrências.

Em caso de acidente no Canteiro de Obras a CONTRATADA deverá:

- Prestar socorro imediato às vítimas;
- Paralisar imediatamente a obra no local do acidente, a fim de não alterar as circunstâncias relacionadas com este;
- Comunicar imediatamente a FISCALIZAÇÃO da ocorrência.

4.1.6 - Equipamento de Segurança

Serão de responsabilidade da CONTRATADA: a segurança, a guarda e a conservação de todos os materiais, equipamentos, ferramentas, utensílios e instalações da obra.

Qualquer perda ou dano sofrido no material, equipamento ou instrumental fornecido pelo CONTRATANTE será avaliado pela FISCALIZAÇÃO e deverá ser ressarcido pela CONTRATADA.

A CONTRATADA deverá manter livre o acesso aos extintores, mangueira e demais equipamentos situados no canteiro, a fim de poder combater eficientemente o fogo na eventualidade de incêndio, ficando expressamente proibida a queima de qualquer espécie de material no local das obras.

4.1.7 - Vigilância

A CONTRATADA deverá manter permanentemente, durante 24 (vinte e quatro) horas, sistema de vigilância, efetuado por pessoal devidamente habilitado e uniformizado, até o recebimento técnico da obra pelo CONTRATANTE.

4.1.8 - Veículo para Fiscalização da Obra

A CONTRATADA fornecerá veículos à FISCALIZAÇÃO, conforme as necessidades das obras.

Os veículos serão do tipo particular pequeno (classe do Gol, Fiat e Corsa) ou comercial leve até 0,50 t (classe do Saveiro, Strada, Courier), com dois anos de uso, em perfeito estado de conservação aprovado pela FISCALIZAÇÃO, sendo que a mesma, em qualquer momento, poderá a substituição do veículo, num prazo de 24 (vinte e quatro) horas.

Ficarão a cargo da CONTRATADA todas as despesas referentes a: seguros, manutenção, combustíveis, óleo lubrificante, lavagens etc.

4.1.9 - Desmontagem e Remoção do Canteiro

Após a conclusão dos serviços, a CONTRATADA deverá remover do local todos os materiais, equipamentos e quaisquer detritos provenientes da obra, deixando-a totalmente limpa.

4.2 - SERVIÇOS TÉCNICOS

4.2.1- Especificação Técnica de Locação Topográfica

A locação da obra será efetuada de acordo com os desenhos de projeto, ficando sob a responsabilidade da empresa CONTRATADA qualquer erro de alinhamento, obrigando-se a desfazer ou refazer a marcação, sob suas expensas, caso alguma incorreção seja verificada pela FISCALIZAÇÃO ou pela CONTRATANTE.

A locação será feita por meio de instrumento e trena de aço. Os gabaritos deverão ser feitos com tábuas de pinho novas, niveladas e alinhadas. Esses pontos serão devidamente demarcados e amarrados, de maneira a permitir sua relocação.

4.2.2 - Serviços de Topografia e Cadastro

DISPOSIÇÕES GERAIS

A CONTRATADA receberá da CONTRATANTE, por intermédio da FISCALIZAÇÃO.

- a) plantas de locação;
- b) marcos de referência planialtimétricos fora da área de escavação ou aterro, com uma planta de situação dos marcos.

Caberá a CONTRATADA os seguintes serviços:

- Locar os coletores, poços de visita, cavas, tubulações prédios, obras de arte e demais elementos necessários, a critério da FISCALIZAÇÃO.
- Todas as interferências encontradas, e que não constem de desenhos fornecidos, deverão ser levantadas e cadastradas.
- Locar a posição do escoramento antes do início da execução.
- Locar no fundo da escavação a posição das formas para concreto, o alinhamento das camadas de concreto magro e de pedra britada.
- Indicar ou marcar, conforme o caso, as cotas do "greide" final da escavação, das faces superiores das camadas prontas de brita e de concreto magro e demais elementos eventualmente necessários, a critério da FISCALIZAÇÃO.
- Locação e nivelamento da escavação e da tubulação (caso exista) a partir da poligonal correspondente ao seu eixo, serão marcados os dois bordos das escavações a serem abertas. As cotas dos fundos das escavações deverão ser verificadas de 20 em 20 metros, para que sejam obedecidas as cotas de projeto.
- Elaborar plantas de cadastro da obra construída.
- A CONTRATADA deverá manter, durante o expediente da obra e no canteiro de serviços, 1 (um) topógrafo devidamente habilitado, equipamento topográfico adequado e aprovado pela FISCALIZAÇÃO e 2 (dois) auxiliares de topógrafo.

- A CONTRATADA deverá aceitar as normas, métodos e processos determinados pela FISCALIZAÇÃO, de acordo com as especificações da CONTRATANTE no tocante a qualquer serviço topográfico, seja de campo como de escritório e relativos a obra.
- Na existência de serviços não especificados, a CONTRATADA somente poderá executá-los após aprovação da FISCALIZAÇÃO.

SERVIÇOS TOPOGRÁFICOS

• Referência de nível

A CONTRATADA deverá basear seu nivelamento em RNs, previamente verificados através de nivelamento específico. A verificação citada deverá ser realizada através de uma poligonal de nivelamento, passando, no mínimo, em 3 (três) RNs, devendo a caderneta ser apresentada à CONTRATANTE, contendo os seguintes dados:

- Cota implantada pelos RNs do IGG;
- Cota encontrada pela CONTRATADA;
- Extensão da poligonal;
- Cálculo de erro;
- Indicação dos pontos de segurança (PS), devidamente discriminados e localizados de 100 em 100 metros no mínimo.

• Piqueteamento e Nivelamento

Piqueteamento de 20 em 20 metros, com nivelamento.

• Perfil

Será apresentado perfil do terreno contendo o projeto de "greide" da obra, em escala horizontal 1:500 e vertical 1:100. O perfil apresentado deverá ter, no canto direito inferior, carimbo com os seguintes dizeres:

- Nome da contratante;
- Nome da firma;
- Nome da obra a que se refere o perfil;
- Numero da folha;
- Data;

- Toda vez que, durante a execução da obra, ocorrer modificação do projeto, o desenho correspondente deverá conter o carimbo "modificado".

4.3 - SERVIÇOS PRELIMINARES

4.3.1 - Sinalização de Trânsito

Com relação ao trânsito nas proximidades da obra a CONTRATADA deve tomar os seguintes cuidados:

Deverão ser providenciadas faixas de segurança para o livre trânsito de pedestres, em perfeitas condições de segurança durante o dia e à noite.

Deverão ser construídas passagens temporárias nos cruzamentos de ruas e pontes de acesso para veículos defronte a estacionamentos e garagens. Nas saídas e entradas de veículos em áreas de empréstimo, bota-fora ou frentes de serviço, deverá ser providenciada sinalização adequada, diuturna, especialmente nos casos de eventuais inversões de tráfego.

As vias de acesso fechadas ao trânsito deverão ser protegidas com barreiras e com a devida sinalização (de acordo com o CTB - Código de Trânsito Brasileiro) e indicação de desvio, devendo, durante a noite, serem iluminadas e, em casos especiais, deverão ser postados vigias ou sinaleiros, devidamente equipados.

Os serviços deverão ser executados sem interrupção, até a liberação da área, podendo ser programados para fins-de-semana ou para horários de menor movimento.

Para as obras e serviços localizados na Região Metropolitana de São Paulo a sinalização deverá obedecer ao Decreto Municipal 15.704 de 16 de fevereiro de 1979. Para as obras em outros municípios, a sinalização deverá obedecer às posturas municipais e exigências de outros órgãos públicos locais ou concessionárias de serviços, além do disposto no CTB - Código de Trânsito Brasileiro.

4.3.2 - Tapumes de Obras

Os tapumes devem ser utilizados para cercar o perímetro de todas as obras urbanas com exceção das pequenas e de curta duração, nas quais se utilizam cercas portáteis.

Podem ser empregadas placas laterais, chapas de madeira compensada, tábuas de madeira ou chapas de metal.

Em qualquer caso devem ser obedecidas as dimensões (1,10 x 2,20), de forma contínua, devendo estar dispostas verticalmente e encostadas no solo.

A vedação lateral deve ser feita de maneira a impedir completamente a passagem de terra ou detritos.

A sustentação vertical das chapas ou placas deve ser feita por elementos de madeira ou metal, além de uma base interna ao tapume para garantir estabilidade ao conjunto.

As pranchas devem atingir a altura mínima de 1,10 m a partir do solo.

Tanto as chapas de vedação quanto os elementos de sustentação devem, externamente, ser pintadas de branco (cor sugerida, podendo ser trocada de acordo com as exigências da CONTRATANTE), podendo ser aplicada caiação. Tal medida objetiva facilitar a manutenção do tapume, de forma rápida e baixo custo.

Deve ser provida, permanente manutenção na parte externa do tapume, devendo ser periodicamente pintado ou caiado, de forma a garantir sua permanente limpeza e visibilidade.

As pranchas deverão ser colocadas em seqüência, em número suficiente para fechar completamente o local. Junto às interseções, o tapume deverá ter altura máxima de 1,00 m, até 3,00 m do alinhamento da construção da via transversal, para permitir visibilidade aos veículos. Além disto, deverão vir acompanhados de dispositivos luminosos de luz fixa.

Deverá ser reservado um espaço nas pranchas para identificação de concessionária, CONTRATADA e obra, assim como placas de barragem.

4.3.3 - Passadiços de Chapa Metálica para Veículos

Passadiços e/ou passarelas metálicas serão construídos onde necessário, a critério da FISCALIZAÇÃO, em locais onde haja movimento razoável de veículos, para garantir o trânsito normal de pedestres e/ou veículos e assegurar a continuidade da operação e manutenção das instalações existentes.

Serão em chapas de aço de espessura igual ou maior a 3/4, com dimensão mínima de 1,50 x 1,50 m.

4.3.4 - Passadiços de Madeira

Passadiços e/ou passarelas de madeira serão construídos onde necessário, a critério da FISCALIZAÇÃO, em ruas de pequeno movimento para garantir o trânsito normal de

pedestres e assegurar a continuidade da operação e manutenção das instalações existentes.

Deverá ser de largura tal que permita segurança na sua utilização por pedestres.

A FISCALIZAÇÃO poderá exigir a confecção de guarda-corpos onde achar necessário.

4.3.5 - Demolições, Limpezas e Reposições

A CONTRATADA deverá efetuar as demolições e retiradas necessárias à desobstrução das áreas de trabalho seguindo as instruções da FISCALIZAÇÃO.

A demolição poderá ser parcial ou total e a CONTRATADA deverá tomar todas as medidas de proteção necessárias, pela utilização de tapumes, andaimes e sinalização.

Os serviços de demolição serão executados cuidadosamente, tendo em vista a possibilidade de reaproveitamento dos materiais para em seguida serem relacionados e armazenados em locais convenientes, indicados pela FISCALIZAÇÃO.

As áreas onde se desenvolverem os trabalhos para locação e assentamento das redes coletoras deverão ser precedidas da remoção da vegetação e do solo superficial impróprio, através da capina, roçada, desmatamento, destocamento e raspagem.

Somente serão derrubadas, mediante anuência dos órgãos competentes e aprovação da FISCALIZAÇÃO, árvores que comprovadamente causem interferências com os serviços ou que tenham raízes prejudicadas pelas escavações.

As pavimentações de paralelepípedos, asfalto e calçamento existentes ao longo do eixo das valas serão devidamente removidas, quer com o uso de alavancas, quer com o uso de compressor e marteletes rompedores acoplados com espátulas.

Em caso de demolições de pavimentos com reaproveitamento dos materiais, além do procedimento normal em cada caso, fica estabelecido o seguinte:

- a) Onde existem paralelepípedos, meios-fios ou outros materiais aproveitáveis, serão estes removidos e armazenados em local apropriado de modo que não causem embaraços á obra e logradouros públicos, assim como devidamente empilhados, no aguardo do reaproveitamento, sob vigilância e responsabilidade da CONTRATADA.
- b) No caso de remoção de meio-fio, antes de empilhados, deverão ser limpos de toda a massa de remanejamento que porventura nele estiver aderida.

Os materiais, que não foram reaproveitados provenientes de qualquer demolição ou remoção, deverão ser transportados pela CONTRATADA para bota-fora a qualquer

distância. O local deverá ser de conveniência da CONTRATADA e aprovado pela FISCALIZAÇÃO.

Quanto as reposições, reconstruções ou reparos, a CONTRATADA deverá empregar todos os meios e recursos necessários a tornar o executado melhor ou, no mínimo igual ao danificado.

4.3.6 - Desmatamento

O preparo de terrenos com vegetação na superfície será executado de modo a deixar a área da obra livre de tocos, raízes e galhos. O material retirado deverá ser removido para o local apropriado, com reaproveitamento de terra vegetal ou queimado, a critério da FISCALIZAÇÃO, devendo ser tomados todos os cuidados necessários à segurança e higiene pessoal e do meio ambiente.

Deverão ser preservadas as árvores, a vegetação de qualidade e a grama que localizadas em áreas que, pela situação, não interfiram no desenvolvimento dos serviços.

Será de atribuição da CONTRATADA a obtenção de autorização junto aos órgãos competentes para o desmatamento, principalmente no caso de árvores de grande porte.

4.3.7 - Limpeza do Terreno

A completa limpeza do terreno será efetuada dentro da mais perfeita técnica, tomados os devidos cuidados, de forma a se evitar danos a terceiros.

A limpeza do terreno compreenderá os serviços de capina, limpeza, roçada, queima e remoção de resíduos e destocamento de árvores $0 < 25$ cm de altura.

A roçada será caracterizada quando a área a ser limpa for constituída de vegetação rasteira, mato ralo, arbustos e árvores com troncos de diâmetro de até 0,15 mm.

O destocamento é caracterizado pela remoção dos tocos e das raízes das árvores podendo ser manual ou mecânico.

Será procedida, no decorrer do prazo da execução da obra, periódica remoção de todo o entulho e detritos que venham a se acumular no terreno.

4.4 - MOVIMENTO DE TERRA

4.4.1 - Escavações em Geral

A escavação compreende a remoção de solo desde a superfície natural do terreno, até as linhas e cotas especificadas no projeto, e tem seu início logo após concluídas as operações de limpeza e destocamento do terreno natural.

Antes de dar início às operações de escavação, a CONTRATADA fará a pesquisa de interferência do local, para que não sejam danificados quaisquer tubos, caixas, postes, etc, que estejam na zona atingida pelas escavações ou em áreas próximas as mesmas.

Caso haja qualquer dano nas interferências supracitadas, todas as despesas decorrentes dos reparos correrão por conta da CONTRATADA, desde que caracterizada a responsabilidade da mesma.

Havendo necessidade de desmatamento, destocamento ou simples regularização os limites dos serviços serão indicados pela FISCALIZAÇÃO.

Toda a escavação deverá ser mecânica, exceto no caso de proximidades de interferências cadastradas ou detectadas, regularização de fundo de vale ou outros locais a critério da FISCALIZAÇÃO.

Os serviços serão executados de modo a proporcionar o máximo de rendimento e economia, em função do volume de terra a remover e das dimensões, natureza e topografia do terreno.

Se houver interferência com galerias, tubulações ou outras instalações existentes, a CONTRATADA executará o escoramento e sustentação das mesmas.

Caso haja qualquer dano nas interferências supracitadas, todas as despesas decorrentes dos reparos correrão por conta da CONTRATADA, desde que caracterizada a responsabilidade da mesma.

Na eventualidade de ser encontrado, em qualquer trecho e na profundidade de assentamento de estruturas de concreto, solo com características impróprias e que a juízo da FISCALIZAÇÃO possa dar lugar a futuras lesões, serão executadas, por conta da CONTRATADA e a mando da FISCALIZAÇÃO, sondagens suplementares e ensaios que permitam estudar e projetar a solução tecnicamente mais conveniente para construção da obra no trecho em questão (determinação da natureza e extensão das camadas inferiores do solo, do recalque admissível, da curva das pressões, do módulo de elasticidade e da carga de ruptura do terreno em exame).

Se no decorrer da escavação for atingido terreno rochoso, este será desmontado a fogo se apresentar sob a forma maciça e contínua ou simplesmente retirado, se constituído

por matacões até 0,5 m³. A autorização do órgão competente para transporte e uso dos explosivos deverá ser encaminhada a FISCALIZAÇÃO antes do início das detonações.

Os solos escavados se forem de boa qualidade, a critério da FISCALIZAÇÃO, serão aproveitados para construção de aterros. Em caso contrário esses materiais deverão ser transportados para bota-foras indicados pela FISCALIZAÇÃO.

No caso de os materiais serem de natureza diversa, serão distribuídos em montes separados.

Os materiais não aproveitáveis serão transportados pela CONTRATADA e levados a bota-fora em local escolhido pela FISCALIZAÇÃO. No bota-fora, entende-se que o material será espalhado a critério da FISCALIZAÇÃO.

4.4.2 - Escavação em Solo

Classifica-se como escavação em solo aquela executada em terreno constituído de terra em geral, piçarra, argila, areia rochas em adiantado estado de decomposição (pouco compactas), seixos rolados ou não (diâmetro máximo de 15 cm), matacões (volume menor ou igual a 0,50m³) e em geral todo o material possível de execução manual ou mecânica, qualquer que seja o teor da umidade.

4.4.3 - Escavação Submersa

Classifica-se como escavação submersa toda aquela realizada por dragas, jatos de ar, *drag-line* ou *clan-shell*, inclusive a remoção de tocos e matacões (volume menor ou igual a 0,50m³)

4.4.4 - Escavação de Valas

A escavação de valas deverá respeitar a NBR 12266/1992 “Projeto e execução de valas para assentamento de tubulação de água esgoto ou drenagem urbana”, e as especificações anteriormente citadas para Escavação em Geral.

Os equipamentos a serem utilizados deverão ser adequados aos tipos de escavação. Nas valas de profundidade até 4,00 m, com escavação mecânica serão utilizadas retroescavadeiras, podendo ser usada escavação manual no acerto final da vala. A escavação mecânica de valas de profundidade além de 4,00 m deverá se feita com escavadeira hidráulica. Se a CONTRATADA não dispuser de tal equipamento, a FISCALIZAÇÃO poderá permitir o uso de retroescavadeira. Neste caso, a eventual necessidade de rebaixamento do terreno para se atingir a profundidade desejada não será

remunerada pela CONTRATANTE. Os serviços serão considerados como se fossem executados de maneira normal e de acordo com as larguras especificadas.

Ao iniciar a escavação, a CONTRATADA deverá ter feito pesquisa de interferências, para que não sejam danificados quaisquer tubos, caixas, postes ou outros elementos e ou estruturas existentes que estejam na área atingida pela escavação ou próximos a esta.

Se a escavação interferir nas galerias ou tubulações, a CONTRATADA executará o escoramento e a sustentação destas.

A CONTRATADA deverá manter livres as grelhas, tampões e bocas-de-lobo das redes dos serviços públicos, junto as valas, não devendo aqueles componentes serem danificados ou entupidos.

Mesmo autorizada a escavação, todos os danos causados a propriedades bem como a danificação ou remoção de pavimentos além das larguras especificadas, serão de responsabilidade da CONTRATADA.

4.4.5 - Largura e Profundidade da Vala

A profundidade mínima das valas será determinada de modo que o recobrimento das tubulações atenda as seguintes condições:

- O limite mínimo para o recobrimento será de 0,50 m ou 0,70 m, conforme se faça o assentamento sob o passeio ou sob o leito da rua.
- Esses limites serão aumentados para 0,70 m ou 0,90 m quando se tratar de trechos em ruas com tráfego pesado.

Só serão permitidas valas sem escoramento para profundidade de até 1,30 m.

A profundidade e a largura da vala serão especificadas em projeto.

1.1.1.1 - Regularização do Fundo da Vala

Quando a escavação em terreno de boa qualidade tiver atingido a cota indicada no projeto, serão feitas a regularização e a limpeza do fundo da vala. Caso ocorra a presença de água, a escavação deverá ser ampliada para conter o lastro.

Essas operações só poderão ser executadas com a vala seca ou com a água do lençol freático totalmente deslocada para drenos laterais junto ao escoramento.

1.1.1.2 - Greide Final da Escavação

Quando o "greide" final da escavação estiver situado dentro de terreno cuja pressão admissível não seja suficiente para servir como fundação direta, a escavação deverá continuar até uma profundidade apta a comportar um colchão de pedra britada nº 3 (três) ou outro material granular, devidamente compactado até profundidade a ser indicada pela FISCALIZAÇÃO.

4.4.6 - Apiloamento do Solo Natural e Lançamento de Brita

O fundo de vala deverá ser perfeitamente regularizado e apiloado.

Qualquer excesso de escavações ou depressão, no fundo das valas, deverá ser preenchido com areia, pó de pedra ou outro material de boa qualidade, a critério da FISCALIZAÇÃO.

Antes da aplicação do concreto, deverá ser lançada uma camada de 10 cm de brita.

4.4.7 - Exploração de Jazidas

No caso de haver necessidade de exploração de jazidas de solo para aterro, ou de jazidas de rocha para enrocamentos, deverão ser observadas as prescrições que se seguem:

a) Escavação de Jazidas de Solo

A exploração de áreas de empréstimo deverá ser precedida de projeto completo, incluindo estradas de serviço e frentes de escavação.

Os taludes das frentes de escavação deverão ter inclinação adequada para se manterem estáveis, bem como as alturas das bancadas deverão obedecer a limite seguro.

Toda a superfície de escavação deverá ser o mais regular possível e provida de inclinações suficientes para se assegurar o escoamento de águas pluviais ou surgentes.

Os materiais ocorrentes nos cortes serão classificados quanto à dificuldade de escavação, em conformidade com as seguintes definições:

- materiais de 1ª categoria

Compreendem solos em geral, residuais ou sedimentares, seixos rolados ou não, com diâmetro máximo inferior a 0,15 cm, qualquer que seja o teor de umidade que apresentem.

- materiais de 2ª categoria

Compreendem os materiais com resistência ao desmonte mecânico inferior ao da rocha não alterada, cuja extração se processe por combinação de métodos que obriguem a utilização de equipamentos de escarificação de grande porte e, eventualmente, o uso de explosivos.

Estão incluídos nesta classificação os blocos de rocha de volume inferior a $2,0\text{m}^3$ e os matacões ou pedras de diâmetro médio compreendido entre 0,15m e 1,00m.

- materiais de 3ª categoria

Compreendem os materiais com resistência ao desmonte mecânico equivalente ao da rocha não alterada e blocos de rocha com diâmetro médio superior a 1,00m ou de volume maior ou igual a $2,00\text{m}^3$, cuja extração e redução se processem somente com o emprego contínuo de explosivos.

O Plano de exploração deverá ser submetido à aprovação da FISCALIZAÇÃO.

b) Escavação de jazidas de Rocha

Para a obtenção de material rochoso a CONTRATADA, a seu critério, poderá utilizar materiais de pedreiras comerciais.

Caso a CONTRATADA venha a adquirir ou explorar jazida em operação própria, deverá seguir estritamente as normas e regulamentações do Ministério do Exército e demais requisitos de escavação a fogo, ficando sob sua inteira responsabilidade as necessárias providências administrativas cabíveis. A CONTRATADA ainda arcará com a responsabilidade civil por danos causados a terceiros em decorrência dessa exploração.

O projeto de exploração, incluindo investigações e prospecções geotecnológicas, planos de fogo, sistemas de estocagem e transporte dos materiais, também estará sob o encargo da CONTRATADA.

c) Recomposição das Áreas Exploradas para Empréstimo

Depois de terminado o trabalho e a menos que ordenado de outra forma pela FISCALIZAÇÃO, todas as áreas de trabalho e as áreas de empréstimo usadas pela CONTRATADA deverão ser regularizadas de maneira a seguir a aparência natural da paisagem de acordo com disposto em projeto ou recomendado pela CONTRATANTE. As áreas onde haja ocorrido destruição, mutilação, danos ou desfigurações, resultantes das operações da Contratada, devem ser reintegradas à paisagem local, sendo reparadas, replantadas e semeadas ou por qualquer forma corrigidas.

Deverão ser executados os serviços finais e permanentes de tratamento superficial com plantio de vegetação rasteira e outros de porte e espécies seguindo a tipificação local, a serem fornecidos pela CONTRATADA.

Deverão também seguidas curvas de nível para o plantio da vegetação de porte e para valetamento de controle de erosão.

4.4.8 - Escavação em Rocha Dura com Explosivos

Classifica-se como escavação em rocha dura o material altamente coesivo, constituído de todos os tipos de rocha sã como granito, basalto, gnaiss, matacão de volume maior ou igual a 0,5 m³, etc.

- Desmonte a Fogo

O desmonte a fogo será executado em bancadas ou por altura total, com perfurações verticais ou inclinadas, de conformidade com a natureza da rocha e com todas as precauções de segurança. Os planos de fogo deverão ser obrigatoriamente aprovados pela FISCALIZAÇÃO.

Em cada plano de fogo a CONTRATADA indicará as profundidades, os espaçamentos e as disposições dos furos para o desmonte, assim como as cargas e tipos de explosivos, ligações elétricas das espoletas com cálculo da resistência total do circuito e método de detonação, especificando as características da fonte de energia, ou ligações de cordel com retardadores, especificando tipo e método de ligação, exigindo-se que a pré-qualificação do “Cabo de Fogo” seja entregue à FISCALIZAÇÃO.

Antes ou durante a execução das escavações poderá a FISCALIZAÇÃO requerer, à CONTRATADA, testes com explosivos, visando verificar planos de fogo. Tais testes deverão realizados dentro dos limites estabelecidos para a escavação.

Medições sísmicas poderão ser realizadas pela FISCALIZAÇÃO, devendo a CONTRATADA colaborar para a sua execução. Os resultados obtidos serão analisados pela FISCALIZAÇÃO, que em função deles poderá requerer à CONTRATADA a alteração dos planos de fogo propostos.

A aprovação pela FISCALIZAÇÃO de um plano de fogo não exime a CONTRATADA de qualquer uma de suas responsabilidades.

Sempre que, de acordo com a indicação do projeto ou por determinação da FISCALIZAÇÃO, for necessário preservar a estabilidade e resistência inerentes aos parâmetros de taludes escavados em rocha, estes deverão ser conformados, utilizando-se: pré-fissuramento (detonação controlada do perímetro realizada antes da escavação), fogo cuidadoso - cushion blasting (escavação controlada a fogo de

perímetro realizada simultaneamente com a escavação) ou perfuração em linha. O diâmetro dos furos e a técnica de detonação a ser utilizada ficarão à aprovação da FISCALIZAÇÃO.

O escoramento, no decorrer dos trabalhos de desmonte a fogo, deverá ser permanentemente inspecionado pela CONTRATADA e reparado logo após a ocorrência de qualquer dano.

A autorização do órgão competente para transporte e uso dos explosivos deverá encaminhada à FISCALIZAÇÃO, antes do início das detonações.

A CONTRATADA arcará com a responsabilidade civil por danos causados a terceiros em decorrência desse serviço.

4.4.9 - Escavação em Rocha Branda ou Moledo a Frio

Classifica-se como escavação em rocha branda ou moledo o material com agregação natural de grãos minerais, ligados mediante forças coesivas apresentando grande resistência à escavação, constituídos de arenitos compactos, rocha em adiantado estado de decomposição, rocha alterada, folhetos com ocorrência contínua. Escavação com rompedores, picaretas, alavancas, cunhas, ponteiros, talhadeiras e eventual uso de escarificador.

- Desmonte a frio

Quando, pela proximidade de prédios e seus complementos, logradouros, serviços de utilização pública ou por circunstâncias outras, a critério da FISCALIZAÇÃO, for inconveniente ou desaconselhável o emprego de explosivos para o desmonte a fogo, será feito o desmonte a frio, empregando-se o processo mecânico (rompedor), manual, o processo químico ou pneumático (cunha metálica).

4.4.10 - Aterros

4.4.10.1 - Generalidades

Os aterros referem-se a todo material de boa qualidade, proveniente de cortes, empréstimos ou jazidas externas, em obediência a estas Especificações.

A execução dos aterros compreende, basicamente, as seguintes operações: descarga, espalhamento, umedecimento ou aeração e compactação dos materiais oriundos de cortes ou de empréstimos, desde o terreno limpo, até a cota final dos maciços.

4.4.10.2 - Materiais

De maneira geral os solos que deverão constituir o maciço deverão se situar entre os de melhor qualidade, provenientes de cortes ou empréstimos.

Não deverão ser aceitos solos saturados, plásticos ou que apresentem em sua constituição vestígios orgânicos ou outros materiais considerados inadequados.

4.4.10.3 - Equipamentos

Para a execução dos aterros, os equipamentos de compactação deverão ser compatíveis com as exigências técnicas destas Especificações. Poderão ser empregados tratores de lâmina escavo-transportadores, caminhões basculantes, motoniveladoras, rolos compactadores, pneumáticos ou pés-de-carneiro, estáticos ou vibratórios e, compactadores manuais.

4.4.10.4 - Execução dos Aterros

A seguir estão descritos os procedimentos básicos a serem adotados na execução dos aterros.

4.4.10.5 - Preparo das Camadas de Aterro

O tratamento da superfície das camadas deverá garantir a solidarização entre os solos das diversas camadas do aterro compactado.

Toda água, de qualquer, natureza, tal como de mananciais, de infiltração de chuvas etc, existente nas áreas de fundação, deverá ser convenientemente isolada, drenada e conduzida para fora da área em questão, de maneira a minimizar a sua interferência no preparo de fundação e no lançamento das camadas iniciais.

O aterro deverá ser executado estritamente segundo as inclinações de taludes, dimensões e cotas indicadas em projeto.

4.4.10.6 - Lançamento de Solos

A colocação de material no aterro será iniciada após a liberação pela Fiscalização da camada anterior de aterro já executada, mediante resultados de ensaios de verificação.

Durante o lançamento deve ser evitada a formação de lentes, bolsões e camadas de material constatadamente diferente do material em utilização.

4.4.10.7 - Espalhamento em camadas

Após o lançamento, os materiais serão espalhados com trator com lâmina ou motoniveladora, em camadas horizontais.

Deverão ser estabelecidas, de acordo com as características dos materiais em utilização, as espessuras máximas de cada camada, não se devendo ultrapassar a espessura de 0,25m de material lançado.

No caso de utilização de compactadores manuais, (por exemplo, junto a estruturas), a espessura da camada será no máximo de 0,10m, devendo ser estabelecida a mínima cobertura com esse tipo de compactador. Será requerida necessariamente inspeção visual cuidadosa por parte da Fiscalização, com ensaios de campo para verificação da eficiência desta compactação.

Durante o lançamento e espalhamento a Executante deverá manter equipe de serventes necessária para remoção de eventuais raízes, detritos e outros materiais que impeçam a perfeita compactação dos solos.

4.4.10.8 - Compactação

Os materiais em cada camada de aterro deverão ser compactados até atingir um grau de compactação mínimo de 97% com relação ao peso específico máximo do ensaio Proctor Normal, com umidade de compactação variando entre -2% e +2% em relação à umidade ótima do ensaio acima.

Caso o teor de umidade não satisfaça aos limites estabelecidos, o mesmo deverá ser corrigido até se atingir os valores especificados. Se a umidade do solo estiver abaixo da -2% o mesmo deverá ser umedecido utilizando-se caminhão provido de barra aspersora. Se estiver acima da $+2\%$ o solo deverá ser aerado utilizando-se grade de disco e homogeneizado até atingir a umidade especificada.

Após a correção da umidade e homogeneização do solo lançado será realizada a compactação da camada através de rolos compactadores, devendo-se produzir cobertura total e uniforme, distribuída em toda a área, com um número de passadas adequado. Este número pode ser estabelecido, anteriormente, numa pista experimental.

A velocidade de deslocamento do rolo compactador deverá ser da ordem de 5 km/h, podendo aumentar-se esta velocidade desde que não haja prejuízo na obtenção do grau de compactação especificado.

Todas as áreas de difícil acesso ao equipamento usual de compactação serão compactadas mediante a utilização de equipamento adequado tais como placas vibratórias, sapos mecânicos etc. A execução será em camadas, nas mesmas condições de peso específico aparente seco e umidade descritos para o aterro acima e com espessura adequada ao equipamento utilizado.

Durante a construção, os serviços já executados deverão ser mantidos com boa conformação e permanente drenagem superficial.

Todos os serviços de compactação dos aterros deverão ser executados sempre ao longo dos eixos dos maciços.

4.4.10.9 - Aterro e Recobrimento Especial de Valas, Poços e Cavas

O aterro das valas será processado após a realização dos testes de estanqueidade e até o restabelecimento dos níveis anteriores das superfícies originais. Deverá ser executado de modo a oferecer condições de segurança às estruturas e tubulação e bom acabamento da superfície.

O aterro deverá também ser desenvolvido em paralelo com a remoção de escoramentos.

A rotina de trabalho de compactação será fixada por instrução de campo, emitida oportunamente pela FISCALIZAÇÃO. Não será permitida a compactação de valas, cavas e poços com pneus de retroescavadeiras, caminhões, etc.

No caso de o material proveniente da escavação não se prestar para execução do aterro, deverá ser utilizado material adequado, importado do empréstimo.

Nas valas sob leito carroçável, o aterro deverá ser executado e controlado com Proctor Normal ou compactação relativa, dependendo do material utilizado.

Após a execução do aterro, todo material proveniente da escavação que não houver sido utilizado deverá ser removido ao bota-fora.

De qualquer forma, os serviços de aterro só poderão ser iniciados após autorização e de acordo com indicação da FISCALIZAÇÃO.

4.4.10.10 - Aterro de Vala Sob Passeio

O espaço compreendido entre a base de assentamento e a cota definida pela geratriz superior, acrescida de 20 cm, deverá ser preenchida com aterro isento de pedras e corpos estranhos, compactados com soquetes manuais, em camadas não superiores a 20 cm.

O restante do aterro deverá ser executado de maneira que resulte densidade aproximadamente igual a do solo que se apresenta nas paredes das valas, utilizando-se de preferência o mesmo tipo de solo isento de corpos estranhos.

4.4.10.11 - Aterro de Vala Sob Via Carroçável

Para tubulações assentadas sob via carroçável, cuja vala deva ser recomposta com solos coesivos, o espaço compreendido entre a base de assentamento e a cota definida pela geratriz externa superior, acrescida de altura indicada pela FISCALIZAÇÃO, deve ser preenchido com aterro compactado com soquetes manuais, em camadas não superiores a 20 cm e para o restante do aterro deverá ser feita compactação mecânica a 95% do Proctor Normal, com desvio de umidade de mais ou menos 2%.

O material do aterro deverá ser isento de pedras e corpos estranhos e poderá ser proveniente da própria escavação ou importado, a critério da FISCALIZAÇÃO.

A compactação mecânica a 95% do Proctor Normal (Método Brasileiro NBR-7122 da ABNT) deverá ser executada com equipamentos apropriados, devendo sua execução ser autorizada pela Fiscalização, que providenciará ensaios para determinação do grau de compactação e desvio de umidade.

Caso o resultado dos ensaios venha a apresentar valores inferiores aos especificados, os serviços deverão ser refeitos, sem ônus para a CONTRATANTE, devendo da mesma forma, serem feitos os serviços de reposição de pavimentação, seja de paralelepípedo, seja de asfalto, tantas vezes quantas forem necessárias, caso ocorram arriamentos.

4.4.10.12 - Aterro Junto à Estrutura de Concreto

Só poderá ser iniciado o aterro junto às estruturas de concreto, depois de decorrido o prazo necessário ao desenvolvimento da resistência do concreto estrutural.

O aterro deverá ser executado com o solo isento de pedras, madeira, detritos ou outros materiais que possam danificar as instalações, equipamentos ou qualquer outro elemento no interior da vala.

O material de aterro será proveniente da própria escavação ou importado, a critério da FISCALIZAÇÃO.

A compactação do material de cada camada de aterro deverá ser feita até se obter uma densidade aparente seca, não inferior a 95% da densidade máxima, e desvio de umidade de mais ou menos 2%, determinada nos ensaios de compactação, em conformidade com a NBR-7122.

4.4.10.13 - Regularização Mecanizada de Áreas

É um processo de adensamento de solos, através da redução do índice de vazios, para melhorar seu comportamento relativo a capacidade de suporte, variação volumétrica e impermeabilidade.

A seqüência normal dos serviços deverá atender os itens abaixo:

- Lançamento e espalhamento do material, procurando-se obter aproximadamente a espessura especificada para o tipo de equipamento;
- Regularização da camada de modo que a sua espessura seja 20% a 25% maior do que a altura final da camada, após a compactação;
- Homogeneização da camada pela remoção ou fragmentação de torrões secos, material conglomerado, blocos ou matacões de rocha alterada etc.
- Determinação expedita da umidade do solo, para definir a necessidade ou não de aeração ou umedecimento do solo;
- Compactação ou rolagem, utilizando-se equipamento adequado, com o numero de passadas suficientes para se atingir, em toda a camada, o grau de compactação desejado.

Os materiais empregados normalmente serão os do próprio terreno, sendo que no caso de substituição ou adição de material, estes serão provenientes da jazidas aprovadas pela FISCALIZAÇÃO.

As obras de grande porte deverão necessariamente ter o acompanhamento de controle tecnológico da CONTRATANTE, ou empresa por ela indicada.

4.4.11 - Execução de Maciços de Terra

A seguir, são estabelecidas as recomendações a serem observadas na execução de maciços de terra.

Os serviços descritos deverão ser executados com a melhor técnica, obedecendo sempre às Especificações aqui contidas, às Normas, Especificações e métodos de Ensaio da ABNT, independentemente de citação expressa, ou outras normas indicadas, de acordo com os preceitos fornecidos ou exigidos pela FISCALIZAÇÃO.

Além das recomendações observadas a seguir, devem ser respeitadas também as recomendações do item 4.4.10 Aterros.

4.4.11.1 - Preparo do Terreno de Fundação dos Maciços

Antes de se iniciar a construção dos maciços, a superfície do terreno natural que servirá de base para os mesmos, deverá sofrer uma série de cuidados no sentido de se garantir uma perfeita ligação entre os maciços e respectivas fundações.

De uma maneira geral, as fundações dos maciços deverão ser convenientemente preparadas pela CONTRATADA através dos processos de:

- limpeza;
- raspagem;
- escavação;
- escarificação;
- umedecimento, se necessário.

4.4.11.2 - Limpeza

Nos trechos de implantação dos maciços, onde existe vegetação, serão executadas as operações de limpeza com vistas à remoção de vegetação, arbustos, galhos, troncos, raízes e todas matérias que, por sua natureza, impeçam ou prejudiquem, a critério da FISCALIZAÇÃO, o desempenho normal das tarefas de construção.

As operações de limpeza acima poderão ser executadas manual ou mecanicamente. Entretanto, estas operações deverão se efetuar, invariavelmente, antes dos trabalhos de construção, com a necessária antecedência para não retardar o desenvolvimento normal destes.

Todos os materiais provenientes da limpeza da área deverão ser conduzidos a bota-fora ou a locais escolhidos pela FISCALIZAÇÃO, de maneira a não interferir nos trabalhos de construção a serem executados posteriormente.

Caso haja interesse na queima desses materiais deverão ser tomadas às precauções necessárias para se evitar a propagação do fogo.

4.4.11.3 - Raspagem

Os trabalhos de raspagem consistirão de remoção da camada superficial do terreno, numa espessura suficiente para eliminar terra vegetal, matéria orgânica e demais materiais indesejáveis, a critério da FISCALIZAÇÃO.

A raspagem será considerada até um limite máximo de 50 cm abaixo da superfície do terreno.

4.4.11.4 - Escarificação

As superfícies ressecadas que receberão o aterro deverão ser inicialmente escarificadas.

O solo solto deverá ser homogeneizado e ter a sua umidade corrigida.

4.4.11.5 - Equipamentos

A escavação dos cortes será realizada mediante a utilização racional de equipamento adequado que possibilite a execução dos serviços sob condições e produtividade específicas.

No corte em solo serão empregados tratores equipados com lâmina, caminhões, pás-carregadeiras e retroescavadeiras. A operação incluirá a utilização de tratores e motoniveladoras para a escarificação e manutenção de áreas de trabalho, além de tratores para atuarem em bota-foras.

4.4.11.6 - Execução

A escavação de cortes subordinar-se-á aos elementos técnicos fornecidos à CONTRATADA, em conformidade com o projeto.

A escavação será precedida de execução de serviços preliminares, quando se tratar de cortes com aproveitamento de material para aterro. Em caso contrário, a camada vegetal e vegetação de pequeno porte serão removidas junto com o material escavado.

O desenvolvimento da escavação processar-se-á mediante a previsão da utilização adequada, ou rejeição, dos materiais extraídos. Assim, apenas serão transportados, para constituição dos aterros, os materiais que, pela classificação e caracterização efetuadas no corte, sejam compatíveis com as especificações de execução dos aterros, em conformidade com o projeto.

Caberá à FISCALIZAÇÃO fazer o Controle Tecnológico do material escavado para, mediante os resultados obtidos, orientar a CONTRATADA sobre a destinação do mesmo.

Atendido o projeto em perfil longitudinal e seção transversal e, desde que técnica e economicamente viável, as massas em excesso que resultariam em bota-fora, poderão ser integradas aos aterros, constituindo alargamento de plataformas ou abrandamento de taludes, quando possível. A referida operação deverá ser executada desde a etapa inicial da construção do aterro, a critério da FISCALIZAÇÃO.

As massas excedentes que não se destinarem ao fim indicado no parágrafo anterior serão objeto de remoção, de modo a não constituírem ameaça à estabilidade de platôs e nem prejudicarem o aspecto paisagístico da região.

Os taludes dos cortes deverão apresentar, após terraplenagem, a inclinação indicada em projeto.

Os taludes deverão apresentar superfície regular, desempenada, obtida pela utilização de equipamento de escarificação.

Nos pontos de passagem de corte para aterro deverá proceder-se à escavação escalonada, até a profundidade necessária, objetivando a perfeita solidarização entre ambas, evitando-se a ocorrência de eventuais comportamentos diferenciados.

As valetas de proteção de cortes serão obrigatoriamente executadas e revestidas, independentemente das demais obras de proteção projetadas.

4.4.12 - Controle e Ensaio

4.4.12.1 - Controle de Compactação

O controle de compactação será feito pela Fiscalização através de acompanhamento permanente e inspeção visual das diversas operações de escavação, lançamento, umedecimento, homogeneização e compactação, bem como da execução de ensaios de controle de laboratório.

Posteriormente à compactação serão executados os ensaios de controle. No caso destes ensaios fornecerem valores inaceitáveis de compactação e teores de umidade, a camada deverá ser escarificada, gradeada, ter a umidade corrigida e ser novamente compactada.

Os limites e tolerâncias especificados aplicam-se à camada em toda a sua espessura e, em se verificando que as operações executadas não são suficientes em profundidade, será exigida a recompactação ou correção do teor de umidade.

Estando correto o teor de umidade do material, caso não seja atingido o grau de compactação, será feita a recompactação da camada. Para a recompactação será aplicado um mínimo de 3 passadas adicionais quando usado rolo pé-de-carneiro ou 2 passadas quando utilizado o rolo pneumático.

Deverá ser evitado excesso de compactação que possa formar laminação das camadas.

Quando da definição da espessura da camada e do número de passadas do equipamento compactador, deverá se certificar de que não haja excesso de compactação com formação de laminação.

4.4.12.2 - Controle Tecnológico

Caberá à Fiscalização realizar o controle tecnológico, que constará da execução de ensaios de verificação, conforme se descreve a seguir:

- a. Um ensaio de compactação Proctor Normal para cada 1.000m³ de um mesmo material do corpo do aterro;
- b. Um ensaio para determinação do peso específico aparente seco “in situ”, para cada 1.000m³ de material compactado, correspondente ao ensaio de compactação referido acima, com um mínimo de duas determinações, por camada, por dia;
- c. Um ensaio de granulometria, um de limite de liquidez e um de limite de plasticidade, para todo grupo de dez amostras submetidas ao ensaio de compactação acima.

4.4.12.3 - Observações Finais

Durante a execução dos serviços, a Executante deverá tomar todas as providências no sentido de evitar acidentes, respeitando rigorosamente as normas de engenharia de segurança e as determinações da Fiscalização.

Os controles e ensaios de compactação serão feitos baseando-se nos critérios estabelecidos pelo método NBR-7122, e conforme determinação da FISCALIZAÇÃO.

Métodos expeditos poderão ser usados para o controle de umidade no campo, permitindo o avanço da obra.

A aceitação desses métodos ficará na dependência da confirmação por laboratório, sendo o serviço recusado nos casos em que se verifiquem discrepâncias maiores do que 2%.

Entre os métodos expeditos a serem utilizados, indicam-se: frigideiras, álcool e “speedy”.

4.4.13 - Carga, Transporte e Descarga

A escolha do equipamento para carregamento, transporte e descarga dos materiais escavados, em bota-fora ou em outra área indicada pela FISCALIZAÇÃO, ficará a critério da CONTRATADA e terá sido definido no plano de escavação.

Durante a execução dos serviços poderá a FISCALIZAÇÃO exigir a remoção e/ou substituição de qualquer equipamento que não corresponda aos valores de produção indicado no plano de escavação, ou seja, por qualquer motivo insatisfatório.

Na medida do possível será sempre programado o uso do material resultante das escavações, imediatamente após sua remoção. Caso não seja isto possível, deverá a CONTRATADA preparar um local para estocá-los, conforme indicações da FISCALIZAÇÃO.

As pilhas de estoque deverão ser localizadas de maneira que necessitem um mínimo de transporte para os lugares onde os materiais serão aproveitados, sem interferir, porém, com o andamento da obra. O equipamento de transporte, os caminhos e distâncias de transporte e forma de carregamento devem ser estudados pela CONTRATADA e aprovados pela FISCALIZAÇÃO.

A acumulação nos estoques será feita por métodos que evitem a segregação de materiais ou sua contaminação, a critério da FISCALIZAÇÃO.

Somente quando aprovado pela FISCALIZAÇÃO materiais escavadas em áreas diferentes, que tenham características idênticas, a seu critério, poderão ser estocados na mesma pilha.

Na conclusão dos trabalhos, se ainda sobrar material nos estoques, a critério da FISCALIZAÇÃO, estes depósitos serão tratados como bota-fora, ou então serão as sobras levadas pela CONTRATADA para os bota-foras já existentes.

Os materiais resultantes das escavações, inadequados para uso nas obras, a critério da FISCALIZAÇÃO, serão depositados em bota-fora.

A CONTRATADA deverá apresentar, com a devida antecedência para aprovação da FISCALIZAÇÃO, um plano delimitando as áreas, definindo os caminhos e distâncias de transporte, fixando taludes e volumes a serem depositados. Essas áreas serão escolhidas de maneira a não interferir com a construção e operação da obra e nem prejudicar sua aparência estética, se adaptando a forma e altura dos depósitos, tanto quanto possível ao terreno adjacente.

A CONTRATADA tomará todas as precauções necessárias para que o material em bota-fora não venha a causar danos as áreas e/ou obras circunvizinhas, por deslizamentos, erosão, etc. Para tanto, deverá a CONTRATADA manter as áreas convenientemente drenadas, a qualquer tempo, a critério da FISCALIZAÇÃO.

Na conclusão dos trabalhos as superfícies deverão apresentar bom aspecto, estar limpas, convenientemente drenadas e em boa ordem.

Por instrução da FISCALIZAÇÃO, os materiais em bota-fora poderão ser usados a qualquer momento.

A CONTRATADA poderá, outrossim, usar o material das escavações depositado em bota-fora, para seus próprios serviços no interior da obra, com previa autorização da FISCALIZAÇÃO.

4.5 - ESCORAMENTOS

4.5.1 - Escoramento de Valas

Será utilizado escoramento sempre que as paredes laterais de cavas, poços e valas forem constituídas de solo possível de desmoronamento, bem como nos casos em que, devido aos serviços de escavação, seja constatada a possibilidade de alteração da estabilidade do que estiver próximo à região dos serviços.

Será obrigatório o escoramento para valas de profundidade superior a 1,30 m (Portaria nº 17, do Ministério do Trabalho, de 07/07/1983).

Os tipos de escoramento utilizados serão especificados em projeto e na falta destes serão determinados pela FISCALIZAÇÃO.

- Pontaleteamento

A superfície lateral da vala será contida por tábuas verticais de peroba de 0,027 X 0,30 m, espaçadas de 1,35 m, travadas horizontalmente por estroncas de eucalipto, diâmetro de 0,20 m, distanciadas verticalmente de 1,00 m.

- Escoramento Descontínuo

A superfície lateral da vala será contida por pranchas de peroba de 0,027 X 0,3 m espaçadas de 0,30 m no máximo, travadas horizontalmente por longarinas de peroba de 0,06 X 0,16 m, em toda sua extensão, e estroncas de eucalipto de 0,20 m, espaçadas de 1,35 m, a menos das extremidades das longarinas, das quais as estroncas estarão a 0,40m.

- Escoramento Contínuo

A superfície lateral da vala será contida por pranchas de peroba de 0,027 X 0,30 m, encostadas umas às outras, travadas horizontalmente, por longarinas de peroba de 0,06 X 0,16 m, em toda sua extensão e estroncas de eucalipto de diâmetro 0,20 m, espaçadas de 1,35 m, a menos das extremidades das longarinas, das quais as estroncas estarão a 0,40 m.

- **Escoramento Especial**

A superfície lateral da vala será contida por pranchas de peroba de 0,06 X 0,16 m, do tipo macho e fêmea, travadas horizontalmente por longarinas de peroba de 0,08 X 0,18 m em toda sua extensão e estroncas de eucalipto de diâmetro 0,20 m, espaçadas de 1,35 m, a menos das extremidades da longarinas, das quais as estroncas estarão a 0,40m. As longarinas devem ser espaçadas verticalmente de 1,00 m.

- **Escoramento Metálico-Madeira**

Este tipo de escoramento é composto de perfis metálicos e pranchas de madeira com quadros de longarinas e estroncas metálicas.

Na cravação dos perfis, não sendo encontrados matacões, rocha ou qualquer outro elemento impenetrável, a ficha será a do Projeto. Havendo obstáculos e o perfil cravado não tendo ficha suficiente, é obrigatório o uso de estroncas adicional, cuja cota deverá estar marcada no topo do perfil, antes de ser iniciada a escavação.

Se o solo apresentar camadas moles e rígidas, alternadamente, a montagem do escoramento poderá ser feita através de estroncas provisórias, para possibilitar a escarificação do material por equipamento interno à vala (trator de esteiras). A extensão de vala escorada com estroncas provisórias não deverá ter mais que 40 m. A remoção das estroncas provisórias será feita imediatamente após a colocação das estroncas definitivas. Os trabalhos de substituição deverão ser contínuos.

- **Cuidados Especiais**

Todo cuidado deve ser tomado na colocação das estroncas para que as mesmas fiquem perpendiculares aos planos do escoramento.

Para se evitar sobrecarga no escoramento, o material escavado será colocado a uma distância da vala equivalente ao mínimo, à sua profundidade.

Para se evitar a percolação de água pluvial para dentro da vala, a CONTRATADA deverá:

- a) no aparecimento de trincas laterais à vala, providenciar a vedação das mesmas e a impermeabilização da área com asfalto;
- b) vistorias junto às sarjetas se não está ocorrendo penetração de água. Em caso positivo, vedar com asfalto.

Sempre que forem encontrados distribuidores de água no eixo da vala, os mesmos deverão ser escorados com pontaletes junto às bolsas, no máximo de dois em dois metros, antes do aterro da vala.

- Retirada do Escoramento

O plano de retirada das peças deverá ser objeto de programa previamente aprovado pela FISCALIZAÇÃO.

A remoção da cortina de madeira deverá ser executada à medida que avance o aterro e compactação, com a retirada progressiva das cunhas.

Atingindo o nível inferior da última camada de estroncas, serão afrouxadas e removidas as peças de contraventamento (estroncas e longarinas), bem como os elementos auxiliares de fixação, tais como cunhas, consolos e travamentos; da mesma forma, e sucessivamente, serão retiradas as demais camadas de contraventamento.

As estacas e elementos verticais de escoramento serão removidos com a utilização de dispositivos com o auxílio de guindastes, logo que o aterro atinja um nível suficiente, segundo estabelecido no plano de retirada.

Os furos deixados no terreno, pela retirada de montantes, pontaletes ou estacas, deverão ser preenchidos com areia e compactados por vibração ou por percolação de água.

4.6 - ESGOTAMENTO

4.6.1 - Esgotamento por Bombas Submersíveis

Quando houver necessidade de pequenos rebaixamentos ou quando a escavação atingir o lençol de água, fato que poderá criar obstáculos à perfeita execução da obra, dever-se-á ter o cuidado de manter o fundo das cavas permanentemente drenado, impedindo-se que a água se acumule no interior das mesmas. O bombeamento deve prolongar-se até que seja procedido o reaterro.

Serão feitas, no fundo das cavas, valetas laterais fora da área de obras, para que a água seja coletada pelas bombas em pontos adequados. Os crivos das bombas deverão ser colocados em pequenos poços dentro das referidas valetas. Para evitar erosão, recobrir-se-ão os crivos com brita. A critério da FISCALIZAÇÃO, poderão ser substituídas as valetas por drenos de tubos perfurados.

A água retirada deverá ser encaminhada para a galeria de águas pluviais ou vala mais próxima, por meio de calhas ou condutos, a fim de evitar o alagamento das superfícies vizinhas ao local de trabalho.

A CONTRATADA tem por obrigação prever e evitar irregularidade das operações de esgotamento, controlando e inspecionando o equipamento continuamente. Eventuais anomalias deverão ser eliminadas imediatamente.

4.6.2 - Rebaixamento de Lençol Freático

Os locais da implantação do sistema de rebaixamento do lençol freático deverão atender às indicações dos desenhos de projeto e instruções da Fiscalização.

Todas as escavações deverão ser mantidas secas através de sistema adequado de rebaixamento de lençol freático.

No caso de aplicação de rebaixamento de lençol freático por sistema de ponteiros a vácuo, a escavação abaixo do nível original do lençol só poderá ser executada após a comprovação do perfeito funcionamento e rendimento do sistema através de indicadores de nível.

Se o nível estático d'água situar-se a uma cota superior em mais de 1,00 m ao fundo da escavação, será feito o rebaixamento parcial do nível d'água até cerca de 1,00 m acima do fundo da escavação, mantendo-o seco com o auxílio também do bombeamento direto.

Nos casos em que a escavação for executada em solos arenosos ou siltosos, onde tais solos constituam a cota de fundo, somente será permitido o uso de rebaixamento do nível d'água através de ponteiros ou poços filtrantes, com eventual uso de vácuo.

A adoção do sistema de rebaixamento do lençol freático, com instalação montada dentro da escavação, somente será permitida se este não interferir nos trabalhos de execução das obras, nem prejudicar os serviços de reaterro. Este sistema de rebaixamento deve ser executado de maneira a poder funcionar com total eficiência até a execução das obras de reaterro acima da cota prevista.

As instalações de bombeamento para o rebaixamento do lençol, uma vez instaladas, funcionarão sem interrupção (24 horas por dia) até o término do serviço. Não será permitida a interrupção do funcionamento dos sistemas sob alegação de nenhum motivo, nem nos períodos noturnos ou de feriados, mesmo que nos respectivos intervalos de tempo nenhum outro serviço seja executado na obra.

Nos locais onde a obra estiver sendo mantida seca através do bombeamento ou rebaixamento do lençol freático, as operações de bombeamento cessarão gradativamente, de maneira que o nível piezométrico seja sempre mantido, pelo menos, meio metro abaixo da cota superior atingida pelo aterro.

Para evitar o deslocamento dos tubos pela subpressão das águas subterrâneas, as instalações de rebaixamento do nível destas somente poderão ser desligadas após o completo aterro das valas.

A instalação da rede elétrica alimentadora, pontos de força, consumo de energia ou combustível e a manutenção, operação e guarda dos equipamentos serão de responsabilidade da Contratada.

4.6.3 - Meia Cana de Concreto

As meias cana de concreto pré-moldadas, destinadas a captar águas pluviais , serão executadas obedecendo às especificações correspondentes da ABNT.

As escavações deverão ser executadas de acordo com o alinhamento e as cotas constantes do projeto. O aterro, para atingir a cota de assentamento, deverá ser devidamente compactado em camadas de, no máximo, 20 cm. As dimensões das canaletas, seção e declividade, bem como sua localização, serão indicadas em projeto ou conforme orientação da fiscalização.

As peças pré-moldadas poderão ser do tipo macho e fêmea ou ponta e bolsa, rejuntadas com argamassa de cimento e areia traço 1:4, tomando-se o cuidado com o alinhamento, a declividade e com eliminar ressaltos nas juntas, que poderão se tornar pontos de acúmulo de material, prejudiciais ao escoamento das águas.

4.7 - OBRAS DE CONTENÇÃO

Entende-se por obras de contenção todas as estruturas que, implantadas em um talude oferecem resistência a sua movimentação e/ou ruptura.

As obras de contenção serão executadas, sempre que previstas no projeto ou a critério da FISCALIZAÇÃO, através do tipo mais adequado às necessidades locais de cada obra.

4.7.1 - Proteção com Pedra de Mão sem Manta

Consiste em pedras arrumadas manualmente, sendo que sua resistência resulta unicamente do imbricamento dessas pedras.

As pedras deverão possuir dimensões da ordem de 15 cm ou mais. Seus vazios poderão ser preenchidos com pedras menores, porém de forma a não serem arrastadas pela corrente de água. A finalidade principal é a contenção de taludes de pequena altura (até 1,50 m) proteção de margens e leitos de rios e taludes sujeitos a fortes erosões.

Eventualmente pode ser combinado com manta não-tecido de poliéster ou tela de arame.

4.7.2 - Proteção com Pedra de Mão com Manta

No caso de presença permanente ou não de água, deve-se colocar na superfície, com as pedras de mão, manta não-tecido de poliéster, impedindo assim a passagem dos finos através das pedras, mantendo-se as observações do item anterior.

4.8 - GABIÕES

4.8.1 - Objetivo

Esta especificação abrange os gabiões confeccionados com redes metálicas com dupla torção e malha de forma hexagonal, produzidas com fio de aço trefilado a frio, recozido e zincado e, eventualmente, plastificado, usados em obras geotécnicas e hidráulicas.

4.8.2 - Normas Complementares

As seguintes normas complementam estas especificações:

- a) NBR-8964 Arame de aço baixo teor de carbono zincado para gabiões;
- b) NBR-7143 Plásticos - moldagem pôr compressão de corpos-de-prova de materiais termoplásticos - Procedimento;
- c) NBR-7452 Plásticos - atmosfera padrão para condicionamento e ensaio;
- d) NBR-7456 Material plástico - determinação da dureza Shore por meio de um durômetro - Método de ensaio;
- e) MB 1160 Determinação da massa específica de plásticos com o uso de picnômetro -Método de ensaio;
- f) MB 1163 Determinação de propriedades mecânicas das matérias plásticas - Método de ensaio;
- g) ASTM D 1203 Loss of plasticizer from plastics (activated carbon methods), test for;
- h) ASTM D 2287 Nonrigid vinyl chloride polymer and copolymer molding and extrusion compounds, specification for;

4.8.3 - Definição

Para efeito desta norma são adotadas as definições a seguir apresentadas.

4.8.3.1 - Rede

Rede obtida pôr entrelaçamento dos fios à dupla torção, formando-se malha hexagonal e definida pela dimensão da malha e o diâmetro do fio galvanizado, mesmo no caso do fio revestido com PVC.

4.8.3.2 - Gabião

É o elemento flexível, manufaturado com a rede definida em 3:1, que após montagem constitui cestos de forma prismática.

Existem três tipos básicos:

- a) Caixa
- b) Colchão ou manta
- c) Saco

- Caixa

É a peça na forma de paralelepípedo constituída por pedaços de redes que formam: a base, as paredes verticais no sentido do comprimento e a tampa; eventualmente a tampa pode ser fornecida em separado.

As paredes verticais nas extremidades do comprimento da peça (testeiros) devem ser presas à tela de base, por processo mecânica de torção ou através de fio em espiral contínua, de forma a garantir a perfeita união e articulação entre as telas.

Normalmente a caixa é dividida em celas ao longo do comprimento pôr diafragmas colocados a cada metro e presos à peça principal através de fio em espiral contínua.

- Colchão ou manta

É a peça de formato paralelepípedo de pequena altura constituída pôr pedaços de redes formando a base, as paredes verticais no sentido do comprimento e as extremidades.

O colchão é dividido em celas ao longo do comprimento pôr diagramas colocados a cada metro e presos à peça de base através de fio em espiral.

A tampa de tela é fornecida separadamente.

- Saco

O saco é constituído de um único pano de forma retangular que, quando da montagem, é enrolado de modo a unir os lados maiores do retângulo, vindo este a assumir forma cilíndrica. Nas bordas livres das extremidades é passado alternadamente pelas malhas um fio de diâmetro maior que aquele usado na malha da tela, objetivando reforçar as extremidades e possibilitar, ao puxar-se os mesmos, que as extremidades sejam lançadas e a peça formada.

4.8.4 - Condições Gerais

4.8.4.1 - Forma de efetuar a encomenda

Dos pedidos devem constar:

- a) Tipo;
- b) Dimensões dos gabiões;
- c) Dimensão da malha;
- d) Diâmetro do fio da malha;
- e) Presença ou não de diafragma, no caso da caixa;
- f) Revestimento, ou não, do fio com PVC.

4.8.4.2 - Embalagem

Os gabiões são normalmente fornecidos em fardos, pesando no máximo 1.000 Kg convenientemente amarrados de modo a assegurar seu manuseio e transporte normais.

4.8.4.3 - Identificação

Cada fardo deve ser adequadamente identificado.

4.8.4.4 - Envelhecimento

Envelhecimento a 105°C por 240 horas, em estufa ventilada, de acordo com ASTM D 2287-78 e ASTM D 1203-67 (74). As variações máximas permitidas são as citadas na Tabela 3.

4.8.4.5 - Espessura média de revestimento de PVC

A espessura média é obtida através da realização de 10 medidas de diâmetro sobre cada amostra com 10 cm de comprimento tendo 5 cm revestidos com PVC e os 5 cm restantes desencapados. Cinco medições são do diâmetro do fio galvanizado e 5 são do diâmetro do fio revestido. Com a média aritmética das medidas obtêm-se a espessura média dada pela expressão:

$$em = \frac{\phi E - \phi I}{2} > 0,40 \text{ mm}$$

onde:

- em = espessura média do revestimento
- ϕE = diâmetro do fio revestido
- ϕI = diâmetro do fio galvanizado

As características dos arames deverão ser obtidas antes da plastificação.

4.8.5 - Condições Específicas

4.8.5.1 - Dimensões e tolerâncias

Da malha da rede

A dimensão “D” da malha, relacionada na Tabela 1, se refere à distância entre duas torções paralelas da mesma malha e medida do interior de uma torção ao exterior da outra.

Tal medida é determinada calculando-se à média das medições “D”, retirada sobre dez malhas consecutivas e dispostas transversalmente na textura da rede.

- Do fio da malha

O diâmetro do fio que compõe a malha está relacionado na tabela 1.

- Do fio da borda

Os gabiões devem apresentar fio longitudinal da borda de diâmetro maior que o fio da malha, situado ao longo das bordas livres, no caso dos gabiões tipo caixa, colchão ou manta e as bordas laterais no caso dos gabiões tipo saco.

O diâmetro deste fio está relacionado na Tabela 1.

- Do fio espiral

O fio espiral que prende os diafragmas e eventualmente os testeiros à base das caixas e colchões tem diâmetro como relacionado na Tabela 1.

- Do fio de amarração e atirantamento

O fio de amarração e o atirantamento dos gabiões têm o diâmetro como relacionado na tabela 1.

- Do gabião

As dimensões padrões dos gabiões estão indicadas na tabela 2.

Outras dimensões poderão ser fornecidas dependendo de acordo prévio entre o fabricante e o consumidor.

As tolerâncias nas dimensões são as abaixo relacionadas:

- a) Caixa - Admite-se uma tolerância no comprimento e na largura de \pm uma malha (D) no comprimento, largura e altura.
- b) Colchão ou Manta - Admite-se uma tolerância no comprimento e na largura de \pm uma malha (D) e na altura de $\pm 2,5$ cm.
- c) Saco - Admite-se uma tolerância de \pm uma malha (D), tanto no comprimento da peça aberta, que deve ser 30 cm maior que o comprimento nominal (tabela 2), como no desenvolvimento lateral da peça que corresponde à largura do pano de tela.

4.8.5.2 - Revestimento protetor de PVC (policloreto de vinila)

O revestimento protetor de PVC, quando solicitado, deve ser executado em todos os fios.

O revestimento em PVC deve ser de cor cinza com espessura não inferior a 0,40 mm, e deve ter as seguintes características iniciais:

- Peso específico: entre 1,30 e 1,35 kg/dm³, de acordo com a ASMT D 792-66 (79);
- Dureza: entre 50 e 60 shore D, de acordo com a ASTM D 2240-75 (ISO 868-1978) e NBR 7456;
- Perda por volatilidade; a 105°C por 24 horas não maior de 2% e a 105°C por 240 horas não maior de 6%, de acordo com a ASTM D 1203-67 (74) (ISO 176-1976) e a ASTM D 2287-78;
- Carga de ruptura: maior que 210 kg/cm² de acordo com a ASTM D 412-75;
- Alongamento: maior que 200% e menor que 280%, de acordo com a ASTM D 412/75;
- Módulo de elasticidade aos 100% do alongamento: maior que 190 kg/cm², de acordo com a ASTM D 412-75;
- Abrasão: perda de peso menor que 190 mg, de acordo com a ASTM D 1242-56 (75);
- Temperatura de fragilidade: Cold Bend Temperature menor que -30°C, de acordo com a BSS 2782-104A (1970) e Cold Flex Temperature menor que +15°C, de acordo com a BSS 2782-104B (1976);
- Corrosão: a máxima penetração da corrosão na alma do arame, partindo pela extremidade de um corte nítido, deverá ser menor de 25 mm quando a amostra for imersa por 2.000 horas em uma solução com 50% de HCl (Ácido Clorídrico 12Be).

A amostra de PVC deverá ser submetida aos seguintes ensaios de envelhecimento acelerado:

- Salt Spray Test: 1.500 horas em névoa salina, de acordo com a ASTM B 117-73 (79);
- Accelerated Aging Test: 2.000 horas de envelhecimento acelerado com exposição aos raios ultravioleta, de acordo com a ASTM D 1499-54 (77) e ASTM G 23-69 (75) apparatus type E;
- Exposure at High Temperature: 240 horas a 105°C, de acordo com a ASTM D 1203-67 (74), (ISO 176-1976) e ASTM D 2287-78;

Depois de executar os ensaios de envelhecimento acelerado acima, a amostra deverá apresentar as seguintes características:

- Aparência: não mostrar rachaduras, descascamentos e bolhas de ar, também não apresentar notáveis variações de cor;
- Peso específico: variações não superiores a 6% do valor nominal;
- Dureza: variações não superiores a 109 do valor inicial;
- Carga de ruptura: variações não superiores a 25% do valor inicial;
- Alongamento: variações não superiores a 25% do valor inicial;
- Módulo de elasticidade: variações não superiores a 25% do valor inicial;
- Abrasão: variações não superiores a 10% do valor inicial;
- Temperatura de fragilidade: Cold Bend Temperature não superior a -20°C e Cold Flex Temperature não superior a +18°C.

4.8.6 - Inspeção

4.8.6.1 - Condições de inspeção

A inspeção deve abranger os seguintes itens:

- a) Inspeção visual do lote, no que se refere ao aspecto da rede dos gabiões, visando verificar defeitos grosseiros;
- b) Medição da malha;
- c) Medição do diâmetro dos fios da malha e da borda;
- d) Medição das dimensões das peças.

4.8.6.2 - Amostragem

Uma peça a cada lote de 10 fardos ou fração será retirado como amostra pelo consumidor no local da obra.

As malhas escolhidas para medição devem estar afastadas das bordas de uma distância mínima de três vezes D.

4.8.7 - Aceitação e Rejeição

O material será considerado aceito quando atender aos requisitos desta especificação.

Quando a amostra não satisfizer um requisito, retiram-se outras três amostras do mesmo lote e efetua-se nova inspeção do requisito não atendido; se houver atendimento em duas das três amostras, o lote poderá ser aceito, a critério da FISCALIZAÇÃO.

Tabela 1

Malha		Fios					
Dimensão D mm	Afastamento %	Diâmetros			Afastamentos		
		Da malha mm	Da borda mm	Da espiral e Amarração (mm)	Da malha mm	Da borda mm	Da espiral e Amarração (mm)
50	16	2,00	2,40				
	-4	2,20	2,70	2,00	(+/-0,05)	(+/-0,06)	(+/-0,05)
60	16	2,00	2,40	2,00			
		2,20	2,70	2,20	(+/-0,05)	(+/-0,06)	
		2,40	3,00	2,20			
80	-4	2,70	3,40	2,20	(+/-0,06)	(+/-0,07)	(+/-0,05)
		2,40	3,00	2,00			
		2,70	3,40	2,20	(+/-0,06)	(+/-0,07)	(+/-0,05)
100	-4	3,00	3,90	2,40	(+/-0,07)	(+/-0,08)	(+/-0,06)
		2,70	3,40		(+/-0,06)	(+/-0,07)	
		3,00	3,90	2,40	(+/-0,06)	(+/-0,07)	(+/-0,06)
		3,40	4,40		(+/-0,07)	(+/-0,08)	

Tabela 2

Caixa			Colchão ou manta			Saco		
Comprimento (m)	largura (m)	Altura (m)	Comprimento (m)	largura (m)	Altura (m)	Comprimento (m)	Diâmetro (mm)	
1,50	1,00	0,50	4,00	2,00	0,17	2,00	0,65	
2,00			5,00			3,00		
3,00			6,00			4,00		
4,00			4,00					
1,50		1,00	5,00		0,23			
2,00			6,00					
3,00			4,00			0,30		
4,00			5,00					
			6,00					

Tabela 3

Características	Método de Ensaio	Valores iniciais	Máximas variações após Envelhecimento
1- Peso Específico	MB 1160	1,3 a 1,35 Kg/dm3	6%
2- Dureza Shore D	MBR 7456	50 a 60 Shore D	10%
3- Tensão de Ruptura	MB 1163	> 210 Kg/cm3	25%
4 Alongamento Ruptura	MB1163	>250 %	40%

4.8.8 - Método Executivo

4.8.8.1 - Material para enchimento

Deverá ser utilizado para enchimento dos gabiões material proveniente de rochas selecionadas com índice de desgaste à abrasão, segundo ensaio “Los Angeles”, menor ou igual a 40%.

As dimensões de material de enchimento deverá atender as preconizadas no projeto em função da abertura das malhas dos gabiões não poderá ser utilizado em hipótese nenhuma, material de granulometria não inferior à abertura das malhas, sendo necessário o emprego de pedra britada com maiores dimensões e não ocorrer fuga de material de dentro do gabião.

As pedras devem ser maciças, não friáveis, excluindo-se moledo, capa de pedreiras, arenitos, etc., podendo-se usar granitos, basaltos, diabásicos, blocos de concreto, etc.

Exclui-se terminantemente o enchimento dos gabiões com areia ou terra, mesmo no “miolo” deles.

Uma vez que as pedras são arrumadas no interior dos gabiões, o índice de vazios no gabião é menor que no monte de pedras, assim sendo é requerido um volume de pedras cerca de 30% maior que o volume geométrico do gabião. E, caso ocorra movimentação mecânica da pedra depositada ao lado da obra, este percentual deverá ser acrescido.

As pedras, preferencialmente, deverão ter formato laminar e arrumadas conforme a colocação de tijolos, de maneira que as pedras de maiores dimensão fiquem na superfície em contato com o escoamento.

4.8.8.2 - Ferramentas

Para enchimento, amarração e fechamento dos gabiões, será necessária a utilização de luvas, alicates, pequena alavanca e marreta de 1,0 Kg.

A quantidade destas ferramentas individuais é função do número de operários.

4.8.8.3 - Execução

Após a loca/cão da obra, procede-se aos serviços preliminares de implantação da estrutura. Estes serviços são basicamente escavação / aterro, limpeza e regularização da base da mesma.

Deve-se regularizar a base e/ou taludes, onde serão implantados os gabiões, de maneira tal que se tenha uma superfície suficientemente plana para a implantação dos gabiões.

As escavações deverão obedecer às especificações de projeto. Nos locais onde exista enrocamento e/ou restos de estruturas de antigos muros, estes materiais deverão ser arrumados de forma tal que se tenha a superfície acima descrita (os vazios do enrocamento deverão ser preenchidos com pedras de dimensões menores).

Os aterros ou reaterros deverão ser executados obedecendo às normas de projeto.

Os gabiões deverão ser montados, costurados, enchidos e fechados conforme está descrito abaixo.

- *Gabiões tipo saco*

Estes são cheios ao lado da obra, sendo o enchimento feito com pedra a granel na granulometria descrita anteriormente. Não há necessidade de se arrumar cuidadosamente as pedras dos gabiões saco. Deve-se somente colocar as pedras de forma a evitar o mínimo de vazios possível. Conforme se enchem os sacos de uma extremidade para a outra, colocam-se “tirantes internos”. Os tirantes permitem que o saco mantenha um certo paralelismo no seu corte longitudinal.

O rendimento da mão-de-obra para encher este saco é de aproximadamente 5 m³ por homem/8h, compreendendo-se os trabalhos de atiramento e costura dos sacos cheios.

O gabião saco poderá ser lançado no seu lugar definitivo através de equipamento que poderá ser “drag-line” ou pá-carregadeira sobre esteira.

Caso se utilize pá-carregadeira ou qualquer equipamento com esteiras, deverão ser tomados cuidados para evitar que as esteiras estraguem a malha dos gabiões. Com o intuito de evitar este fato pode-se jogar pedrisco e/ou pó de pedra na faixa de trânsito de máquina.

O rendimento da colocação dos sacos é função do tipo de equipamento.

Um guincho, com o auxílio de três/quatro homens para engatar e desengatar os sacos, coloca aproximadamente 50 m³ de sacos por 8 horas.

Uma pá-carregadeira coloca 30 a 40 m³, dependendo da distância que a mesma terá de percorrer.

Após colocação dos sacos com guincho, é aconselhável que se compacte os sacos com o auxílio de um peso, visando regularizar e conformar a estiva formada.

- Gabiões caixa

Os gabiões caixa permitem o levantamento de estrutura geométrica, em acordo com o projeto e com bom grau de acabamento e perfeição.

Na face do paramento externo da estrutura em gabiões caixa são colocados gabaritos de sarrafos.

Deve-se obedecer às medidas indicadas no projeto, pois, a posição dos sarrafos, indica também posição da colocação dos tirantes.

O comprimento dos gabaritos será determinado em função do cronograma de execução da obra. Os gabaritos são imóveis e são removidos para frente, na mesma camada ou para cima, para execução da camada superior, somente depois de fechadas as caixas.

Paralelamente à operação da colocação e alinhamento dos gabaritos, procede-se na amarração entre si (usualmente 4 peças) dos gabiões caixas, vazios, ao lado da obra.

Gabaritos mal escorados, mal alinhados, mal aprumados, ou gabiões não cuidadosamente encostados aos gabaritos e mal cheios, favorecem a deformação da obra já durante a execução e deverão ser refeitos.

Com mão-de-obra pouco experimentada na execução de obras com gabiões recomenda-se colocar os gabaritos também ao longo do paramento interno da obra.

Assentar os gabiões vazios contra os gabaritos, sempre os amarrando entre si pelas quinas, mantendo-se as tampas abertas e inicia-se a colocação das pedras.

Da mesma forma pode-se iniciar a obra pôr diferentes frentes.

A amarração dos gabiões entre si dá-se pelas esquinas do paralelepípedo, costurando-se com um só arame que, seguindo a ordem das malhas, dá-se uma alçada simples e uma dupla, alternativamente.

Diafragmas - em certos casos, os projetos especificam gabiões com diafragmas internos. Neste caso, ao lado das medidas dos gabiões escreve-se a sigla D. Os diafragmas dividem os gabiões em compartimentos internos iguais.

Os diafragmas que já presos ao fundo do galpão pelo fabricante, ao armá-los, são amarrados aos lados dos galpões caixa, da forma já descrita e, após o enchimento, à tampa dos gabiões.

Usualmente estes gabiões são colocados no sentido longitudinal da obra.

- Gabiões-manta ou colchões

São cheios de maneira análoga à dos gabiões caixa e, eventualmente dispensando a utilização dos gabaritos face a pequena espessura dos gabiões. No caso de canalizações, quando as mantas estarão revestindo os taludes e o fundo de canais, aconselha-se utilizar pedras lamelares na face externa dos gabiões dispostas de maneira tal que o plano que contém a lamela seja paralelo à superfície dos taludes e/ou fundo do canal. Tal recomendação justifica-se quando se pretende melhorar a eficiência hidráulica dos canais reduzindo os coeficientes de rugosidade do canal.

Já nas obras de proteção de costas, defesas marítimas e nas bordas de grandes reservatórios, onde a solicitação do impacto das ondas sobre as pedras pode ser considerado, é recomendável que se utilize gabiões-manta com diafragmas espaçados de 0,50 m e que as pedras também sejam lamelas só que colocadas de forma tal que o plano que contém a lamela esteja perpendicular ao sentido da arrebentação das ondas (colocação de cutelo).

Cuidados especiais deverão ser tomados no sentido de não se deixar pedras soltas dentro dos gabiões, para que esta, com os constantes movimentos de marés e ondas, provocando sub-pressões, poderão mover-se pôr atrito com a rede de arame dos gabiões atacar a proteção dos arames e até estourar a rede dos gabiões.

Os gabiões-manta ou colchões tem a finalidade de proteger e revestir taludes, não tendo, portanto, a finalidade de estabilizar taludes/encostas.

Estas deverão estar com uma inclinação compatível com o ângulo de atrito interno do talude da implantação dos gabiões-manta.

As mantas poderão ser cheias já no seu lugar definitivo ou adjacente à obra e posicionados com equipamento adequado, conforme foi descrito na execução dos gabiões tipo saco.

4.8.8.4 - Considerações gerais

É aconselhável que se estude a necessidade ou não de se utilizar uma transição (granulométrica) entre o solo e os gabiões. Esta transição poderá ser feita com materiais de diversas granulometrias ou com filtro geotêxtil.

Cuidados especiais deverão ser tomados com relação ao meio ambiente ao qual ficará exposta a malha dos gabiões. Caso sejam observadas condições agressivas ao zinco, deve-se proteger os arames, conforme já foi descrito com revestimento de PVC dos arames.

4.9 - ESTRUTURAS E FUNDAÇÕES

4.9.1 - Fundações e Sondagens

Fundações

As fundações deverão ser executadas conforme indicações da FISCALIZAÇÃO, respeitando o estabelecido pela norma ABNT-PNB-51. A FISCALIZAÇÃO procederá ao exame das condições de suporte do terreno, na cota prevista pelo Projeto, e cuidará da obtenção das condições de infra-estrutura necessárias para o apoio das tubulações e das estruturas.

Normalmente, são previstas fundações diretas para as estruturas e tubulações. Cuidar-se-á para que as superfícies do terreno de apoio estejam adequadamente regularizadas e apiloadas, sem quaisquer materiais soltos.

O assentamento da tubulação deverá ser feito sempre sobre uma camada de 10 cm de lastro de brita.

Quando o solo natural, após escavação, não apresentar condições adequadas de suporte, nas cotas previstas no Projeto, a FISCALIZAÇÃO poderá autorizar uma superescavação, além da cota prevista, devendo o material ser totalmente removido e substituído por outro que preencha as condições de resistência necessárias.

A profundidade desta superescavação será estabelecida em Projeto específico, ou determinada pela FISCALIZAÇÃO.

Sondagens Suplementares

Na eventualidade de ser encontrado aterro de fundação impróprio e que, a juízo da FISCALIZAÇÃO, possa dar lugar a futuras lesões, serão executadas, pela CONTRATANTE, sondagens suplementares e ensaios que permitam estudar e projetar a solução tecnicamente mais conveniente para a construção da obra do trecho em questão.

Neste caso, para que o prazo contratual seja respeitado, poderá a FISCALIZAÇÃO, mantendo em suspenso os trabalhos no trecho em análise, determinar o imediato prosseguimento da obra em outro trecho.

Este recurso poderá ainda ser adotado pela FISCALIZAÇÃO, na hipótese de ocorrer cruzamentos da vala escavada com dutos ou obstáculos, cuja remoção se revele ou venha a se revelar de solução ou execução prolongada.

4.9.2 - Lastro de Concreto Magro

A CONTRATADA executará lastro de concreto magro nos locais indicados no projeto, obedecendo rigorosamente estas Especificações e as orientações da FISCALIZAÇÃO.

O cimento “Portland” a empregar deverá atender a EB-1 da ABNT, sendo fornecido em embalagem original do fabricante e ficando armazenado em ambientes fechados ao abrigo das intempéries.

Os agregados para concreto deverão atender a EB-4 da ABNT, ficando depositados em locais separados e de modo a facilitar suas identificações quando das verificações de umidades destinadas ao controle do fator água-cimento da mistura.

Não será permitido o emprego de agregado miúdo sem prévio peneiramento que elimine todo o material sólido danoso ao concreto.

O agregado graúdo deverá ser lançado caso esteja misturado com materiais estranhos ou quando houver pó de pedra aderente.

O cimento será medido em peso, diretamente de sua embalagem, e os agregados em volume, por meio de padiolas, controlando-se freqüentemente a umidade.

O preparo do concreto deverá ser feito mecanicamente, observando-se o tempo mínimo para mistura de 1 minuto, contado após o lançamento de todos os componentes na caçamba.

Somente será permitido o uso de aditivos quando especificado em projeto ou com autorização da FISCALIZAÇÃO.

A descarga da betoneira deverá se dar diretamente sobre o meio de transporte, sendo este cuidadosamente estudado para evitar a segregação ou perda do material. Não será permitida a utilização de esteira rolante ou de outros equipamentos que introduzam ar na massa de concreto.

O lançamento deverá ser efetuado dentro dos 30 minutos que se seguirem à confecção da mistura, com altura máxima de 2,00 m, não se admitindo o uso de concreto remisturado.

Serão empregados vibradores de superfície, ou como determinado pela FISCALIZAÇÃO.

A resistência do concreto utilizado para lastros não poderá ser inferior a 90 kgf/cm^2 .

Deverão ser obedecidas as Especificações referentes à execução de estruturas de concreto, constantes deste trabalho, nos itens que a FISCALIZAÇÃO julgar pertinentes, bem como todas as orientações desta.

4.9.3 - Enchimento de Concreto Simples

A CONTRATADA deverá efetuar enchimento de concreto simples nos locais indicados em projeto e onde indicado pela FISCALIZAÇÃO.

O concreto de enchimento deverá obedecer aos mesmos preceitos estabelecidos no Item 4.9.6 - Execução de Estruturas de Concreto - destas Especificações.

4.9.4 - Aço Estrutural

CA - 50/60 - Fornecimento e Colocação

A execução das armaduras de aço deverá obedecer rigorosamente o projeto no que se refere à bitola, posicionamento, tensão de escoamento, dobramento, recobrimento, etc.

Deverão ser obedecidas a EB-3 e a NB-1 da ABNT, na sua forma mais recente.

As partidas serão recebidas na presença da FISCALIZAÇÃO que aprovará o local de descarga e providenciara a separação por lote.

Em uma inspeção preliminar, deverá ser verificado se a partida esta de acordo com o pedido e se apresenta homogeneidade geométrica, assim como isenção de defeitos prejudiciais, tais como: bolhas, fissuras, espoliações, corrosão, graxa e lama aderentes.

O aço será depositado sobre travessas de madeira, de modo a evitar o contato com o solo, que deverá ser firme, com leve declividade e será recoberto com camada de brita.

Durante a obra deverão ser obtidos certificados por laboratórios idôneos, de testes que mostrem que o aço obedece às especificações recomendadas, para aprovação da FISCALIZAÇÃO.

Qualquer mudança de tipo ou bitola nas barras de aço será concedida após a aprovação da FISCALIZAÇÃO.

Não serão permitidas emendas de barras não previstas no projeto.

Antes de serem introduzidas nas formas, as barras de aço deverão apresentar perfeitas condições de limpeza.

A armadura deverá ser montada e mantida dentro das formas, conforme os detalhes do calculo estrutural, com respeito às distâncias entre as barras e entre estas e as formas, utilizando-se tarugos de aço ou, preferencialmente tacos de concreto.

Para amarração das barras de aço, será empregado arame recozido nº 18. Nas lajes deve ser feita amarração das barras, de modo que em cada uma delas o afastamento entre duas amarrações não exceda de 35 cm.

4.9.5 - Formas de Compensado Plastificado

As formas deverão ter as amarrações e os escoramentos necessários para não sofrerem deslocamentos ou deformações quando do lançamento do concreto, fazendo com que, por ocasião da desforma, a estrutura reproduza o determinado em projeto.

As formas deverão ser estanques, lisas, solidamente estruturadas e apoiadas, devendo sua liberação para concretagem ser precedida de aprovação da FISCALIZAÇÃO.

Na execução de paredes de concreto armado, a ligação entre as formas externas e internas será efetuada por meio de elementos rígidos.

As formas serão executadas em compensado plastificado de 12 mm de espessura, obedecendo à divisão das placas dos desenhos de execução ou das indicações da FISCALIZAÇÃO, fazendo coincidir as juntas, perfeitamente em nível ou alinhadas.

O compensado deve ser reforçado em 2/3 de sua superfície com tábuas de pinho de 2,5 cm desdobradas em larguras menores (2,5 x 10 ou 2,5 x 15 cm) para melhor aproveitamento.

As escoras ou pontaletes terão seção em que se possa inscrever uma circunferência de diâmetro igual a 3", no mínimo, e só poderão ter uma emenda, não situada no terço médio. A emenda será de topo, com cobre-juntas de madeira ajustando o eixo do pontalete ou escora.

Os escoramentos com mais de 3,00 m de altura serão contraventados.

Em juntas maiores ou peças de cantos complexos poderá ser melhorada a vedação com massa para vedação de juntas plásticas.

As amarrações que ultrapassam as formas devem ser feitas com espaçamento regular, niveladas e aprumadas. Deverá ser usada ferro comum de 1/4", através de tubo plástico de 5/8".

Para paredes maiores deve-se dar preferência a substituição dessas amarrações por parafusos ultrapassantes. Além dos parafusos, recomenda-se o uso de afastadores de plástico.

As gravatas de colunas para evitar furos de amarração, podem ser executadas em vigas de peroba parafusadas nos cantos, formando painéis reaproveitáveis.

No caso de concreto aparente, antes da colocação da ferragem, o compensado deve ser devidamente pintado com "Desmol", "Formacom" ou "Concreto Permoil", misturado com água na proporção indicada. Após a aplicação, passar uma estopa para evitar a formação de gotas (manchas).

Antes do lançamento do concreto, as formas devem ser limpas e molhadas, usando água com um pouco de cimento para retirar a eventual ferrugem que se formou e para ajudar a vedação das juntas.

A retirada das formas será efetuada de modo a não danificar as superfícies de concreto, sendo seu prazo mínimo:

- faces laterais: 3 dias (pilares e vigas)
- faces inferiores, deixando-se pontaletes bem cunhados e convenientemente espaçados: 14 dias.
- faces inferiores sem pontaletes: 21 dias.

A redução destes prazos somente poderá ser efetuada quando do emprego de aditivos que acelerem o endurecimento ou quando da utilização de processos especiais de cura.

As eventuais falhas na superfície do concreto serão reparadas com argamassa de cimento e areia, procurando-se manter a mesma coloração e textura; será permitida, para isso, a adição de cimento branco a argamassa.

O desmoldamento será efetuado sem choque, e de acordo com o programa elaborado para a execução da estrutura.

E permitido o reaproveitamento do material das formas, desde que seja cuidadosamente limpo e não apresente saliências ou deformação. A FISCALIZAÇÃO poderá a qualquer tempo rejeitar o material que não esteja em estado satisfatório.

O projeto das formas será responsabilidade da CONTRATADA, devendo ser obedecidas todas as prescrições da NB-1/78.

4.9.6 - Execução de Estruturas de Concreto

4.9.6.1 - Introdução

Este capítulo refere-se à execução das estruturas de concreto, bem como fornecimento dos materiais necessários, de acordo com os desenhos do projeto executivo, com estas especificações e com as normas da ABNT.

A escolha das características do concreto propriamente dito, no que concerne a tipos de composição, preparação, lançamento e acabamento, fazem parte da empreitada, submetidas à orientação da FISCALIZAÇÃO.

O empreiteiro poderá propor as modificações que julgar úteis as disposições que serão previstas pelo contratante, a fim de obter um concreto cujas resistências mecânicas correspondam às previstas no cálculo das obras. Estas modificações ficarão sempre sujeitas à aprovação da FISCALIZAÇÃO.

4.9.6.2 - Composição e Características do Concreto

O concreto será composto de cimento Portland, água, agregados inertes e os aditivos que se fizerem eventualmente necessários, sendo que só serão feitas inclusões de aditivos com autorização da FISCALIZAÇÃO. A composição da mistura será determinada por qualquer método de dosagem racional, estando a cargo da CONTRATADA, com a aprovação da FISCALIZAÇÃO, uma pesquisa de agregados, granulometria e fator água-cimento, no sentido de se conseguir:

- Uma mistura plástica e trabalhável, segundo as necessidades de utilização;
- Um concreto que, após uma cura adequada e um apropriado período de endurecimento, apresente durabilidade, impermeabilidade e resistência compatíveis com os valores fixados pelo projeto e com as recomendações destas especificações.

O concreto deverá garantir a estanqueidade e a impermeabilidade das estruturas sem a necessidade de emprego de impermeabilizações complementares (cimento cristalizante, mantas, películas asfálticas entre outras). As juntas deverão também ser estanques sem a necessidade dessas impermeabilizações complementares.

4.9.6.3 - Controle

A) Generalidades

Os ensaios de controle do concreto e seus componentes serão feitos de acordo com as normas brasileiras, tendo-se em vista o que se segue:

- Determinação das propriedades do material inerte, objetivando viabilidade do seu emprego na confecção do concreto;
- Controle da qualidade e das proporções dos materiais componentes, durante o curso das obras;
- Determinação das proporções corretas e econômicas dos materiais constituintes, a fim de assegurar a resistência, trabalhabilidade e outras propriedades exigidas pelas presentes especificações;
- Controle da qualidade da mistura, através da confecção de corpos de prova;

- Determinação das variações das proporções dos componentes que eventualmente se tornem necessárias ou aconselháveis no decorrer dos trabalhos.

B) Ensaios no Concreto Fresco

A CONTRATADA confeccionará uma série de corpos de prova de acordo com a NB-1, devendo realizar controle sistemático para concreto armado, respeitando as condições do item 15.1.1 da NB-1/78.

Tais corpos de prova serão confeccionados de acordo com o MB-2 da ABNT, adotando-se ainda, o que a seguir se especifica:

- Os corpos de prova serão rompidos após 28 dias, podendo-se adotar provas a 3 e 7 dias, por designação da FISCALIZAÇÃO, sendo que para tal fim serão moldadas mais duas séries de cilindros.
- Se o valor estimado da resistência à compressão segundo o item 15.1.1.3 da NB-1/78 for inferior ao menor valor admissível para a resistência aos 28 dias estabelecida, a FISCALIZAÇÃO deverá exigir uma variação nas proporções dos componentes, objetivando alcançar a resistência mínima estabelecida ou, se necessário for, o emprego de aditivos. Cabe ainda a FISCALIZAÇÃO ordenar a demolição do trecho da estrutura onde se constatar tal fato.
- A trabalhabilidade do concreto será verificada através de ensaios de consistência, segundo o item 8.4.2 NB-1/78.

C) Argamassa de Cimento

Sempre que houver dúvida sobre a qualidade do cimento, seja por efeito de longo e inadequado armazenamento, seja por deficiência qualitativa do material, a FISCALIZAÇÃO poderá exigir a realização de ensaios de compressão monoaxial de modo a verificar se as tensões de ruptura estão de acordo com os valores admissíveis.

A determinação da resistência à tração simples poderá ser realizada no próprio canteiro, sendo utilizado aparelho tipo Michaelis que rompa os corpos de prova por tração na flexão.

D) Concreto Executado

Caso haja dúvida sobre a qualidade do concreto de estrutura já pronta, poderá ser exigida pela FISCALIZAÇÃO a realização de ensaios na própria peça executada ou sobre amostras aí colhidas. Estes ensaios serão executados segundo as Normas ASTM - C-42.

4.9.6.4 - Materiais

A) Cimento Portland

O cimento Portland obedecerá às características constantes na EB-1 da ABNT, e será empregado em todas as obras de concreto. Para cada uma das estruturas deverá ser utilizado um único tipo de cimento. Caso os agregados sejam quimicamente ativos, a percentagem de alcalinos no cimento não deverá ultrapassar 0,6%.

Serão executados ensaios de qualidade do cimento, de acordo com os métodos MB-1 e MB-11 da ABNT, em laboratório indicado pela FISCALIZAÇÃO.

A FISCALIZAÇÃO rejeitará as partidas de cimento, em sacos ou a granel, cujas amostras revelarem, nos ensaios, características inferiores às estabelecidas pela EB-1, sem que caiba à CONTRATADA o direito a qualquer indenização, mesmo que o lote já se encontre no canteiro da obra.

Caso seja utilizado cimento ensacado, os sacos de cimento deverão ser empregados na ordem cronológica em que forem colocados na obra. Cada lote de cimento ensacado deverá ser armazenado de modo a ser facilmente determinável sua data de chegada ao canteiro, sendo encargo da CONTRATADA todo o cuidado no sentido de protegê-lo da deterioração, devendo armazená-lo em pilhas de, no máximo 10 sacos, durante um período nunca superior a 90 dias.

Se for utilizado cimento a granel, os silos de armazenamento deverão ser esvaziados e limpos pelo contratante, quando exigido pela FISCALIZAÇÃO, todavia, o intervalo entre duas limpezas sucessivas dos silos nunca será inferior a 120 dias.

B) Água

A água destinada ao amassamento do concreto deverá ser límpida e isenta de teores prejudiciais de sais, óleos, ácidos, álcalis e substâncias orgânicas obedecendo ao item 8.1.3 da NB-1/78.

A CONTRATADA procederá a uma pesquisa sistemática de mananciais de água utilizáveis para o preparo do concreto no canteiro, de modo a estar segura de que, em qualquer tempo, eles terão características não nocivas à qualidade do concreto.

A água a ser utilizada na confecção de argamassa ou concreto deverá ser analisada mensalmente, pelo emprego de ensaios comparativos de pega a resistência à compressão de argamassa, feitos em igualdade de condições com água reconhecidamente satisfatória e com água normalmente utilizada, e servirão de base a FISCALIZAÇÃO para aceitá-la ou recusá-la.

Caso contrario, serão feitas análises químicas das águas.

C) Agregados

Os agregados deverão satisfazer as Especificações Brasileiras EB-4, sendo verificados pelos ensaios segundo os métodos MB-6, MB-7, MB-8 e MB-10, contidos na norma "Materiais para Concreto Armado - Especificações e Métodos de Ensaio" da ABNT.

A escolha dos agregados e a respectiva granulometria estão sujeitas às modificações que a FISCALIZAÇÃO achar útil, baseadas nos ensaios e nas condições locais.

Os montes e silos de agregados deverão ser previstos com um sistema de drenagem eficiente, impedindo-se a introdução de materiais estranhos e modificação da granulometria.

Os depósitos deverão ser dimensionados de tal modo que permitam o programa de concretagem estabelecido, a preparação das várias partidas que chegarem e a execução das inspeções e dos ensaios necessários.

A areia a ser utilizada na confecção do concreto terá sua qualidade determinada pela norma MB-95 da ABNT.

O agregado graúdo para concreto das peças volumosas será regado repetidamente pelo menos 24 horas antes de sua utilização, de modo a manter úmidas as superfícies das pedras.

De cada lote de 50 m³ de agregado entregue no local da concretagem, será retirada uma amostra representativa, a ser enviada ao laboratório para análise. Se for constatada a inferioridade qualitativa do material, em relação às especificações estabelecidas pela FISCALIZAÇÃO, esta poderá recusar o material, mesmo que este já tenha sido entregue, correndo por conta da CONTRATADA os ônus que daí advirem.

D) Aços

As barras de aço deverão, para as suas classes e/ou categorias, atender às exigências da EB-3 da ABNT.

O aquecimento e solda de barras somente serão executados com autorização da FISCALIZAÇÃO.

As emendas de barras deverão ser locadas conforme as indicações do Projeto.

As partidas serão recebidas na presença da FISCALIZAÇÃO, que aprovará o local de descarga, e providenciará a separação por lotes, de acordo com os critérios estabelecidos nas especificações.

Os lotes serão demarcados e sinalizados.

Numa inspeção preliminar deverá ser verificado se a partida está de acordo com o pedido, e se apresenta homogeneidade, geométrica, assim como isenção de defeitos prejudiciais, tais como: bolhas, fissuras, espoliações, corrosão, graxa e lama aderentes.

Os aços serão depositados sobre travessas de madeira, de modo a evitar o contato com o solo. O solo subjacente deverá ser firme, com leve declividade e será recoberto com uma camada de brita.

Deverão ser colhidas amostras conforme o prescrito nas especificações, e submetidas aos ensaios a serem indicados pela FISCALIZAÇÃO.

As amostras ensaiadas deverão atender as respectivas especificações.

Poderão ser rejeitadas as partidas que apresentem falta de homogeneidade geométrica e defeitos prejudiciais.

E) Aditivos

Mediante aprovação prévia e por escrito da FISCALIZAÇÃO, poderão ser empregados aditivos destinados a melhorar a pega e/ou a resistência do concreto, e também outras características tais como plasticidade, homogeneidade, peso específico, impermeabilidade, resistência à compressão, etc., sempre precedidos de ensaios de dosagem.

Estes aditivos, que poderão ser líquidos ou em pó, somente serão utilizados segundo o especificado pela FISCALIZAÇÃO sendo indicada a qualidade e o tipo a ser utilizado. O fornecimento, a conservação e o armazenamento em local adequado dos aditivos ficarão a cargo da CONTRATADA.

4.9.6.5 - Traços de Concreto

O teor de cimento, a granulometria dos agregados, o fator água-cimento e os eventuais aditivos serão determinados e aprovados com base nos ensaios de laboratório.

Devido à velocidade da água no canal, limitar-se-á a relação água-cimento a um quociente máximo de 0,45 visando aumentar a resistência à abrasão do concreto.

Durante o andamento das obras, a FISCALIZAÇÃO poderá introduzir modificações nas misturas, sem que isto proporcione à CONTRATADA o direito a reivindicação sobre preços ou prazo de execução da obra.

A dosagem de cimento para cada traço será feita a peso. As quantidades de brita e areia serão determinadas a peso, sendo que a água será medida em peso ou volume.

Na dosagem da água de amassamento será levada em conta a umidade dos agregados inertes, principalmente a da areia, que será determinada por meio de "speedy moisture tester" ou outros métodos expeditos usuais.

Os traços serão determinados por dosagem racional, de modo a obter as tensões de ruptura a compressão mínimas fixadas em projeto.

4.9.6.6 - Mistura

A dosagem dos materiais componentes de cada mistura será feita de acordo o item 1.9.6.5, isto é, o cimento será medido em peso, a brita e a areia por pesagem, e a água pelo peso ou volume. Na mediação desta última deverá ser levada em conta a umidade dos agregados, para que seja assegurado o valor da relação água-cimento.

Em qualquer caso, o concreto deverá ser misturado mecanicamente.

4.9.6.7 - Transporte do Concreto

O concreto deverá ser transportado do local de mistura ao local de destino tão depressa quanto possível e por métodos que evitem segregação dos materiais ou perda dos ingredientes. Todo concreto que tenha endurecido por ficar longo tempo no equipamento de transporte, não poderá ser utilizado.

Tanto os veículos para transporte, a central e o local do destino como o método de manejo deverão preencher todos os requisitos aplicáveis. A utilização de equipamentos de transporte providos de elementos para misturar o concreto, só será permitida se a FISCALIZAÇÃO assim autorizar por escrito e forem satisfeitos os requisitos estabelecidos nas citadas especificações.

4.9.6.8 - Lançamento

A) Procedimentos

O empreiteiro deverá conhecer as disposições que pretende adotar para a concretagem, por meio de um memorial detalhado dito "Programa de Concretagem", submetido à FISCALIZAÇÃO dentro do programa geral do trabalho a lhe ser entregue.

Salvo decisão contrária, qualquer concretagem só poderá ser iniciada com a presença de um representante da FISCALIZAÇÃO.

Todo o concreto será lançado durante o horário preestabelecido no programa de concretagem. O lançamento noturno, em qualquer peça da obra, só será iniciado quando tenha sido instalada a iluminação adequada e a FISCALIZAÇÃO autorize por escrito.

Não será lançado concreto enquanto a profundidade das fundações, o terreno de fundação, as formas e sua amarração, os escoramentos e a armação não tiverem sido inspecionados e aprovados pela FISCALIZAÇÃO.

O concreto não será exposto à ação da água antes de concluída a pega.

O lançamento do concreto será controlado de tal forma que a pressão produzida pelo concreto fresco não ultrapasse a que foi considerada no dimensionamento das formas e do escoramento. Depois de iniciada a pega, ter-se-á o cuidado de não sacudir as formas, nem provocar esforço ou deformação nas extremidades de armações deixadas para amarração com peças a construir posteriormente.

Todo o concreto será lançado de uma altura inferior a 2,00 m, para evitar segregação de seus componentes.

E proibido neste caso, o emprego de calhas para colocação do concreto. Onde for necessário lançar concreto diretamente de altura superior a 2,00 m, ele será vertido através de tubos de chapa metálica ou de material aprovado pela FISCALIZAÇÃO. As peças mencionadas serão conservadas limpas e isentas de crostas de concreto endurecido, sendo lavadas cuidadosamente com jato d'água após cada operação ou com maior frequência quando for necessário.

O concreto será lançado o mais próximo possível de sua posição final, não sendo depositado em grande quantidade em determinados pontos para depois ser espalhado ou manipulado ao longo das formas.

Ter-se-á especial cuidado em encher cada trecho de forma evitando que o agregado grosso fique em contato direto com a superfície, e fazendo com que o concreto envolva as barras de reforço sem deslocá-las.

O lançamento de concreto com bombas só será permitido com autorização escrita da FISCALIZAÇÃO, que dependerá do equipamento disponível para bombear concreto ser adequado para o trabalho proposto quanto ao tipo, conveniente quanto à capacidade, e do método de bombeamento poder ser adaptado à obra a construir. A operação da bomba será controlada de modo a produzir corrente contínua de concreto, sem bolhas de ar. Terminada a operação de bombeamento, caso for desejado aproveitar o concreto que ficou na tubulação, ele será expelido, de modo a não se contaminar, nem sofrer segregação. Depois de efetuada essa operação, todo o equipamento será cuidadosamente limpo.

O concreto será lançado em camadas horizontais contínuas, cuja espessura não exceda 30 centímetros, exceto para determinadas peças cuja concretagem estiver prevista de

outra forma. Quando, por razões de emergência, for necessário concretar menos uma camada horizontal completa numa operação, essa camada terminará num tabique, ou tábua vertical.

As descargas de concreto se sucederão sempre, umas em seguida as outras, cada camada sendo concretada e compactada antes que a camada anterior tenha iniciado a pega, a fim de evitar que se forme separação entre elas. As superfícies serão deixadas ásperas a fim de obter sempre boa ligação com a camada seguinte. A camada superior será concretada antes de inferior ter endurecido, e será compactada de modo a impedir a formação de junta de construção entre elas.

As camadas que forem concluídas num dia de trabalho, ou que tiverem sido concretadas pouco antes de se interromperem temporariamente as operações, serão limpas logo que a superfície tiver endurecido o suficiente, retirando-se toda a nata de cimento e todos os materiais estranhos. A fim de evitar, dentro do possível, uniões visíveis nas superfícies expostas, será dado acabamento à superfície aparente do concreto com raspadeira ou com outra ferramenta adequada.

As camadas horizontais, que pela sua localização possam forçar adelgaçamento da camada seguinte, serão modificadas, formando-se entalhe, de modo que a camada seguinte tenha pelo menos 15 centímetros de espessura na extremidade.

Sempre que houver dificuldade em colocar concreto junto às faces das formas, devido à presença de armações, a forma da peça, ou a qualquer outra circunstancia, vibrar-se-ão as formas de modo a forçar o contato da argamassa com a superfície da forma.

Não será permitido suspender ou interromper a concretagem quando faltarem menos de 50 centímetros na altura para concluir qualquer peça, a não ser que os detalhes da obra indiquem coroamento com menos de 50 centímetros de espessura, caso em que a junta de construção poderá ser feita na base desse coroamento.

4.9.6.9 - Vibração

Sempre que não tiver sido indicado outro procedimento, as peças serão adensadas empregando-se vibradores pneumáticos ou elétricos, de imersão.

O vibrador será mantido na massa de concreto ate que apareça a nata da superfície, quando então deverá ser retirado e mudado de posição.

Em peças delgadas, cujas formas tiverem sido construídas para resistirem à vibração, serão empregados vibradores externos, preliminarmente aprovados pela FISCALIZAÇÃO. Quando se tratar de peças fortemente armadas, a CONTRATADA usará vibradores capazes de compactar o concreto sem danificar as armações e formas.

A vibração terá intensidade e duração suficiente para produzir plasticidade e assentamento do concreto, adensando-o perfeitamente, sem excessos que provoquem segregação dos materiais.

Os vibradores de imersão serão aplicados no ponto de descarga do concreto e nos lugares onde o concreto tiver sido depositado pouco antes. Os vibradores descreverão voltas através de quaisquer cavidades formadas por pedras, de modo que toda a massa seja compactada cuidadosamente, de maneira uniforme. Durante a vibração de uma camada, o vibrador será mantido em posição vertical e a agulha deverá penetrar cerca de 10 cm na camada inferior, anteriormente lançada. Ele não será deslocado rapidamente no interior da massa, e uma vez terminada a vibração, será retirado lentamente para evitar a formação de bolhas e vazios.

Fica proibido o espalhamento de concreto utilizando pá, devendo ser usadas caçambas especiais para lançamento sendo o adensamento iniciado imediatamente.

Novas camadas não poderão ser lançadas antes que a precedente tenha sido tratada segundo estas prescrições.

4.9.6.10 - Cura e Prova de Carga

A cura e provas de carga obedecerão rigorosamente às normas da ABNT.

As superfícies de concreto deverão permanecer úmidas até os quatorze dias de idade. O meio empregado para a cura será umedecimento por aspersão contínua de água.

As superfícies de concreto destinadas a ficarem aparentes, e que não estiverem em contato com moldes durante a concretagem, deverão ser alisadas enquanto o concreto estiver fresco.

As superfícies de concreto serão protegidas adequadamente da ação direta do sol, da chuva e de agentes mecânicos, e não serão deixadas secar, quando da cura por aspersão continua, desde o lançamento até pelo menos 14 dias após. A água utilizada para cura deverá ser doce e limpa. As formas de madeira que permaneçam no local deverão ser mantidas úmidas até o final da cura, para evitar a abertura de juntas e o conseqüente ressecamento local do concreto.

As provas de carga serão realizadas sempre que a FISCALIZAÇÃO tiver dúvidas sobre a resistência de uma ou mais partes da estrutura. Estas provas serão executadas de acordo de acordo com as especificações da ABNT.

4.9.6.11 - Juntas de Concretagem

Serão obedecidas as prescrições da NB-1 da ABNT.

Quando a concretagem for suspensa por período de tempo superior àquele em que se iniciou a pega, o ponto onde tiver sido suspensa será considerada uma junta de concretagem. A localização das juntas de concretagem será planejada antecipadamente e a concretagem será contínua, de junta a junta. Essas juntas serão perpendiculares às linhas de ação dos esforços principais, devendo situar-se em trechos de esforço cortante mínimo e onde sejam viáveis.

No caso de se terem juntas de concretagem, a superfície que servirá de junta será varrida intensamente com escova de aço, no período de 3 e 6 horas após a concretagem, ou será lavada com jato d'água e ar comprimido.

Quando se for unir concreto com outro já endurecido, a superfície da parte feita será raspada com ferramenta apropriada, para retirar a argamassa superficial, o material solto e os corpos estranhos. Essa superfície, lavada e limpa com escovas de aço, será molhada e conservada assim até a concretagem.

Na ocasião da concretagem, pouco antes do lançamento, a superfície preparada será coberta com uma camada de argamassa de cimento e areia, com traço igual ao do concreto, e fator água-cimento não superior ao da mistura a ser posteriormente lançada.

A critério da FISCALIZAÇÃO, poderão ser utilizados aditivos a base de epóxi para união das estruturas.

Sempre que o concreto for aplicado diretamente em contato com uma superfície rochosa, a operação será feita depois da purga da rocha, lavagem com água sob pressão de pelo menos 5 Kg/cm^2 , e retirada toda a água dos sulcos por meio de ar comprimido.

A critério da FISCALIZAÇÃO, poderão ser utilizados aditivos retardadores de pega, que serão removidos com jato d'água quando do lançamento do concreto fresco.

Para ir ligando as camadas sucessivas, deixar-se-ão chavetas adequadas na parte de cima da última camada, ao concluir cada jornada, e far-se-á o mesmo em outras alturas quando o trabalho for interrompido. Essas chavetas sobressairão acima ou além da junta, como estiver indicado no projeto. Em vez de chavetas podem ser empregadas as pedras ásperas ou espigas de aço, a critério da FISCALIZAÇÃO. O tamanho e o afastamento das chavetas e das espigas serão os indicados pela FISCALIZAÇÃO.

4.9.6.12 - Correção de Fissuras

A) Fissuras Superficiais

A correção das fissuras superficiais será efetuada como segue:

- Identificar e marcar a trinca após a limpeza e lavagem da superfície do concreto. A trinca será facilmente identificada uma vez que a umidade se infiltra por ela, havendo contraste entre a cor clara do concreto seco e a linha escura da trinca molhada; esta deverá ser marcada, antes que seque completamente.
- Abrir ao longo da trinca um sulco de cerca de 1(um) centímetro de largura por 2 (dois) centímetros de profundidade
- Limpar com escova de aço e preencher o sulco com material de vedação rígido, utilizando-se de produtos sintéticos a base de resina epóxica. Será utilizada resina pura, em fissuras de pequenas dimensões e resina com Filler, para injeção em fissuras maiores, reparos em geral, ou como auxiliar nos serviços de injeção (vedação superficial).

B) Fissuras Profundas

As fissuras profundas existentes estão caracterizadas como juntas de trabalho, estando conseqüentemente sujeitas à movimentação, decorrente da variação de temperatura ou pela ação de esforços mecânicos. Neste caso será necessária a utilização de materiais elásticos para o tratamento dessas fissuras.

Neste caso será aplicado o mástique elástico a base de polisulfetos, que além de permitir o trabalho mecânico da trinca, proporciona perfeita estanqueidade.

4.9.6.13 - Formas e Cimbramentos

As formas deverão ser executadas em madeira revestida seguindo as indicações detalhadas no projeto. Deverão ser estanques, lisas, solidamente estruturadas e apoiadas, devendo sua liberação, para as concretagens, ser precedida de aprovação da FISCALIZAÇÃO.

As formas deverão ser construídas pela CONTRATADA, com materiais aprovados pela FISCALIZAÇÃO e deverão ser usadas onde quer que sejam necessárias para confinar o concreto e moldá-lo nas linhas, dimensões e juntas exigidas. As formas deverão ser suficientemente estanques para impedir a perda de argamassa.

Qualquer vedação que seja necessária deverá ser feita com materiais aprovados pela FISCALIZAÇÃO.

Deverão ser colocados sarrafos chanfrados nos cantos das formas, de madeira a produzirem cantos chanfrados nos ângulos externos das superfícies de concreto permanentemente expostas. Os ângulos internos em tais superfícies não requererão chanfros, a menos que indicado em contrário nos desenhos. A menos que de outra

forma especificado ou designado; serão usados sarrafos de uma polegada, de forma a chanfrar todos os cantos.

As formas remontadas deverão sobrepor o concreto endurecido do lance anteriormente colocado em não menos que 3 centímetros e deverão ser fixadas com firmeza contra o concreto endurecido, de maneira que, quando a colocação do concreto for reiniciada, elas não se alarguem e não permitam desvios ou perda de argamassa nas juntas de construção.

Serão usadas, se necessário, vedações com isopor, parafusos ou prendedores de forma adicionais para manter firmes as formas remontadas contra o concreto endurecido. As formas deverão ser construídas de maneira a manter as tolerâncias dimensionais especificadas.

Na ocasião em que o concreto for lançado nas formas, as superfícies destas últimas deverão estar isentas de incrustações de argamassa ou outro material estanho. Antes do concreto ser lançado, as superfícies das formas deverão ser untadas com óleo mineral que efetivamente impeça a adesão e não manche as superfícies do concreto. O óleo para formas de madeira deverá ser do tipo mineral parafínico, claro refinado e puro. O óleo para formas de aço deverá ser do tipo mineral refinado. Todo o óleo para forma deverá ser aprovado pela FISCALIZAÇÃO. Após o untamento, o óleo em excesso nas superfícies da forma deverá ser removido. A armadura de aço ou outras superfícies que requeiram aderência ao concreto deverão ser mantidas isentas de óleo.

Não será permitido o uso de óleo queimado aplicado às formas ou outras substâncias que comprometam o bom aspecto dos concretos aparentes.

O projeto das formas e de suas estruturas de sustentação é de responsabilidade da CONTRATADA.

A CONTRATADA deverá remeter à FISCALIZAÇÃO, no prazo mínimo de 15 (quinze) dias antes da execução de cada estrutura, os projetos de rigidez e estabilidade das formas, dos cimbramentos mais importantes e os planos de desforma e descimbramento.

Entretanto, a aprovação desses projetos e planos não exime a CONTRATADA de sua plena responsabilidade com relação à boa execução dos mesmos.

A FISCALIZAÇÃO não liberará nenhuma concretagem sem que antes tenham sido cumpridos requisitos mínimos de limpeza, posicionamento de ferragens e outras peças embutidas, aplicação de óleo ou outros componentes antiadesivos na superfície das formas em contato com o concreto e outros aspectos.

4.9.6.14 - Reparos

A CONTRATADA deverá atender a todas as indicações da FISCALIZAÇÃO e do projeto, relativamente à garantia de qualidade dos concretos por ela lançados.

No caso de falha inadmissível de qualidade de estruturas ou peças, parcial ou totalmente concretadas, deverá providenciar medidas corretivas, compreendendo demolições, remoção do material demolido, recomposição de vazios, ninhos e porções estruturais, com emprego de enchimento adequado de argamassa ou concreto, injeções e providências outras. Os procedimentos a serem adotados nesses trabalhos serão fixados pela FISCALIZAÇÃO, à vista de cada caso e serão realizados sem ônus para a CONTRATANTE.

4.9.7 - Lastro

Os lastros sob estruturas ou fundações diretas serão constituídos de duas camadas:

- a primeira, de pedra britada nº 2;
- a segunda, de concreto não estrutural.

A espessura das camadas será de, no mínimo, 50 mm cada, ou conforme projeto.

A camada de pedra britada, lançada sobre o terreno devidamente regularizado e apilado, deverá ser compactada através de soquetes de madeira ou equipamento mecânico apropriado.

O lançamento do concreto não-estrutural deverá ser acompanhado de apiloamento com soquetes de madeira, com o cuidado de não ocasionar a segregação dos materiais. A superfície deverá ser regularizada e perfeitamente nivelada através de régua de madeira.

Nos casos de fundações por estacas, os blocos deverão apoiar-se diretamente sobre estas. Os lastros, portanto, deverão ocupar a área dos blocos sem interferir na união estaca-bloco.

Para o assentamento de tubulação diretamente sobre o solo, deve ser feito um rebaixo no fundo da vala para alojara o tubo. Isto é possível em terreno seco onde não haja rocha. Quando não for possível ser feito o rebaixo no terreno natural, ele deverá ser executado em colchão de material granular fino, normalmente areia ou pó de pedra, perfeitamente adensada, na espessura mínima, abaixo da geratriz externa, de 0,10 m e de 0,20 m, no caso de o leito apresentar-se respectivamente em solo e rocha.

A FISCALIZAÇÃO poderá ainda determinar os seguintes casos de fundação direta:

a) lastro de brita

A tubulação é assentada sobre lastro de pedra britada nº 3 e nº 4 compactado manualmente.

b) lastro, laje e berço

A tubulação é assentada sobre um berço de concreto apoiado em laje de concreto armado, executada sobre lastro de pedra britada nº 2 e nº 4.

Caso o solo não apresente características de suporte adequadas, este deverá ser substituído, ficando a critério da FISCALIZAÇÃO o enchimento da superescavação, o qual poderá ser feito com areia compactada ou pelo aumento da espessura do lastro de brita, dependendo da espessura do enchimento.

Nos trechos onde a camada de solo, adequado para a sustentação da tubulação, estiver localizada a uma profundidade relativamente grande e que não torne aconselhável a substituição do terreno de fundação, serão utilizadas estacas de modo a transmitir a carga da estrutura para a camada de solo de maior capacidade de carga.

4.10 - ASSENTAMENTO DE TUBULAÇÃO

4.10.1 - Assentamento de Tubulações de Concreto Armado

Os tubos deverão ser assentados de acordo com os Desenhos de Projeto ou instruções da FISCALIZAÇÃO.

Estão previstos os seguintes tipos de fundações:

a - Fundação Direta

b - Fundação sobre Estacas

Estão previstos os seguintes tipos de assentamento, em fundação direta:

a - Simples, quando o coletor é assente diretamente sobre o solo, devendo ser feito um rebaixo no fundo da vala para alojar a bolsa do tubo;

b - Com lastro, quando o coletor é assente sobre lastro de pedra britada;

c - Com lastro, laje e berço, quando o coletor é assente sobre um berço de concreto apoiado numa laje de concreto armado, executada sobre o lastro de pedra britada.

Antes de ser lançado o primeiro elemento construtivo, o solo de fundação deverá ser examinado pela FISCALIZAÇÃO. Caso o mesmo não apresente características de suporte adequadas, o subsolo de fundação poderá ser substituído por areia compactada ou por material rigorosamente compactado, a critério da FISCALIZAÇÃO.

Na cota definitiva do fundo das valas (fundações), o solo firme encontrado deverá ficar isento de todo material solto ou inadequado, para que possa ser liberado para execução das camadas de solo ou do lastro de brita.

Caso seja ultrapassada a cota prevista de uma fundação, salvo se determinado pela FISCALIZAÇÃO, esta deverá ser restabelecida com materiais rigorosamente compactados, de acordo com instruções da FISCALIZAÇÃO.

A concretagem das fundações deverá ser feita sempre a seco. Não será permitida a concretagem em cavas inundadas.

Uma vez liberado o terreno de fundação, a CONTRATADA deverá ter condições para logo após proceder à execução da mesma, bem como ao ajustamento das tubulações, efetuando em seguida o reaterro da cava, até altura determinada pela FISCALIZAÇÃO, de modo a evitar a atuação de agentes do intemperismo no solo de fundação.

Quando a vala for aberta em rocha, o lastro será constituído de material de granulometria fina (areia de pó de pedra) perfeitamente adensada na espessura mínima de 0,20 m.

O assentamento da tubulação deverá ser executado com a bolsa voltada para o montante.

Não deverão ser assentes tubos defeituosos, devendo os mesmos ser vistoriados pela CONTRATADA juntamente com a FISCALIZAÇÃO, antes da colocação na vala.

A FISCALIZAÇÃO deverá exigir que a CONTRATADA realize testes de fumaça para um conjunto de juntas, devendo os mesmos ser realizados sob sua supervisão.

Antes de solicitar o Recebimento Técnico Provisório da obra a CONTRATADA deverá proceder à limpeza dos coletores e dos poços de visita, deixando a linha completamente desimpedida de lama, toco de madeira, restos de concreto e de todo e qualquer elemento que prejudique o escoamento.

Deverá ser ainda observada, no que couber, a Norma P-NB-37 da ABNT, relativa às obras de coletores de esgotos sanitários.

Tubos de Concreto

Nos trechos onde a camada de solo adequada para a sustentação da canalização estiver localizada a uma profundidade relativamente grande e que não torne aconselhável a substituição do terreno de fundação, serão utilizadas estacas, de modo a transmitir a carga da estrutura para a camada de solo de maior capacidade de carga.

As estacas utilizadas serão de eucalipto.

As recomendações contidas na Norma PNB-51, quando aplicáveis, são consideradas parte integrante desta Especificação. A adoção de normas específicas internacionais não mencionadas nesta Especificação deverá ser previamente aprovada pela FISCALIZAÇÃO.

Todas as estacas destinadas à cravação deverão ser previamente examinadas e aprovadas pela FISCALIZAÇÃO.

A cravação será executada por bate-estaca, cujo tipo e peso do martelo tenham sido aprovados pela FISCALIZAÇÃO.

Poderá ser usado martelo de gravidade; este deverá ter peso igual ao da estaca, ou maior, sendo neste caso, no máximo, igual a 1,5 vezes o peso da estaca.

Em qualquer caso, a altura de queda do martelo nunca deverá ser superior a 1,50 m.

O bate-estaca deve dispor de guias.

A locação dos eixos de estacas será feita pela CONTRATADA.

A tolerância máxima de diferença de locação das estacas será de 10% do diâmetro da estaca.

A tolerância máxima de diferença de inclinação das estacas, em relação à projetada, será de 1 cm por metro de estaca cravada.

Quando a natureza de cravação for tal que ocasione avarias na cabeça das estacas, as mesmas deverão ser protegidas por um anel de aço de tipo aprovado pela FISCALIZAÇÃO. Quando a área da cabeça de qualquer estaca for maior que o martelo, deverá ser usado um anel adequado para distribuir uniformemente o golpe, evitando-se desse modo, tanto quanto possível, a tendência de rachar ou fragmentar a estaca.

Durante a cravação das estacas, deverá ser usado um coxim adequado entre o cabeçote e a cabeça da estaca. A espessura do coxim deverá variar em função do bate-estaca e da resistência encontrada na cravação. Quando necessário deverá ser usado um coxim adicional. Os coxins deverão ser inspecionados regularmente, não devendo ser permitido o emprego de coxins que tenham perdido sua forma inicial e sua consistência natural.

Em função do tipo de equipamento de cravação a ser empregado, peso de martelo, do capacete, e da estaca, será determinada pela FISCALIZAÇÃO a "nega" admissível, a ser obedecida pela CONTRATADA.

No bate-estaca de queda livre, durante a determinação da "nega", o martelo deverá ter altura de queda de 1,00 m.

Deverão ser tomadas precauções no sentido de se evitar a ruptura da estaca, ao atingir qualquer obstáculo que torne difícil a sua penetração.

Não poderão ser utilizadas estacas de madeira não tratada a não ser que a cabeça esteja permanentemente abaixo do nível da água.

Sobre as estacas cravadas será executada uma laje de concreto sobre a qual será executada o berço para assentamento da tubulação.

4.10.2 - Assentamento de Tubulações de PVC com Junta Elástica

Para sua montagem, observar o seguinte preceito:

- a) limpar cuidadosamente com estopa o interior da bolsa e o exterior da ponta;
- b) introduzir o anel de borracha no sulco da bolsa;
- c) aplicar o lubrificante recomendado pela fábrica, glicerina, água de sabão de coco, ou outro aprovado pela FISCALIZAÇÃO, no anel de borracha e na superfície externa da ponta. Não usar óleo mineral ou graxa;
- d) introduzir a ponta chanfrada do tubo até o fundo da bolsa; fazer uma marca no tubo e depois recuar 10 mm.

4.10.3 - Montagem e Assentamento de Tubulações de Ferro Fundido

Para efeito destas especificações, entende-se por MONTAGEM o acoplamento de tubos, conexões, peças especiais e acessórios que constituem uma linha. Caso essa linha funcione enterrada em solo, exigindo prévia escavação de valas, em cujo fundo irá se apoiar, direta ou indiretamente, tal acoplamento é referido como ASSENTAMENTO.

Montagem ou assentamento só poderá efetivar-se depois que, mediante cuidadosa vistoria, houver sido verificado estarem os tubos, conexões, peças e demais elementos limpos e isentos de defeito.

A tubulação será alinhada e nivelada de acordo com o projeto, não se admitindo, em trechos retilíneos, deflexões nas juntas.

Sempre que se interromper o trabalho de montagem ou de assentamento, as extremidades abertas dos tubos deverão ser tamponadas, a fim de evitar a entrada de elementos estranhos.

O assentamento dos tubos deverá processar-se no menor tempo possível após a consolidação do leito que suportará a tubulação.

Os tubos a assentar deverão apoiar-se em toda a extensão da sua geratriz inferior.

Deverão ser utilizados dispositivos que permitam a remoção de material estranho que, durante o assentamento, tenha atingido o interior dos tubos assentados.

Concluído o assentamento da tubulação, deverá ser efetuado pela firma executora, na presença da FISCALIZAÇÃO, o ensaio daquela linha ou trecho de linha, no que se refere à sua estabilidade (defeito ou avaria) e a sua estanqueidade (imperfeição nas juntas).

A FISCALIZAÇÃO definirá a extensão de tubulação a ensaiar, em função do seu perfil longitudinal, de suas interligações, das condições locais de tráfego, etc.

Devem-se tomar precauções para que o ensaio não provoque o deslocamento da tubulação assentada. Para isso recorrer-se-á a aterro parcial, em que só as juntas fiquem aparentes.

Cada extremidade de trecho de ferro fundido a testar será fechada por um flange cego, provido de um pequeno registro de gaveta, cuja geratriz inferior interna deverá coincidir com a geratriz inferior interna da tubulação. Para tubulações de ponta e bolsa serão necessárias peças de extremidades de bolsas e flange (EBF) e de ponta e flange (EPF).

Na extremidade mais baixa do trecho, o flange cego será montado com o registro para baixo, na mais alta, o registro ficará para cima.

Antes do teste, a tubulação será cheia com água e mantida cheia durante tempo suficiente para saturação do revestimento de cimento. A água será injetada na tubulação através do registro da extremidade mais baixa do trecho, de forma que o ar seja empurrado para o exterior através do registro de cima.

Uma vez completados o enchimento do trecho e a extremidade do ar, o registro de cima será fechado e a pressão da água elevada gradativamente, até o valor de ensaio, por meio de uma bomba manual alimentada por caixa de cimento-amianto contendo água potável.

A cada elevação gradual de pressão, deverão examinar-se juntas, ancoragens e condições da tubulação. Ocorrências de chuvas determinarão a suspensão do ensaio.

A pressão de ensaio será 50% superior à pressão de trabalho da tubulação a testar. Em nenhum caso a pressão de ensaio excederá a admitida para o cálculo das ancoragens.

A pressão será controlada mediante dois manômetros, o mais robusto diretamente ligado à linha de pressão, e o mais sensível protegido dos choques do pistão da bomba por registro de esfera ou outros dispositivo de fechamento rápido, que só será aberto quando a bomba estiver parada.

O ensaio de estabilidade durará no mínimo uma hora. A FISCALIZAÇÃO estabelecerá a duração do ensaio de estanqueidade, em função do diâmetro da tubulação, do número de juntas do trecho e da pressão de ensaio adotada.

Os defeitos observados serão imediatamente corrigidos pela CONTRATADA, após o que será feito novo ensaio; uma vez aprovado o assentamento, a FISCALIZAÇÃO autorizará o reaterro da vala.

A tubulação assentada será mantida na posição correta, iniciando-se o reaterro e compactação simultaneamente em ambos os lados.

Qualquer linha somente será considerada terminada e entregue, quando todos os seus componentes estiverem em sua posição final de instalação, os resultados dos testes regulamentares de qualidade e funcionamento houverem sido favoráveis à aceitação do serviço, e a CONTRATANTE houver dado a este sua aprovação formal.

Os pilares para travessias serão constituídos de sapata, pilar propriamente dito e berço de apoio, sendo este um alargamento da parte superior, dotado de calha, na qual se apoiará o tubo.

A forma da calha deve assegurar que pelo menos 1/4 (um quarto) do perímetro da seção transversal do tubo ficará em contato com o berço (contato mínimo: arco de 90°).

A calha em que o tubo se apoiará deve receber uma camada de betume.

O berço de apoio deve ser dotado de chumbadores engastados no concreto de suas abas.

O tubo será preso à calha do berço de apoio mediante uma braçadeira, a qual será fixada aos chumbadores das abas do berço por meio de porcas. Entre a braçadeira e o tubo deve ser colocado um anel neoprene.

As ligações entre os tubos e peças especiais serão feitas por juntas elásticas, juntas flexíveis, ou juntas flangeadas.

Antes da execução de junta elástica, a bolsa será limpa, removendo-se completamente todo o material estranho, ou excesso de revestimento na ranhura que irá receber o anel de borracha. As pontas serão limpas em todo o perímetro, na distancia recomendada para penetração na bolsa, sendo removida qualquer irregularidade de acabamento ou excesso de revestimento. As bordas externas não deverão apresentar arestas vivas.

Quando o tubo for cortado no campo, a ponta será convenientemente chanfrada, com eletrodo de carvão, a arco elétrico, ou com equipamento mecânico de corte.

Os anéis de borracha deverão ser colocados com a face vazada voltada para dentro do tubo, sendo a posição correta verificada com o auxílio de ferramenta apropriada.

Após a aplicação do lubrificante adequado e verificação de perfeito ajuste em todo o perímetro do anel, a ponta será introduzida com pressão uniforme até atingir o fundo da bolsa, recuando-se o tubo no máximo 10 milímetros, a fim de permitir a deflexão da junta dentro das tolerâncias normalizadas.

Para os fins destas especificações, consideram-se flexíveis os acompanhamentos efetuados entre peças, os quais, garantindo vedação, conservam a descontinuidade entre elas, facilitando a desmontagem da tubulação. Tais juntas serão do tipo "Gibault" ou "Straub". Os desenhos do projeto definem a sua localização.

Os extremos dos tubos serão isentos de materiais estranhos; tais extremidades serão pintadas com uma solução de 150 cm³ de sabão granulado em 4 litros de água, antes de se inserirem as peças de vedação e os demais componentes da junta.

Para montagem com junta flangeada deverá ser observado que o plano de face do flange fixo esteja perpendicular ao eixo da peça. O plano vertical que contiver o eixo da peça deverá passar pelo meio da distância que separa os dois furos dos parafusos superiores. Esta condição deverá ser verificada com nível de bolha.

A colocação da arruela entre dois flanges a acoplar deve ser cuidadosa, a fim de se evitar deslocamento para o interior da tabulação no momento da montagem.

Os parafusos devem ser apertados gradual e sucessivamente, de forma que os de ordem par na sequência do aperto gradual fiquem diametralmente opostos aos de ordem ímpar, visando sempre a distribuir os esforços o mais uniformemente possível ao longo da furação do flange.

Todos os parafusos, flanges e equipamentos especiais enterrados deverão ser revestidos extremamente com esmalte betuminoso, com uma espessura mínima de 1/8", conforme a Norma AWWA-C203.

O revestimento da tabulação de ferro dúctil, no campo, restringir-se-á exclusivamente a execução de pequenos reparos tanto no revestimento externo como no interno. A necessidade destes reparos poderá ser proveniente de defeitos de fabricação ou de dano no manuseio ou corte da tabulação.

Os reparos no revestimento externo devem ser feitos com esmalte betuminoso a base de alcatrão de hulha, ou asfalto, e em conformidade com as especificações do fabricante.

Os reparos no revestimento interno deverão ser feitos com argamassa de cimento e areia, numa consistência tal que minimize a segregação da areia.

Os reparos devem ser feitos removendo-se o revestimento interno da área danificada, até atingir a parede do tubo e umedecendo-se totalmente, inclusive a região adjacente, antes de aplicar a argamassa de cimento.

A camada de argamassa de cimento deve ser curada e acabada pela aplicação de pintura com material betuminoso ("seal coat").

Uma vez concluído o reparo, o revestimento reintegrado deverá continuar liso e completamente aderente à parede do tubo.

A argamassa para execução de revestimento e caixas de proteção de peças, bem como o concreto para blocos de ancoragem e outros serviços, deverão ser feitos sobre masseira, sendo proibida a execução de argamassa ou concreto sobre asfalto.

4.11 - PAVIMENTAÇÃO

Os serviços de pavimentação serão executados de acordo com as necessidades; devendo ao término dos trabalhos, os pavimentos, guias e sarjetas apresentarem-se com as mesmas características anteriores ou de projeto, salvo determinações da FISCALIZAÇÃO.

4.11.1 - Levantamento de Pavimentação

No caso de remoção da pavimentação, além das instruções peculiares a cada caso, a serem dadas oportunamente pela FISCALIZAÇÃO, deverá ser observado o seguinte:

- Nos casos de materiais aproveitáveis, estes serão retirados e arrumados em locais adequados;
- Quando houver necessidade de remoção de guias, a operação será realizada até o ponto de concordância com logradouros adjacentes. Antes de sua arrumação deverão ser limpos da massa de rejuntamento aderente;
- a largura máxima da faixa de pavimentação será igual a:
 - passeio: largura da escavação acrescida de 0,20 m;
 - leito carroçável: largura da escavação acrescida de 0,30 m para paralelepípedo, bloco de concreto ou asfalto;
- o comprimento será igual a :
 - redes coletoras de esgotos sanitários: medido pelo estaqueamento topográfico, descontando-se meia cava da singularidade de montante e meia cava da singularidade de jusante, quando ocorrerem;

- redes de abastecimento de água: medido pelo comprimento efetivamente executado;
- o entulho e os materiais não sujeitos a reaproveitamento de qualquer demolição ou remoção serão transportados pela CONTRATADA e levados a bota-fora escolhido pela FISCALIZAÇÃO, ou no caso de esta não se pronunciar, em locais a critério da CONTRATADA.

4.11.2 - Regularização de Superfícies

Nas vias de terra, com revestimento de cascalho, brita ou pedregulho, o revestimento deverá ser repostado com espessura igual à do pavimento existente, compactado e regularizado como motoniveladora.

Nos acessos às obras deverá ser feita regularização mecanizada e revestimento necessário, a critério da FISCALIZAÇÃO.

4.11.3 - Demolições de Pavimentos Cimentados

As demolições de pavimentos serão executadas obedecendo-se às locações, alinhamentos e dimensões definidas para as escavações, utilizando-se os meios compatíveis com a natureza do pavimento.

Os materiais não reaproveitáveis para a recomposição dos pavimentos, deverão ser separados e removidos de imediato para bota-fora, em local escolhido pela FISCALIZAÇÃO ou, no caso desta não se pronunciar, em locais a critério da CONTRATADA.

Os materiais reaproveitáveis deverão ser limpos e separados, dispostos convenientemente para posterior reaproveitamento.

4.11.4 - Demolição de Guias e Sarjetas

Além das instruções peculiares a cada caso, a serem dadas oportunamente pela FISCALIZAÇÃO, deverá ser observada esta especificação nos itens que se seguem.

Nos casos de materiais aproveitáveis, estes serão retirados e arrumados em locais adequados.

A remoção de guias e sarjetas, quando necessária, será realizada até o ponto de concordância com logradouros adjacentes. Antes de sua arrumação, deverão ser limpas da massa de rejuntamento aderente.

Os materiais não sujeitos a reaproveitamento serão transportados pela CONTRATADA e levados a bota-fora em local escolhido pela FISCALIZAÇÃO.

4.11.5 - Construção de Passeios Cimentados

A construção dos passeios deverá ser executada de modo que se obtenham as condições que se dividem fundamentalmente em dois tipos, a saber:

- Cimento comum: será de concreto de 210 kg de cimento por m³ de concreto na espessura mínima de 5 cm, com o acabamento de 2 cm de espessura de argamassa de cimento e areia.
- Com acabamento superior: deverão obedecer as características dos materiais existentes de forma a constituir o mais perfeitamente possível os passeios cimentados.

A espessura da camada de concreto da base deverá ser de no mínimo 8 cm, confeccionada com concreto de fck >100 kgf/cm², sobre terreno bem apiloado.

Quando do lançamento da argamassa, a base de concreto deverá estar limpa, isenta de poeira e outros materiais. Se a base estiver muito lisa, a critério da FISCALIZAÇÃO, deverá ser apiloada a fim de aumentar sua aderência.

As juntas de dilatação deverão ser colocadas de maneira a formar painéis e não deverão estar afastadas mais que 2 m.

Serão de tábuas de pinho com 10 mm de espessura e altura igual à espessura do piso.

4.11.6 - Recomposição de Pavimentos em Paralelepípedos ou Blocos de Concreto

A CONTRATADA deverá proceder à reposição, reconstrução e reparos de pavimentos em paralelepípedo ou bloco de concreto, empregando todos os meios e recursos (pessoal, matéria, equipamento e boa técnica) aptos a tornar o executado melhor, ou no mínimo, igual à obra removida, demolida ou rompida.

A execução de recomposição de pavimentos danificados pela abertura das valas nas ruas e avenidas será constituída de um leito de areia, sobre o qual serão assentados os pavimentos com rejuntamento de areia ou asfalto, de acordo com o tipo existente no trecho.

A FISCALIZAÇÃO pode solicitar, a seu critério, ensaios efetuados por firma especializada para confirmação da compactação do aterro e das espessuras e resistência das camadas do pavimento recomposto.

O pavimento recomposto deverá concordar perfeitamente com o existente, sem aparecer marcas de vala.

4.11.7 - Assentamento de Guias

A construção das guias de concreto deverá ser executada de acordo com as respectivas instruções de execução vigentes na Prefeitura Municipal de Piracicaba ou SEMAE.

4.11.7.1 - Objetivo

O assentamento de guias de concreto consistirá dos seguintes serviços:

- execução de base de concreto;
- assentamento de guias;
- encostamento de terra;

4.11.7.2 - Execução de Base

As guias serão assentes sobre uma base de concreto com largura de 30 cm e espessura uniforme de 10 cm.

Nos casos de guias e sarjetas executadas concomitantemente, a base de concreto deve ter largura tal que abranja inclusive a da sarjeta.

A resistência mínima do concreto no ensaio a compressão simples, a 28 dias de idade, deverá ser de 150 kg/cm².

O concreto deverá ter consistência suficiente para assegurar as guias um assentamento estável, ainda antes do endurecimento.

O concreto deverá ser contido lateralmente por meio de formas de madeira assentadas em conformidade com os alinhamentos e perfis do projeto.

Depois de umedecido ligeiramente o terreno de fundação, o concreto deverá ser lançado e apiloado convenientemente de modo a não deixar vazios.

4.11.7.3 - Assentamento de Guias

O assentamento de guias deverá ser feito antes de decorrida uma hora do lançamento do concreto na forma.

As guias serão escoradas, nas juntas, por meio de blocos de concreto (bolas) com a mesma resistência da base.

As juntas serão tomadas com argamassa de cimento e areia no traço 1:3. A face exposta da junta será dividida ao meio por um friso de aproximadamente 3 mm de diâmetro, normal ao plano do piso.

4.11.7.4 - Encostamento de Terra

A faixa de 1(um) metro contígua às guias deverá ser aterrada com material de boa qualidade.

O aterro deverá ser feito em camadas paralelas de 15 cm, compactadas com soquetes manuais com peso mínimo de 10 quilos e seção não superior a 20 x 20 cm.

4.11.8 - Especificação Técnica de Construção de Sarjetas

A construção de sarjetas de concreto deverá ser executada de acordo com as instruções de execução vigente na Prefeitura Municipal de Piracicaba.

4.11.8.1 - Objetivo

A reconstrução de sarjetas de concreto consistirá nos seguintes serviços:

- execução da base de concreto;
- formas;
- preparo, lançamento e acabamento do concreto;
- juntas.

4.11.8.2 - Execução da Base

A base sobre a qual será executada a sarjeta será de concreto de cimento de 10 (dez) centímetros de espessura uniforme e da mesma largura prevista para a sarjeta.

A resistência mínima do concreto no ensaio a compressão simples, a 28 dias de idade, deverá ser de 150 kg/cm².

O concreto deverá ter consistência suficiente para assegurar as sarjetas um assentamento estável, ainda antes do endurecimento.

O concreto deverá ser contido lateralmente por meio de formas de madeira assentadas em conformidade com os alinhamentos e perfis do projeto.

Depois de umedecido ligeiramente o terreno de fundação, o concreto deverá ser lançado e apiloado convenientemente e de modo a não deixar vazios.

4.11.8.3 - Formas

Para fazer face aos esforços laterais, as formas devem ser feitas com pranchas de 3,8 cm (1.1/2 polegadas), mais ou menos, e 3 m de comprimento. Nos trechos em curva, essa espessura poderá ser reduzida.

Essas pranchas deverão ser firmemente fixadas e travadas, de forma a impedir a sua movimentação.

As pranchas deverão ser assentadas em cotas que assegurem a superfície da sarjeta um caimento de 10% (dez por cento).

4.11.8.4 - Preparo, Lançamento e Acabamento do Concreto

A resistência mínima do concreto no ensaio a compressão simples, a 28 dias de idade, deverá ser de 250 kg/cm².

O concreto deverá ter plasticidade e umidade tais que possa ser facilmente lançado nas formas, onde, convenientemente apiloado e alisado, deverá constituir uma massa compacta sem buracos ou ninhos.

A mistura deverá ser executada por processos mecânicos.

Antes do lançamento do concreto, devem ser umedecidas a base e as formas.

Nas formas, o concreto deve ser convenientemente apilado, de modo a bem se adensar sem vazios e falhas. Junto às paredes das formas, deverá ser usada uma ferramenta do tipo de uma colher de pedreiro, com cabo longo, que, ao mesmo tempo em que apiloa, afasta de junto das paredes as pedras maiores, produzindo superfícies uniformes e lisas.

Após o adensamento, a superfície da sarjeta deverá ser modelada com gabarito e acabada com auxílio de desempenadeiras de madeira, até apresentar uma superfície lisa e uniforme.

Quando o pavimento for asfáltico, a aresta da sarjeta deverá ser chanfrada num plano, formando um ângulo de 45° com a superfície.

4.11.8.5 - Juntas

As juntas serão do tipo "seção enfraquecida", com espaçamento de 4 a 6 m.

A altura das juntas deverá estar compreendida entre 1/3 e 1/4 da espessura da sarjeta e sua largura não deverá exceder a 1 cm.

Após o endurecimento do concreto, as juntas deverão ser perfeitamente limpas com escova de aço ou jato de ar e enchidas com mistura asfáltica "a quente", composta de cimento asfáltico de penetração 50/60 e cimento Portland, na proporção em peso de 1:1.

4.11.8.6 - Controle Tecnológico

Durante a concretagem, deverão ser moldados 2 (dois) corpos para cada 200 (duzentos) metros lineares de sarjeta e ensaiados.

4.11.8.7 - Aceitação e Rejeição

Se a resistência for inferior a 250 kg/cm², mas igual ou superior a 220 kg/cm², as sarjetas serão aceitas, porém pagas com desconto.

4.11.9 - Construção de Pavimentos Asfálticos

A construção de pavimentos asfálticos deverá ser executada de acordo com as respectivas instruções vigentes na Prefeitura Municipal de Piracicaba ou, na falta desta, de acordo com as normas do DER.

BASE DE MACADAME HIDRÁULICO

A. OBJETIVO

O preparo da base de macadame hidráulico consistirá das seguintes operações:

- camada de isolamento;
- esparrame do agregado graúdo;
- compressão da camada de agregado graúdo;
- esparrame, compressão e varredura do material de enchimento;
- irrigação;
- compressão final.

B. CAMADA DE ISOLAMENTO

Sempre que o material do sub-leito tiver mais de 35% em peso passando na peneira nº 200, será executada, imediatamente antes do primeiro espalhamento de agregado graúdo para a base, em toda a largura do leito, uma camada de 3 a 5 cm de espessura após a compressão, com material satisfazendo a uma das faixas granulométricas indicadas no Quadro I, a seguir.

QUADRO I

PENEIRAS		% EM PESO PASSANDO	
POL	mm	A	B
3/4	19,1	100	-
1/2	12,7	80-100	-
3/8	9,5	70-100	-
nº 4	4,8	45-100	100
nº 10	2,0	25-65	55-100
nº 40	0,42	10-30	25-100
nº 200	0,074	0-8	0-12

NOTA: O "Índice de Plasticidade (IP)" da fração que passa na peneira nº 40 deve ser inferior a 2.

O material deverá ser comprimido com rolo de 10 a 12 toneladas e acertado superficialmente, de modo a conformar-se à seção transversal do projeto, antes da distribuição da primeira camada de agregado.

C. ESPARRAME DO AGREGADO GRAÚDO

C.1 - CONTENÇÃO LATERAL DA BASE

Quando a execução for feita em meia pista ou não houver contenção lateral, serão usadas formas de madeira (de espessura mínima de 5 cm) ou metálicas, de altura suficiente para a retenção do material solto, assentadas em conformidade com os alinhamentos e perfis de projeto, de forma a não poder deslocar-se.

C.2 - ESPARRAME DO AGREGADO GRAÚDO

O agregado graúdo, na quantidade necessária, será esparramado sobre o leito em uma camada de espessura uniforme, que não deverá ser superior a 10 cm, depois de compactada.

O esparrame deverá ser feito de modo que não haja segregação das partículas de agregado por tamanho.

Os fragmentos alongados, lamelares, ou de tamanho excessivo, visíveis na superfície do agregado esparramado, deverão ser removidos.

Após o esparrame do agregado, será feita a verificação da superfície por meio de cordéis ou gabaritos cujo bordo longitudinal inferior tenha a forma do contorno transversal da base concluída, sendo então executado acerto manual da base, com utilização de garfos e pás, corrigindo-se os pontos com excesso ou deficiência de material. Na correção de depressões de pequena profundidade, é vedada a utilização de brita miúda, devendo ser usado material de granulometria idêntica a da base.

D. COMPRESSÃO DE CAMADA DE AGREGADO GRAÚDO

A compressão inicial deve ser feita em toda a largura da faixa, com rolo de 3 rodas lisas, de 10 a 12 toneladas, em marcha lenta, a velocidade de 30 a 40 m por minuto.

Nos trechos retilíneos, a compressão deve progredir dos bordos para eixo e, nas curvas, do bordo mais baixo para o mais alto, sempre paralelamente ao eixo longitudinal.

Em cada deslocamento do rolo compressor, a faixa anteriormente comprimida deve ser recoberta de, no mínimo, metade da largura da roda traseira do rolo. As manobras do rolo devem ser feitas sempre fora do trecho em compressão.

O rolo deve dar duas passagens preliminares, cobrindo todo o trecho, fazendo-se então nova verificação dos greides longitudinais e transversais e as necessárias correções iniciando-se, então, a partir dos bordos, a compressão propriamente dita.

A operação de compressão deve prosseguir até que se consiga um bom entrosamento do agregado graúdo, que deixa de formar onda diante do rolo.

Nos lugares inacessíveis ao compressor ou onde seu emprego não for recomendável, o agregado deverá ser apiloado por meio de soquetes que produzam compactação equivalente a do compressor.

Quando o agregado for suportado lateralmente por escora de terra, ou por acostamento, a rolagem deverá ser iniciada ao longo das juntas, de modo que a roda traseira cubra porções iguais do acostamento e da base, marchando o compressor para diante e para trás até que o material da base do acostamento se tornem firmemente comprimidos um de encontro ao outro.

Depois da rolagem, a uniformidade da espessura da camada deverá ser verificada pela FISCALIZAÇÃO por meio de tantos furos quantos forem julgados necessários, locados e abertos conforme for determinado.

A abertura e o preenchimento dos furos para a verificação da uniforme da espessura deverão ser feitos pela firma CONTRATADA, a sua custa, e conforme a FISCALIZAÇÃO determinar.

E. ESPARRAME, COMPRESSÃO E VARREDURA DO MATERIAL DE ENCHIMENTO

O material de enchimento deverá, a seguir, ser gradativamente esparramado por meios mecânicos ou manuais em camadas finas e varrido de forma a não impedir o contato do rolo compressor com o agregado graúdo.

E vedada a descarga do material de enchimento em pilhas sobre o agregado graúdo.

O esparrame e varredura por meio de vassouras manuais ou mecânicas do agregado miúdo, acompanhado de rolagem, prosseguirão até que não se consiga, a seco, mais penetração do material de enchimento nos vazios do agregado graúdo.

Para verificar se o enchimento a seco é satisfatório, bate-se na base com um cabo de ferramenta e verifica-se nos interstícios superficiais, entre a brita graúda, antes fechados, se aparecem pequenos orifícios, caso em que deve prosseguir ao enchimento a seco, a não ser que haja esmagamento excessivo.

F. IRRIGAÇÃO

Deverá então ser procedida a irrigação da base, ao mesmo tempo em que se espalha material de enchimento adicional e se continua com as operações de varredura, sucessivamente, até não se conseguir mais penetração do material de enchimento nos vazios do agregado graúdo.

G. COMPRESSÃO FINAL

Terminadas as operações de irrigação, esparrame de material de enchimento e varredura, espera-se que a camada esteja suficientemente seca para evitar aderência de material ao rolo, e inicia-se a compressão final, das bordas para o eixo, da forma anteriormente descrita.

A compressão deve ser suspensa quando desaparecerem as ondulações na frente do rolo e o macadame se encontrar completamente firme.

O resultado do enchimento final poderá ainda ser verificado pela retirada, de uma pedra da base; se a superfície descoberta ficar contínua e definida pela forma da pedra retirada, o enchimento é satisfatório.

H. EXECUÇÃO EM CAMADAS

No caso da base ser composta por mais de uma camada, conforme o projeto estabeleça, construir-se-á cada uma de acordo com as prescrições da presente instrução.

I. COMPRESSÃO COM VIBRAÇÃO

E permitido o emprego de compressão com vibração, principalmente para facilitar a operação de enchimento, desde que adotadas as precauções devidas.

O material de enchimento deve ser aplicado em quantidade inicial da ordem de 50 a 75% do total, e o restante em uma ou duas aplicações. O número de passagens do rolo vibratório deve ser limitado pelo perigo de deslocar o agregado graúdo já entrosado.

J. RECONSTRUÇÃO DE TRECHOS DEFEITUOSOS

Nos pontos ou trechos onde, a critério da FISCALIZAÇÃO, o serviço se apresentar com defeitos, o material deverá ser removido e a base será reconstruída como se fosse uma base nova.

BASE DE CONCRETO MAGRO

A. OBJETIVO

A presente instrução determina a maneira pela qual deverão ser executadas as bases de concreto magro.

B. MATERIAIS

Todos os materiais componentes do concreto deverão satisfazer às Especificações em vigor.

O concreto deverá ser dosado de modo a garantir:

- resistência à compressão aos 28 dias de idade compreendida entre 120 e 160 Kg/cm²;
- percentagem em peso de agregado miúdo na mistura igual ou inferior a 40%;
- diâmetro máximo do agregado graúdo igual ou inferior a 50 mm;
- trabalhabilidade adequada ao processo construtivo, não devendo segregar no transporte, lançamento ou adensamento.

C. EQUIPAMENTO

O equipamento mínimo para a execução de bases de concreto magro será constituído por:

- dois (2) vibradores de imersão;
- uma (1) placa vibradora;
- uma (1) betoneira, ou conjunto de betoneiras com capacidade mínima de 15 m³/hora
- pequenas ferramentas, tais como, enxadas, pás, garfos, régua etc.

Será dispensada a betoneira sempre que o concreto for do tipo "pré-misturado" e fornecido na obra por caminhão-betoneira, ou basculante (para menos de 30 minutos de transporte).

D. EXECUÇÃO

A base de concreto será executada sobre sub-base de macadame hidráulico com as respectivas espessuras fixadas pelo projeto.

O espalhamento do concreto magro será executado manualmente com ferramentas de mão, tais como, pás, enxadas, etc., evitando-se sempre a segregação dos materiais. O concreto deverá ser distribuído com ligeiro excesso por toda a largura da faixa em

execução de modo que após as operações de adensamento, seja obtida em qualquer ponto do pavimento a espessura do projeto.

Antes do lançamento do concreto, a superfície do macadame hidráulico deverá ser umedecida ou impermeabilizante com pintura asfáltica.

Logo após o espalhamento será iniciado o adensamento por meio dos vibradores de imersão.

Uma vez adensada, a superfície deverá ser regularizada, corrigindo-se quaisquer depressões ou deficiências de espessura com concreto recém-misturado.

Concluídas as operações de regularização e comprovada a espessura de projeto em todo o trecho em construção, a superfície será ligeiramente alisada e revibrada com auxílio de placas ou régua vibrantes. Nesta operação poderão ser utilizados rolos lisos.

O tempo decorrido desde o lançamento do concreto até o fim da operação descrita no item anterior, não deverá exceder a 2 (duas) horas.

Terminadas as operações de adensamento, a superfície do concreto deverá ser protegida para a cura adequada do concreto, a fim de evitar a evaporação da água de amassamento. Esta proteção será feita por meio de pintura impermeabilizante com asfaltos diluídos na razão de 0,8 a 1,0 litro por metro quadrado, ou produto químico líquido para formação de película impermeabilizante com asfaltos diluídos na razão 0,8 a 1,0 litro por metro quadrado, ou produto químico líquido para formação de película impermeabilizante na quantidade especificada pelo fabricante.

Caso não seja executada a proteção e cura por meio de pintura impermeabilizante, a superfície do concreto deverá ser mantida constantemente úmida, por período mínimo de três (3) dias.

Não será permitido o tráfego de veículos antes de findar os três (3) dias de cura. Após a cura, não sendo executado imediatamente o revestimento, o tráfego só será permitido mediante autorização da FISCALIZAÇÃO.

IMPRIMAÇÃO IMPERMEABILIZANTE BETUMINOSA

A. OBJETIVO

A imprimação impermeabilizante betuminosa consistirá na aplicação de material betuminoso de baixa viscosidade, diretamente sobre a superfície previamente preparada de uma sub-base ou base constituída de macadame hidráulico, solo estabilizado, solo melhorado com cimento ou solo-cimento, que irá receber um revestimento betuminoso.

A imprimação deverá obedecer às seguintes operações:

B. DESCRIÇÃO

- varredura e limpeza da superfície;
- secagem da superfície;
- distribuição do material betuminoso;
- repouso da imprimação;
- esparrame de agregado miúdo (quando necessário).

C. MATERIAIS

C.1 - MATERIAL BETUMINOSO

O material betuminoso, para efeito da presente instrução, deverá ser, a critério da FISCALIZAÇÃO, asfalto "cut-back" tipos "MC-O" ou MC-1 e emulsões catiônicas.

O material betuminoso referido deverá estar isento de água e obedecer respectivamente as instruções vigentes na Prefeitura Municipal de Piracicaba para pavimentação.

C.2 - AGREGADO MIÚDO

O agregado miúdo, quando usado, deverá ser pedrisco com 100% de material passando na peneira nº 4 (4,76 mm) e isento de substâncias nocivas e impurezas.

D. EQUIPAMENTO

O equipamento necessário para a execução de imprimação impermeabilizante betuminosa deverá consistir de vassourões manuais ou vassoura mecânica, equipamento para aquecimento de material betuminoso sob pressão e distribuidor manual de material betuminoso.

D.1 - VASSOURÕES MANUAIS

Deverão ser número suficiente para o bom andamento dos serviços e ter os fios suficientemente duros para varrer a superfície sem cortá-la.

D.2 - VASSOURA MECÂNICA

Deverá ser construída de modo que a vassoura possa ser regulada e fixada em relação à superfície a ser varrida, e possa varrê-la perfeitamente sem cortá-la ou danificá-la de qualquer maneira.

D.3 - EQUIPAMENTO PARA AQUECIMENTO DE MATERIAL BETUMINOSO

Deverá ser tal que aqueça e mantenha o material betuminoso de maneira que satisfaça aos requisitos dessa instrução; deverá ser provido de pelo menos um termômetro, sensível a 1 °C, para determinação das temperaturas do material betuminoso.

D.4 - DISTRIBUIDOR DE MATERIAL BETUMINOSO SOB PRESSÃO

Deverá ser equipado com aros pneumáticos, e ter sido projetado a funcionar de maneira que distribua o material betuminoso em jato uniforme, sem falhas, na quantidade e entre os limites de temperatura estabelecidos pela instrução.

D.5 - DISTRIBUIDOR MANUAL DE MATERIAL BETUMINOSO

Será a mangueira apropriada do distribuidor de material betuminoso sob pressão.

E. CONSTRUÇÃO

E.1 - VARREDURA E LIMPEZA DA SUPERFÍCIE

A varredura da superfície a ser imprimada deverá ser feita com vassourões manuais ou vassoura mecânica especificada e de modo que remova completamente toda terra, poeira e outros materiais estranhos.

Quando a superfície a ser imprimada for constituída de macadame hidráulico, a varredura deverá prosseguir até que os fragmentos de pedras entrosados, que compõem o macadame, sejam descobertos e limpos, mas não desalojados.

A limpeza deverá ser feita com tempo suficiente para permitir que a superfície seque perfeitamente antes da aplicação do material betuminoso, no caso de serem aplicados MCs.

O material removido pela limpeza terá o destino que a FISCALIZAÇÃO determinar.

E.2 - DISTRIBUIÇÃO DO MATERIAL BETUMINOSO

O material betuminoso deverá ser aplicado por um distribuidor, sob pressão, nos limites de temperatura de aplicação especificados nas instruções vigentes na Prefeitura Municipal de Piracicaba para pavimentação e na razão de 1 (um) a 1,5 litros por metro quadrado, conforme a FISCALIZAÇÃO determinar.

Deverá ser feita nova aplicação de material betuminoso nos lugares onde, a juízo da FISCALIZAÇÃO, houver deficiência dele.

E.3 - REPOUSO DA IMPRIMAÇÃO

Depois de aplicada, a imprimação deverá permanecer em repouso durante o período de 24 horas pelo menos, para o caso dos MCs.

Esse período poderá ser aumentado pela FISCALIZAÇÃO em tempo frio.

A superfície imprimida deverá ser conservada em perfeitas condições até que seja colocado o revestimento.

E.4 - ESPARRAME DE AGREGADO MIÚDO

Sobre os lugares onde houver excesso de material betuminoso, deverá ser esparramado agregado miúdo especificado, conforme a FISCALIZAÇÃO determinar, antes de ser colocado o revestimento.

IMPRIMAÇÃO LIGANTE BETUMINOSA

A. OBJETIVO

A imprimação ligante betuminosa consistirá na aplicação de material betuminoso diretamente sobre uma superfície betuminosa ou de concreto já existente, para assegurar sua perfeita ligação com um novo revestimento betuminoso.

B. DESCRIÇÃO

A imprimação ligante deverá obedecer às seguintes operações:

- varredura e limpeza da superfície;
- secagem da superfície;
- distribuição do material betuminoso;
- repouso da imprimação.

C. MATERIAIS

C.1 - MATERIAL BETUMINOSO

O material betuminoso, para efeito da presente instrução, deve ser, a critério da FISCALIZAÇÃO, asfalto recortado (cut-back) dos tipos RC-0, RC-1, RC-2, RC-3, RC-4, ou emulsão asfáltica de cura rápida.

O material betuminoso referido deverá estar isento de água e obedecer as instruções da Prefeitura Municipal de Piracicaba.

D. EQUIPAMENTOS

A aparelhagem necessária à execução da imprimação ligante betuminosa deverá consistir de vassourões manuais ou vassoura mecânica, equipamento para aquecimento de material betuminoso, distribuidor de material betuminoso sob pressão e distribuidor manual de material betuminoso.

D.1 - VASSOURAS MANUAIS

Deverão ser em número suficiente para o bom andamento dos serviços e ter os fios suficientemente duros para varrer a superfície sem cortá-la.

D.2 - VASSOURA MECÂNICA

Deverá ser construída de modo que a vassoura possa ser regulada e fixada em relação à superfície será varrida e possa varrê-la perfeitamente, sem cortá-la ou danificá-la de qualquer maneira.

D.3 - EQUIPAMENTO PARA AQUECIMENTO DO MATERIAL BETUMINOSO

Deverá ser tal que aqueça e mantenha o material betuminoso de maneira que satisfaça aos requisitos desta instrução. Deverá ser provido de pelo menos um termômetro, sensível a 1°C para determinação das temperaturas do material betuminoso.

D.4 - DISTRIBUIDOR DO MATERIAL BETUMINOSO SOB PRESSÃO

Deverá ser equipado com aros pneumáticos e ter sido projetado a funcionar de maneira que distribua o material betuminoso em jato uniforme, sem falhas, na quantidade e entre os limites de temperatura estabelecidos nesta instrução.

D.5 - DISTRIBUIDOR MANUAL DE MATERIAL BETUMINOSO

Será a mangueira apropriada do distribuidor de material betuminoso

E. CONSTRUÇÃO

E.1 - VARREDURA E LIMPEZA DA SUPERFÍCIE

A varredura da superfície a ser imprimada deverá ser feita com vassourões manuais ou vassoura mecânica especificadas e,

de modo que remova completamente toda a terra, poeira e outros materiais estranhos.

O material removido pela limpeza terá o destino que a FISCALIZAÇÃO determinar.

E.2 - DISTRIBUIÇÃO DO MATERIAL BETUMINOSO

O material betuminoso deverá ser aplicado por um distribuidor sob pressão, nos limites de temperatura de aplicação especificados nas instruções vigentes na Prefeitura Municipal de Piracicaba e na razão de 0,5 a 1,2 litros por metro quadrado, conforme a FISCALIZAÇÃO determinar.

Deverá ser feita nova aplicação de material betuminoso com o distribuidor manual nos lugares onde, a juízo da FISCALIZAÇÃO houver deficiência dele.

E.3 - REPOUSO DA IMPRIMAÇÃO

Depois de aplicada, a imprimação deverá permanecer em repouso até que seque e endureça suficientemente para receber o revestimento.

A superfície imprimada deverá ser conservada em perfeitas condições, até que seja colocado o revestimento.

E.4 - SECAGEM DA SUPERFÍCIE

Quando o material betuminoso for asfalto recortado, sua aplicação só poderá ser feita quando a superfície a ser imprimada estiver completamente seca.

REVESTIMENTO DE CONCRETO ASFÁLTICO USINADO A QUENTE

A. OBJETIVO

Esta Instrução descreve o processo de execução de camada de concreto asfáltico usinado a quente, empregado exclusivamente como superfície de rolamento.

B. DESCRIÇÃO

O revestimento em concreto asfáltico consistirá de uma camada de mistura íntima, devidamente dosada e usinada a quente, constituída de agregado mineral graduado e material betuminoso, esparramado e comprimido a quente.

O processo de construção obedecerá as seguintes operações:

- preparo dos materiais;
- dosagem da mistura;
- preparo da mistura betuminosa;
- pintura das superfícies de contato;
- transporte da mistura betuminosa;
- esparrame, compressão e acabamento.

C. MATERIAIS

C.1 - AGREGADO MINERAL

Para efeito da presente instrução será constituído de uma mistura de pedra britada, pó de pedra, areia e "filler" e deverá apresentar conforme for determinado no projeto a seguinte graduação:

DESIGNAÇÃO DAS PENEIRAS		PORCENTAGEM DO MATERIAL QUE PASSA	
ABERTURA		GRANULOMETRIA	
ASTM	mm	A	B
3/4"	19,1	100	-
1/2"	12,7	95 - 100	100
3/8"	9,52	-	92 - 100
nº 4	4,76	60 - 80	74 - 90
nº 8	2,38	44 - 60	60 - 80
nº 40	0,42	25 - 35	30 - 50
nº 80	0,177	18 - 27	16 - 32
nº 200	0,074	6 - 12	6 - 12

NOTA: Para ambas as graduações, a fração retida entre qualquer par de peneiras não deverá ser inferior a 4% (quatro por cento) do total.

Pelo menos a metade da fração que passa na peneira nº 200 deverá ser constituída de "filler" calcário.

C.1.1 - Pedra Britada

A pedra britada deverá consistir de fragmentos angulares, limpos, duros, tenazes e isentos de fragmentos moles ou alterados, de fácil desintegração. Deverá apresentar boa adensividade.

C.1.2 - Areia

A areia deverá ser lavada e isenta de substâncias nocivas, tais como: argila, mica, matéria orgânica, etc.

C.1.3 - "Filler"

O "filler" deverá ser constituído de pó calcário, cimento "Portland" ou cal hidratada; ao ser empregado deverá estar perfeitamente seco e isento de grumos. Quando analisado granulometricamente, deverá apresentar:

DESIGNAÇÃO DAS PENEIRAS		PORCENTAGEM MÍNIMA DE MATERIAL QUE PASSA
ABERTURA		
ASTM	mm	
nº 30	0,59	100
nº 100	0,149	85
nº 200	0.074	65

C.2 - MATERIAL BETUMINOSO

O material betuminoso para efeito da presente instrução deverá ser o cimento asfáltico de penetração 50 - 60 ou 60 - 70 obtido pela refinação do petróleo e deverá obedecer as instruções vigentes na Prefeitura Municipal de Piracicaba.

Em casos especiais e a critério do Laboratório - de Assistência e Pesquisa (LAP), poderá ser utilizado ainda o cimento asfáltico de penetração 85 - 100, para tanto, a firma CONTRATADA deverá apresentar ao LAP, anteriormente a usinagem, o novo projeto da mistura, acompanhado da justificativa da mudança do tipo de ligante.

C.3 - DOSAGEM DA MISTURA BETUMINOSA E ESTABELECIMENTO DA FORMULA DE TRABALHO

Antes de iniciada a execução dos serviços, a firma CONTRATADA deverá encaminhar para exame e aprovação da FISCALIZAÇÃO o cálculo da mistura betuminosa, indicando o teor ótimo de ligante para a mistura agregados "filler" de acordo com o procedimento indicado pelo Método de Marshall.

D. EQUIPAMENTO

O equipamento para a execução dos serviços de revestimento de concreto asfáltico usinado a quente deverá consistir de: usina misturadora, veículos para transporte da mistura, acabadora, rolos compressores, termômetros, soquetes e pequenas ferramentas.

D.1 - USINA MISTURADORA

Poderá ser do tipo intermitente ou contínuo.

Deverá conter, além das partes fundamentais, os seguintes implementos:

- Silos frios em número correspondente ao número de agregados a serem empregados no preparo do concreto asfáltico, silo para "filler", dotado de dispositivo que assegure a dosagem correta deste material, depósitos de asfalto em número suficiente ao bom funcionamento da usina, sendo vedada a mistura de tipos de cimentos asfálticos de penetração diferentes.

D.2 - VEÍCULOS PARA TRANSPORTE DE MISTURA

Deverão ser caminhões basculantes de caçambas metálicas providos de lona para proteção da mistura.

D.3 - ACABADORA

Deverá ser automotora, promover a distribuição de qualquer tipo de mistura betuminosa na espessura e largura desejadas, nivelar e possibilitar uma superfície de rolamento lisa, suave e sem ondulações, com uma densidade uniforme em toda sua extensão.

D.4 - ROLOS COMPRESSORES

Deverão ser automotores de 2 (duas) rodas lisas em tandem, com peso compreendido entre 5 e 8 toneladas.

Rolos pneumáticos com pressão regulada automaticamente poderão ser empregados.

D.5 - SOQUETES

Poderão ser de qualquer tipo aprovado pela FISCALIZAÇÃO.

D.6 - PEQUENAS FERRAMENTAS

Pás, enxadas, garfos, ancinhos, etc. deverão ser empregados em quantidade suficiente para o bom andamento dos serviços.

E. CONSTRUÇÃO

E.1 - PREPARO DOS MATERIAIS

As frações do agregado deverão ser reunidas em proporção tal que componham o agregado na graduação especificada.

O agregado antes de ser lançado na mistura deverá ser secado e aquecido até os limites da temperatura de aquecimento prevista para o ligante. Em nenhum caso o agregado será introduzido a uma temperatura de mais de 15°C acima da temperatura do material betuminoso.

O material betuminoso deverá ser uniformemente aquecido à temperatura de 140°C a 160°C.

A mistura deverá deixar a usina à temperatura não inferior a 135°C.

A mistura deverá ser espalhada à temperatura não inferior a 120°C.

E.2 - COMPOSIÇÃO DA MISTURA

Deverá ser adotado o Método Marshall para verificação das condições de vazios, estabilidade e fluência da mistura betuminosa, que devem satisfazer os valores abaixo:

Pressão interna prevista (Lb/pol ²)	100
Porcentagem de vazios	3 a 5
Relação betume - vazios %	75 a 85

Estabilidade mínima (1b)	500
Fluência máxima (1/100")	20

E.3 - PREPARO DA MISTURA

O agregado mineral e o material betuminoso, nas quantidades e nas temperaturas indicadas, deverão ser misturados pelo misturador durante o tempo necessário para que todas as partículas do agregado fiquem completamente envolvidas pelo aglutinante betuminoso, tempo esse que será no mínimo 30 segundos.

E.4 - TRANSPORTE DA MISTURA BETUMINOSA

As misturas preparadas e entregues pela usina deverão ser transportadas para a obra em caminhões apropriados.

As superfícies internas das caixas dos caminhões poderão antes da carga, ser levemente lubrificadas com óleo fino. Não será permitido excesso de lubrificação, nem utilização de querosene, gasolina ou produtos similares.

E.5 - PINTURA DAS SUPERFÍCIES DE CONTATO

As superfícies de contato das sarjetas deverão ser pintadas com uma camada delgada de material betuminoso, abaixo especificado, conforme determinação da FISCALIZAÇÃO:

TIPOS	TEMPERATURA DE APLICAÇÃO
1 - Cut-back RC - 1	27°C a 52°C
RC - 2	27°C a 66°C
RC - 3	52°C a 79°C
RC - 4	66°C a 93°C
2 - Emulsão asfáltica de quebra rápida	15°C a 50°C
3 - Cimento asfáltico de penetração 150 - 200	135°C a 176°C

E.6 - ESPARRAME, COMPRESSÃO E ACABAMENTO

A mistura betuminosa, somente, poderá ser esparramada depois da base ter sido aceita pela FISCALIZAÇÃO. Esta aceitação, todavia, não implica em eximir a firma CONTRATADA das responsabilidades futuras a qualquer deficiência de execução.

A mistura betuminosa deverá ser esparramada por acabadora de forma tal que permita, posteriormente, a obtenção de uma camada na espessura indicada pelo projeto, sem novas adições.

Após o esparrame da mistura betuminosa e assim que a mesma suporte o peso do rolo, deverá ser iniciada a sua compressão por meio de rolos compressores. Nos casos correntes a rolagem é operada entre 80°C a 120°C.

A compressão deverá começar nas bordas e progredir longitudinalmente para o centro de modo que os rolos cubram uniformemente, em cada passada, pelo menos metade da largura do seu rasto da passagem anterior. Nas curvas a rolagem deverá progredir do lado mais baixo para o mais alto paralelamente ao eixo da via e nas mesmas condições de recobrimento do rasto.

Os compressores deverão operar, nas passagens iniciais, de modo que as faixas das juntas transversais ou longitudinais, na largura de 15(quinze) centímetros não sejam comprimidas; depois de esparramada a camada adjacente, a compressão da mesma deverá abranger a faixa de 15 cm da camada anterior.

Em seguida, a compressão deverá prosseguir até que a textura e o grau de compressão da camada se tornem uniformes e a sua superfície, perfeitamente comprimida, não apresente mais sinais de rastos dos rolos.

Os compressores deverão operar numa velocidade compreendida entre 3,5 a 5 km/h/

Para impedir adesão do aglutinante betuminoso aos rolos, estes deverão ser molhados, não sendo, no entanto, permitido excesso de água.

Os compressores não poderão fazer manobra sobre as camadas que estejam sofrendo rolagem.

A compressão requerida, nos lugares inacessíveis aos compressores será executada por meio de soquetes manuais.

As depressões ou saliências que apareçam depois da rolagem, deverão ser corrigidas, pelo afrouxamento, regularização e compressão da mistura até que a mesma adquira densidade igual a do material circunjacente.

F. CONTROLES

F.1. - CONTROLE TECNOLÓGICO

A firma CONTRATADA deverá manter junto à usina, um laboratório devidamente equipado para a realização de ensaios destinados ao controle da mistura betuminosa

produzida. Os resultados deverão ser encaminhados ao Laboratório de Assistência e Pesquisas (LAP).

F.1.1 - Controle da Uniformidade de Granulometria

Semanalmente, durante a execução dos serviços, deverá ser feito pelo menos 1 (um) ensaio de granulometria de cada um dos agregados componentes da mistura.

Sempre que a FISCALIZAÇÃO julgar oportuno, serão retiradas amostras do agregado mineral ou material betuminoso para os respectivos ensaios.

F.1.2 - Controle da quantidade de ligante

A quantidade de ligante deverá ser controlada periodicamente.

F.1.3 - Controle da Graduação da Mistura de Agregados

O controle de graduação da mistura de agregados deverá ser feito por meio de ensaio de granulometria. Este ensaio deverá ser repetido periodicamente, com duas amostras de cada vez, sendo que pelo menos uma deverá ser recolhida na própria usina, uma descarga sem ligante.

F.1.4 - Controle de Temperatura

O controle de temperatura deverá ser feito tanto na usina como na pista.

Na usina deverão ser controladas e anotadas as temperaturas dos agregados, do ligante e da mistura betuminosa enquanto na pista, as temperaturas de espalhamento e do início da rolagem.

F.1.5 - Laboratório de Assistência e Pesquisas (LAP)

O Laboratório de Assistência e Pesquisas (LAP), juntamente com a FISCALIZAÇÃO, verificará o fiel cumprimento pelas firmas CONTRATADAS dos controles mencionados nos itens anteriores.

F.2 - CONTROLE DE VERIFICAÇÃO

A FISCALIZAÇÃO executará na camada acabada as seguintes verificações:

F.2.1 - Controle de Espessura

A uniformidade da espessura deverá ser verificada por meio de tantos furos, quantos forem julgados necessários.

A abertura e o preenchimento dos furos deverão ser feitos pela firma CONTRATADA a suas expensas.

A espessura média de um trecho não deve diferir de mais de 8% da espessura projetada; diferenças locais não devem ser superior a 12%.

F.2.2 - Controle da Densidade Aparente

A densidade aparente do material extraído da pista será executada de acordo com instruções da Prefeitura Municipal de Piracicaba. A densidade aparente não deverá ser inferior a 95% da densidade aparente do projeto.

F.2.3 - Controle do Teor de Ligante

O teor de ligante será determinado de acordo com instruções da Prefeitura Municipal de Piracicaba. O teor de ligante não deverá afastar-se mais de 0,5 do teor de projeto.

F.2.4 - Granulometria

A granulometria será realizada com os agregados resultantes da determinação do teor de ligante, mencionado no item anterior.

A distribuição granulométrica não deve afastar-se da do projeto mais do que as tolerâncias a seguir indicadas:

% passando na peneira 1/4" e maiores	± 7%
% passando na peneira nº 4	± 5%
% passando na peneira nº 8	± 5%
% passando na peneira nº 40	± 5%
% passando na peneira nº 80	± 3%
% passando na peneira nº 200	± 2%

4.12- FECHAMENTO

4.12.1 - Alvenarias

O objetivo desta especificação é o de normalizar as operações necessárias à execução das estruturas em alvenaria.

Deverão ser obedecidos as dimensões e alinhamentos determinados em projeto, devendo sempre se obter prumo e alinhamento perfeitos e fiadas niveladas. A espessura das juntas não excedera a 1,5 cm, devendo ser rebaixadas com ponta de colher.

Deverão ser utilizados materiais de acordo com o indicado em projeto, devendo ser de boa qualidade.

Antes de sua colocação, os materiais a serem assentados devem ser abundantemente molhados; as superfícies de concreto que tenham contato com a alvenaria serão previamente chapiscadas com cimento e areia (1:4) para permitir boa aderência entre as partes.

Deverão ser deixados os vãos para portas e janelas em aberto, com a folga necessária para os batentes, deixando-se os tacos para fixação durante o levantamento das paredes. Não será permitida fixação por meio de pregos.

Sobre os vãos de portas e sob os vãos de janelas deverão ser construídas vergas de concreto, tendo altura compatível com os vãos. Quando não houver possibilidade de apoio de verga compatível com as concentrações de carga, por ela originadas, deverão ser executadas coxins de concreto armado.

No fechamento de vãos em estruturas de concreto armado, as alvenarias deverão ser executadas até uma altura que permita seu posterior encunhamento contra a Estrutura. Esses serviços de encunhamento só poderão ser executados decorridos, no mínimo, 3 dias da conclusão do levantamento das alvenarias.

As argamassas de assentamento serão: cimento, cal e areia 1:2:9 para blocos de concreto celular e cimento e areia 1:3, para elementos vazados, utilizando-se sempre cal hidratada e areia do tipo médio.

O amassamento deverá ser mecânico, devendo ser de forma continua e durar pelo menos 90s a contar do momento em que todos os componentes, inclusive a água, tiverem sido misturados. O amassamento manual só poderá ocorrer sob autorização expressa da FISCALIZAÇÃO, quando as condições assim justificarem.

Serão preparadas quantidades de argamassa na medida da necessidade dos serviços, de maneira a ser evitado o início do endurecimento antes do seu emprego. As argamassas

devem ser usadas dentro de 2,5 horas (duas horas e meia) a contar do momento da adição do cimento.

Será rejeitada e inutilizada toda a argamassa que apresentar vestígios de endurecimento, sendo expressamente vedado tornar a amassá-la. A argamassa retirada ou caída das alvenarias e revestimentos em execução não poderá ser novamente empregada.

Todas as saliências superiores a 3 cm deverão obedecer aos detalhes do projeto, não se permitindo sua execução exclusivamente com argamassa.

O encontro das alvenarias com as superfícies verticais da estrutura de concreto será executado com argamassa de cimento e areia 1:4.

Quando se tratar de alvenaria com tijolos aparentes, os tijolos devem ser recozidos e objeto de escolha especial, neste caso a argamassa de assentamento será de cimento, cal e areia, no traço 1:2:5; e a espessura da massa, entre as fiadas e nas juntas, será uniforme de 1 cm, salvo indicação em contrário no Projeto. As juntas deverão ser rebaixadas.

4.12.2 - Cobertura, Madeiramento, Condutor, Calhas e Rufos

As coberturas com telhas de barro cerâmico serão executadas com telhas bem cozidas, isentas de defeitos e de coloração uniforme.

As telhas tipo francesa deverão ser colocadas do beiral para a cumeeira, que da mesma forma que os espigões, serão cobertas com capas curvas tipo cumeeira e emboçadas com argamassa de cimento, cal e areia.

As coberturas com telhas de fibrocimento deverão ser executadas de acordo com as recomendações do fabricante, obedecendo às declividades mínimas para cada tipo.

As telhas autoportantes de fibrocimento, do tipo canaleta ou de perfil trapezoidal, serão fixadas com parafusos sobre vigas de madeira, ou berço de madeira sobre vigas de concreto, ou sobre apoio metálico, utilizando-se os elementos de fixação indicados pelo fabricante. Os vãos entre apoio e capa serão fechados com placas trapezoidais do mesmo material.

As estruturas de madeira deverão ser executadas de acordo com o projeto, em madeira-de-lei isenta de nós, brocas, carunchos, fissuras ou fibras inclinadas ou torcidas.

Os frechais, contrafrechais, terças e cumeeiras deverão ser emendados somente sobre os apoios onde as esperas deverão se localizar sem ultrapassar o comprimento máximo igual à altura da peça emendada.

As emendas e ligações das pernas, pendurais, escoras e tirantes das tesouras deverão, obrigatoriamente, ser feitas com estribos, braçadeiras e chapas de aço, cujos parafusos deverão ser reapertados periodicamente até a paralisação do afrouxamento decorrente do trabalho e da secagem da madeira.

As ripas deverão ser pregadas nos caibros espaçados de acordo com o tipo de telha a ser empregado, não sendo aceitas ripas rachadas, lascadas ou com nós e falhas. Não poderá ser utilizada madeira "verde".

Todo madeiramento, quando indicado pela FISCALIZAÇÃO, deverá ser tratado com produtos anticupim, antibrocas; e repelentes de água.

As calhas de beiral poderão ser em chapa galvanizada, moldurada ou de PVC e serão fixadas com escapulas de ferro galvanizado ou suporte de PVC, com espaçamento suficiente para suportar as calhas quando carregadas, devendo ser executadas com declividade suficiente para o perfeito escoamento das águas.

As calhas de platibanda terão uma borda fixada por parafusos no madeiramento do telhado e sob as telhas de forma a captar toda a água escoada. As telhas deverão avançar para dentro da calha, formando pingadeira, a fim de evitar retorno da água para o forro. A outra borda da calha será encostada na platibanda e recoberta com rufos chumbados na alvenaria, com vedação suficiente para impedir qualquer vazamento. Em platibandas; baixas, o rufo deverá recobrir com uma única peça o topo da parede e a calha.

Os rincões, que são calhas de chapa galvanizada em forma de "V" fixadas no madeiramento com pregos em ambos os lados, serão colocados nas águas furtadas dos telhados, ou seja, nas interseções côncavas dos planos dos telhados.

Os condutores serão do tipo indicado no projeto. Em trechos horizontais, deverão apresentar inclinação mínima de 5%. Quando houver desvios na vertical, deverá ser provido de visitas para limpeza. A conexão dos condutores com as calhas será feita nos bocais de forma flexível, não sendo permitido o uso de conexões com ângulo reto. A fixação na vertical deverá ser feita com braçadeiras. A extremidade inferior do condutor deverá ser curva e estar sempre acima do nível de coleta das caixas ou sarjetas de captação, para queda livre da água, evitando afogamento.

As saídas de calhas internas de beirais de concreto, sem uso de condutores, deverão ser de buzinos chumbados na laje e com comprimento suficiente para evitar retorno de água.

4.12.3 - Esquadrias de Madeira

Deverão ser de madeira de primeira qualidade com sambladuras tipo macho e fêmea.

Os batentes serão parafusados em tacos de madeira previamente chumbados nas paredes, em numero mínimo de três de cada lado, que serão chumbados na alvenaria com chumbadores de ferro (grapás). Os parafusos serão de fenda, devendo ficar com a cabeça embutida de forma a permitir acabamento com tarugos de madeira ou com massa. Quando não especificado, deverão ser de latão.

As guarnições deverão ser da mesma madeira da esquadria, parafusadas com buchas na alvenaria das paredes. Quando os alizaris forem tipo caixão e batentes comuns, serão pregados no próprio batente. O arremate das guarnições com o rodapé de vera ser executado de forma a dar um acabamento perfeito.

As portas deverão ser de madeira bruta ou de chapas tipo compensado. As externas serão de madeira maciça, espessura mínima de 3,5 cm, de tipo almofadado ou de calha ou com frisos macho e fêmea tipo lambril. Os montantes e travessas serão com sulcos de profundidade até 1,2 cm para embutimento das almofadas ou calhas. O numero de travessas ou pinázios de vera ser, no mínimo de três para cada folha.

Os caixilhos de madeira para vidraças deverão ser montados com baguetes e massas calafetantes para assegurar aderência do vidro com a madeira e vedação perfeita. Poderá ser usada também gaxeta de compressão em perfil rígido de elastômero com tiras de enchimento. Após o envidraçamento, os caixilhos deverão ser submetidos a testes com jatos d'água para verificar a vedação.

4.12.4 - Esquadrias Metálicas

As esquadrias de ferro serão executadas em perfis-cantoneira para os pequenos vãos e em chapa dobrada com baguetes de ferro ou alumínio para os grandes vãos, obedecendo rigorosamente às indicações do projeto.

As esquadrias somente serão assentadas depois de aceitas pela Fiscalização, que verificará se a execução e acabamento estão de acordo com o projeto.

Todas as unidades, depois de armadas, deverão ser marcadas; de forma a facilitar a identificação com o vão correspondente.

Os contramarcos e marcos deverão ser chumbados e selados de forma que a esquadria fique prumada e nivelada.

Não serão aceitas rebarbas nem saliências de soldas nos quadros. Todos os furos para rebites e parafusos deverão ser escareados e as saliências limadas.

As junções por justaposição serão feitas com parafusos, rebites ou pontos de solda espaçados entre si em, no máximo, 8 cm.

As peças de aço desmontáveis serão fixadas com parafusos de latão, cromados ou niquelados, de acordo com o acabamento das peças.

Os chumbadores das esquadrias terão as extremidades em forma de cauda andorinha e serão fixados com argamassa de cimento e areia distanciados entre si em no máximo, 60 cm e em número mínimo de duas unidades de cada lado.

Os rebaixos; e encaixes para dobradiças, fechaduras, trincos e fechos deverão ter o formato justo da peça, não sendo permitido emassamento e encunhamento das folgas nos desbastes para ajustamento.

As partes móveis das esquadrias; verticais ou horizontais serão providas de pingadeiras para evitar infiltrações. As janelas serão dotadas de soleiras com acabamento inclinado para a face externa, a fim de permitir o escoamento das águas. As esquadrias; de grandes dimensões expostas ao tempo deverão ser providas de juntas de dilatação. Quando a menor dimensão de uma esquadria for maior que 2 m, os quadros, marcos e contramarcos deverão ser reforçados. Os caixilhos para vidros deverão ser submetidos a provas de estanqueidade.

As portas de correr serão montadas sobre trilhos que servirão de guias e suportes das roldanas, cuja localização será a definida no projeto.

As portas de abrir serão montadas em quadros tipo batentes fixados nas paredes.

As portas de enrolar abrirão no sentido vertical correndo em guias laterais de aço, chumbadas no prumo das paredes. O dispositivo de enrolamento será montado na parte superior, nivelado em conjunto com as guias, de forma a permitir que se abra sem esforço.

Todas as esquadrias metálicas deverão ser fornecidas completas e com pintura antiferrugem.

4.12.5 - Esquadrias de Alumínio

Serão executadas e montadas de acordo com o projeto. Não será admitido o contato direto de metais pesados com o alumínio. O isolamento deverá ser feito com pintura de cromato de zinco, borracha clorada ou outro produto similar.

Os parafusos e rebites para emenda das peças serão de aço zincado e os furos escareados para acabamento sem folgas ou saliências.

A anodização deverá conter acetato de níquel e, quando não for especificado a parte ou indicado no projeto, o recobrimento mínimo permitido será de vinte micra de espessura.

As peças não-anodizadas serão protegidas com filme de macropolímero olefúrico tipo "polaray" C.

As esquadrias serão fixadas com contramarcos chumbados previamente nas paredes, com vedação perfeita de forma a evitar qualquer infiltração. As janelas deverão ter soleiras e as peças móveis verticais e horizontais serão protegidas com pingadeiras.

Não serão aceitos caixilhos com rebaixo aberto. Os vidros serão protegidos com baguetes do mesmo material, associados com material de calafetação à base de elastômero de silicone. Também poderão ser utilizadas gaxetas de pressão em perfil rígido de elastômero de neoprene com tiras de enchimento.

As portas terão os perfis das folhas unidos com cantilhões de alumínio estruturado e parafusados; no quadro do chassi, a união será feita com parafusos auto-atarrachantes; as dobradiças serão de alumínio especial e os puxadores de alumínio anodizado.

4.12.6 - Vidros

Os vidros serão do tipo e formato definidos pelo projeto, cuja espessura será função da área do corte, vibração e pressão de ventos. Não serão aceitos vidros defeituosos, com bolhas, lentes, ondulações, ranhuras e desbitolados. Deverão ser fornecidos cortados nas dimensões previstas, evitando-se sempre o corte na obra. As bordas dos cortes deverão ser esmerilhadas de forma a se apresentarem lisas, regulares e isentas de lascas.

Os vidros temperados deverão ser entregues com a respectiva ferragem e obedecer a todas as prescrições. Os detalhes de furação serão definidos no projeto. O diâmetro dos furos deverá, no mínimo, ser igual à espessura da chapa. A distância entre as bordas de dois furos ou entre a borda de um furo e a aresta da chapa deverá ser, no mínimo, igual a três vezes a espessura do vidro.

As esquadrias, antes de receberem os vidros, deverão estar preparadas e limpas e os caixilhos de ferro pintados com tinta antioxidante.

No assentamento de vidros com grampos ou prendedores não será admitido o contato direto do elemento metálico com o vidro, devendo ser interposto calço especial. Em caixilhos, será obrigatório o uso de gaxetas ou baguetes para apoio dos vidros, facilitando os deslocamentos conseqüentes de dilatação. Em nenhuma hipótese o vidro deverá ser apoiado diretamente sobre elementos de sustentação; o repouso de placas no leito deverá ser somente sobre dois calços distanciados a um terço das extremidades das chapas; entre o vidro e a esquadria deverão ser previstas folgas de 3 mm a 5 mm para absorver a dilatação.

A CONTRATANTE não pagará vidros que forem quebrados durante a colocação, nem os que forem substituídos em decorrência de defeitos e rejeição.

4.13 - REVESTIMENTO E TRATAMENTO DE SUPERFÍCIE

Os revestimentos de paredes, forros e os tratamentos deverão ser executados somente após o término e testes das instalações, bem como após a conclusão da cobertura.

Todos os materiais utilizados e sua metodologia de aplicação deverão atender ao prescrito, nesta especificação, nas normas pertinentes, as quais acham-se listadas ao final deste capítulo e aprovados pela FISCALIZAÇÃO.

Os pisos só poderão ser executados após estarem concluídas todas as canalizações embutidas, bem como os revestimentos de paredes e tetos.

As superfícies a serem revestidas deverão ser limpas e lavadas a fim de evitar gorduras, vestígios orgânicos e outras impurezas que possam acarretar destacamentos futuros.

4.13.1 - Chapisco

Chapisco é uma argamassa aplicada de forma irregular nas superfícies de alvenaria ou de concreto das paredes, tetos, beirais, vigas e pilares.

O chapisco deverá ser utilizado no máximo em duas horas a partir do primeiro contato da mistura com a água e desde que não apresente quaisquer vestígios de endurecimento.

O excedente de argamassa, que não aderir à superfície, não poderá ser reutilizado, sendo expressamente vedado reamassá-la.

O chapisco fino, composto de cimento e areia média no traço 1:3 em volume, deverá ser sempre aplicado antes da execução do emboço para aumentar a aderência nas superfícies.

O chapisco grosso, composto de cimento e areia grossa ou pedrisco, com traço 1:3 em volume e granulometria média de 6 mm, deverá ser utilizado como acabamento de revestimento.

Quando for específico ou exigido pela FISCALIZAÇÃO a aplicação de chapisco com impermeabilizante hidrófugo, a argamassa deverá ser de cimento e areia no traço 1:2 em volume.

4.13.2 - Emboço

Emboço é a camada de revestimento aplicada diretamente sobre superfícies previamente chapiscadas e destina-se a receber o acabamento com reboco e outros produtos industrializados.

O emboço deverá ser feito com argamassa de cimento, cal e areia no traço 1:2:6 em volume.

Para facilitar a aderência do emboço, as superfícies deverão ser umedecidas durante a execução dos serviços.

A aplicação do emboço somente será permitida após a cura (endurecimento) completa do chapisco e do embutimento de toda tubulação, conduítes e caixas, previstos para instalações de água, esgoto, luz, telefone e gás.

Antes da aplicação do emboço deverão ser executadas guias-mestras de argamassa de forma a permitir que a superfície emboçada fique totalmente plana e regular com espessura máxima de 20 mm.

A areia a ser utilizada nas argamassas para emboço deverá ser de granulometria média, com diâmetro máximo de 2,4 mm, conforme as especificações da NBR-7211.

Quando a argamassa for preparada com cal virgem, esta deverá ser aplicada somente após a decorrência de, no mínimo, três dias de hidratação de cal.

4.13.3 - Reboco

Reboco é a camada com espessura máxima de 5,0 mm, que dá o acabamento dos emboços das paredes, tetos e beirais. Será executado com argamassa de cal e areia fina no traço 1:4 em volume, ou com produtos industrializados.

A superfície deverá ser molhada, antes da execução do reboco.

Os materiais da mescla deverão ser dosados a seco deverá ser executada a quantidade de mescla conforme as etapas de aplicação fim de se evitar o início de seu endurecimento antes de seu emprego. O excedente de argamassa, que não aderir à superfície, não poderá ser reutilizado.

As peças serão aplicadas com argamassa mista preparada na obra (observando-se consumo de 100 kg de cimento por m³ de argamassa), ou argamassas industrializadas.

No caso de aplicação feita através de argamassas industrializadas, as peças não deverão estar molhadas, exceto quando a aplicação for feita em época de alta temperatura ambiente.

A argamassa deverá ser aplicada com desempenadeira de aço, formando-se sulcos e cordões finos (7 mm) e paralelos, para melhor aderência.

As peças deverão ser pressionadas adequadamente para total aderência.
Quanto às juntas, deverão ser observadas as distâncias recomendadas pelo fabricante.

O rejuntamento só poderá ser efetuado 05 (cinco) dias após o assentamento.

4.13.4 - Revestimento de Piso

a) Contra Pisos

Serão aplicados como base de proteção para os pisos internos e externos em contato com o solo.

O terreno deverá ser molhado previamente, de maneira abundante, porém sem deixar água livre na superfície.

O concreto deverá ser lançado, espalhado e não desempenado sobre o solo, nivelado e compactado, depois de concluídas as canalizações de que deverão ficar embutidas no piso.

A superfície do contra piso deverá ser plana, porém rugosa, nivelada ou em declive, conforme indicação de projeto.

Quando não houver indicação no projeto, deverá ser adotada espessura mínima de 60 mm, com consumo mínimo de cimento de 210 kg/m³, adicionando-se impermeabilizante, conforme prescrição do fabricante e orientação da FISCALIZAÇÃO.

b) Piso Cimentado Liso

Deverá ser executado com espessura mínima de 20 mm e com cimento de fabricação recente, água isenta de óleos, ácidos etc. e areia média com diâmetro máximo de 2,4 mm, isenta de argila, gravetos e impurezas orgânicas e, quando necessário, adicionar impermeabilizante.

A superfície deverá ser raspada de todo material resultante de queda e aderência quando da execução de revestimentos de paredes e tetos.

A superfície de base deverá ser limpa por varredura e lavada, no caso do capeamento ser executado sobre base já endurecida (laje de concreto).

A superfície deverá ser dividida em painéis, com juntas plásticas alinhadas, colocadas juntamente com a execução do revestimento e espaçadas conforme projeto arquitetônico.

Deverá ser usado gabarito para garantir a linearidade das juntas.

A argamassa deverá ser lançada sobre lastro ou base previamente saturados, porém sem água livre na superfície.

A superfície final deverá ser desempenada e alisada a colher, após o polvilhamento com cimento, misturado ou não com corante, de acordo com indicação da FISCALIZAÇÃO.

As juntas deverão ficar aparentes, lixando quaisquer irregularidades.

Desníveis de até 20 mm entre duas superfícies contíguas, deverão ter arestas boleadas, evitando-se cantos vivos.

A cura deve ser feita, conservando-se a superfície constantemente úmida durante sete dias.

c) Piso Cerâmico

Serão de primeira qualidade, com dimensões, tipo e cor definidos no projeto, ou, na inexistência deste, a critério da FISCALIZAÇÃO.

Os ladrilhos deverão ser selecionados e descartadas as peças defeituosas. As peças a serem utilizadas num mesmo ambiente deverão ser do mesmo lote.

Antes da aplicação, os ladrilhos deverão ser deixados imersos em água limpa por período mínimo de vinte e quatro horas.

As juntas deverão ser perfeitamente alinhadas, com largura máxima de 1, 2 mm para ladrilhos de dimensões inferiores a 0, 20 x 0, 30 m e de 2 mm para os de dimensões superiores.

O rejuntamento será feito com aplicação de cimento, na cor determinada em projeto, no mínimo, setenta e duas horas após o término do assentamento.

A limpeza da superfície ladrilhada deverá ser feita com a aplicação de pó de serra e antes da secagem completa das juntas.

A perfeita fixação dos ladrilhos após a pega da argamassa deverá ser verificada por meio de percussão, devendo ser substituídas as peças que não estiverem perfeitamente aderidas ou com defeito.

Será proibida a passagem sobre os pisos recém colocados, durante, no mínimo, dois dias, ainda que seja sobre as tábuas.

4.13.5 - Impermeabilização e Proteção Térmica

Tem por objetivo a estanqueidade da obra, de forma a mantê-la protegida contra qualquer tipo de infiltração de água. A estanqueidade estará assegurada quando forem utilizados materiais impermeáveis adequados e de permanência definitiva.

A impermeabilização deverá ser aplicada apenas em superfícies resistentes, uniformes e perfeitamente secas, sendo obrigatório um mínimo de cinco dias de sol antes do início de seus serviços. Os tipos de impermeabilização são determinados em função da forma de penetração de água. Para efeito desta determinação, deverá ser considerada a penetração de água devido à pressão, percolação e umidade de solo; os tipos de impermeabilização decorrentes poderão ser de concretos e argamassas impermeáveis, membranas asfálticas ou poliméricas, revestimentos e pinturas impermeabilizantes.

A aplicação dos materiais impermeabilizantes, indicados no projeto, deverá seguir as recomendações dos fabricantes e ser feita por pessoal habilitado, tomando-se todas as precauções contra intoxicações e infiltração de gases.

Antes do início do trabalho de aplicação da impermeabilização, a superfície deverá estar convenientemente tratada, ou seja:

- as trincas e fissuras deverão ser identificadas e calafetadas com mástique elástico apropriado, mediante a abertura de canaleta em “U” ao longo da trinca ou fissura, nas dimensões de 10 mm de profundidade por 20 mm de largura, exceto as trincas localizadas internamente em estruturas hidráulicas;
- cantos e arestas deverão estar devidamente arredondados, conforme normalização própria;
- passagens de emergentes e tubulações através da peça a impermeabilizar deverão estar devidamente tratadas por meio de abertura de canaleta em “U” nas dimensões de 10 mm de profundidade por 20 mm de largura que será aberta ao longo do perímetro do emergente ou tubulação. Esta canaleta será preenchida com mástique elástico apropriado;
- não será permitida a execução de arremates de sistemas impermeabilizantes em platibandas e/ou outros elementos perimetrais construídos com blocos de concreto ou tijolos furados;
- deverão ser retirados todos os corpos contundentes salientes do concreto;
- a peça deverá estar totalmente limpa, seca e isenta de óleos e graxas.

Todos os materiais a serem utilizados deverão ter prévia autorização

4.13.5.1 - Impermeabilização Rígida com Argamassa

Não poderá ser utilizada para impermeabilização interna de reservatórios decantadores ou peças destinadas ao armazenamento de água sob pressão.

A estrutura não poderá apresentar trincas e as existentes deverão ser tratadas; a superfície deverá apresentar-se limpa, isenta de corpos estranhos, com cantos arredondados e caimento mínimo de 1% em direção aos coletores, quando se tratar de lajes ou viga-calha.

A argamassa deverá ser confeccionada com aditivo impermeabilizante dissolvido na água, cimento e areia média.

A aderência da argamassa ao substrato deverá ser garantida através de chapisco.

O traço da argamassa deverá ser de cimento e areia na proporção 1:3 em volume; a quantidade de aditivo deverá seguir as recomendações do fabricante.

A aplicação deverá ser feita em três camadas de 10 mm cada, acabada com desempenadeira de madeira.

A cura de argamassa deverá ser constante através de molhagem, e por, no mínimo, três dias.

4.13.5.2 - Impermeabilização Betuminosa

A aplicação e o consumo deverão seguir as recomendações do fabricante.

Quando for usado asfalto “in-natura”, este deverá ser do tipo oxidado, aquecido com temperatura não inferior a 180°C e não superior a 220°C, aplicado em, no mínimo, três camadas.

A película final resultante deverá ter consumo mínimo de 2 kg/m².

Ocorrendo chuvas entre a aplicação de camadas sucessivas, o serviço deverá ser paralisado.

O reinício se dará somente quando a superfície estiver completamente isenta de umidade.

4.13.5.3 - Impermeabilização Composta por Pasta de Cimento e Polímeros

Este sistema impermeabilizante, quando especificado, serão obrigatoriamente aplicado nas faces internas das estruturas hidráulicas.

a) Preparo da superfície

- Regularizar a superfície, tampando os por maiores (profundidade maior que 5 mm), preparando-a para receber a impermeabilização, com uma mistura de cimento e areia fina na proporção de 1:2 em volume, aplicada com esponja;
- Os poros menores (profundidade menor que 5 mm) deverão ser corrigidos com o próprio produto em consistência de pasta e aplicado com desempenadeira de aço. Os cantos vivos devem ser arredondados;
- Materiais aderidos ao concreto (nata, argamassa, etc.) deverão ser removidos.
- As trincas devem ser tratadas;
- As superfícies lisas deverão ser lixadas (lixa grossa ou escovas de aço) e aplicada uma pintura adesiva composta por cimento, areia fina, água e adesivo (componente líquido), precedendo à impermeabilização, na proporção:
Cimento: Areia - 4:4
Água: Adesivo - 1:1
- Molhar a superfície do concreto até a saturação.

b) Preparo e aplicação da impermeabilização

- Proceder à mistura do produto, obedecendo ao proporcionamento indicado pelo fabricante, até total homogeneidade do material.
- Aplicar três demãos cruzadas, utilizando brocha, tomando-se os cuidados a seguir:
- Aplicar nova demão cruzada, assim que a brocha não arranque (risque) a demão anterior. Caso contrário, se não houver tempo, curar a demão aplicada, borrifando água, assim que se note o endurecimento superficial da pintura, por um período de doze horas; em seguida encharcar a superfície e aplicar a nova demão cruzada.
- Curar a última demão durante doze horas de sua aplicação, molhar o revestimento abundantemente com água por um período de sete dias, e colocar a estrutura em carga.

Obs.: O consumo mínimo de cimento impermeabilizante deverá ser 1 kg/m²/demão e do componente líquido de 0,1 kg/m²/demão.

4.14 - PINTURAS

As superfícies destinadas a receber pintura serão rigorosamente preparadas com a remoção de todos os resíduos, serão emassadas, regularizadas, lixadas, limpas e secas. Este preparo também deverá ser feito quando as superfícies forem totalmente emassadas e aparelhadas com massa corrida, antes do recebimento da pintura.

A pintura deverá ser feita somente após secagem completa da superfície. Todos os elementos que não receberem pintura deverão estar protegidos de quaisquer respingos de tinta. Antes do início de qualquer pintura, o local de trabalho deverá estar limpo e livre de resíduos decorrentes do preparo das superfícies, não sendo permitida a execução simultânea de preparo de superfície e pintura.

O acabamento final da pintura deverá apresentar tonalidade uniforme, devendo aplicar-se tantas demãos quantas necessárias. As tintas deverão ser de primeira linha e estarem condicionadas em embalagens originais dos fabricantes, as cores serão as previstas no projeto. As pinturas de superfície externas não serão permitidas com tempo chuvoso e úmido. Após ocorrência de chuvas dever-se-á esperar que a superfície esteja totalmente seca para que sejam reiniciados os serviços. Todos os respingos de tintas deverão ser removidos no instante da ocorrência a fim de facilitar a limpeza final da obra.

As pinturas e dissoluções de tintas na obra deverão obedecer às especificações dos fabricantes e sua aplicação dar-se-á somente após a liberação da Fiscalização.

4.14.1 - Pintura a Cal

São aplicáveis em superfícies internas e externas devidamente preparadas. As demãos deverão ser executadas em direções cruzadas; nos tetos, a última demão deverá, sempre, ser perpendicular aos vãos de luz.

Para as superfícies excessivamente absorventes, a primeira demão deverá conter óleo de linhaça.

4.14.2 - Pintura Látex a Base de PVA ou Acrílica

Deverá ser aplicada massa de PVA ou acrílica (massa corrida), para o mesmo tipo de tinta.

Aplicar líquido selador, misturado com um pouco de tinta de acabamento ou corante concentrado.

No caso de pintura exterior, verificar se o produto é o indicado para esse fim.

Após secagem do fundo, aplicar às superfícies tantas demãos quantas necessárias para um perfeito acabamento, sendo que a Fiscalização deverá exigir, no mínimo, duas demãos de látex espaçadas de pelo menos três horas.

A aplicação deverá ser com trinchinha ou rolo, conforme instruções do fabricante.

4.14.3 - Pintura a Óleo e Esmalte

A superfície deve ser preparada e receber uma demão primária seladora de acordo com o material a ser utilizado.

Após secagem de base, deverão ser aplicadas duas a três demãos de tinta a óleo, com espaçamento mínimo de vinte e quatro horas cada uma.

A superfície já pintada deverá ser lixada levemente com lixa d'água e seca antes da nova demão.

A aplicação deverá ser com trinchinha, rolo ou revólver, conforme instruções do fabricante.

4.14.4 - Pintura a Verniz

Aplicada para proteção de superfícies de madeira, em uso interno ou externo.

Sobre a superfície previamente preparada será aplicada a primeira demão de verniz com o uso de "bonecos" de tecido de algodão.

Os orifícios deverão ser obturados com massa constituída de verniz, gesso, óleo de linhaça e corante, procurando, na dosagem, obter coloração próxima à da madeira natural.

Após a completa secagem, deverá ser feita um lixamento até a obtenção de uma superfície totalmente lisa. Aplicam-se mais duas demãos de verniz, aguardando-se os intervalos de total secagem, conforme instruções do fabricante.

4.14.5 - Pintura Grafite

Aplica-se para proteção de peças metálicas, estruturas, postes de iluminação, caixilhos etc.

A superfície deverá ser preparada tomando-se cuidado especial na remoção de ferrugem. Em seguida deverá ser aplicada 1 (uma) demão de fundo anticorrosivo. Após

secagem do fundo, deverão ser aplicadas duas a três demãos de grafite, com espaçamento mínimo de vinte e quatro horas entre cada uma.

A aplicação deverá ser por trincha, conforme instruções do fabricante.

4.14.6 - Pintura a Base de Silicone

Esta pintura deverá ser aplicada para repelir a água em superfícies de alvenaria, concreto, argamassa e outros materiais que contenham silicatos.

A aplicação deverá ser efetuada somente em superfícies secas; revestimentos novos deverão secar durante 2 dias; não deverá ser aplicado em dia chuvoso, aguardando-se pelo menos três dias após a última chuva.

Deverá ser aplicada uma demão abundante de modo que chegue a escorrer, ensopando a superfície.

Em paredes destinadas a receber pintura à base de cal ou cimento, a pintura deverá ser executada antes da aplicação do silicone.

A aplicação deverá ser por brocha ou revólver, que deverá ter bico largo e pressão baixa para evitar a pulverização, conforme as instruções do fabricante.

4.14.7 - Pintura Alumínio

Recomendada para estruturas e perfis metálicos.

A superfície deverá ser preparada, dando-se especial atenção à eliminação de ferrugem.

Deverá ser aplicada demão primária, seladora, de acordo com o material a ser utilizado.

Após secagem da base, deverão ser aplicadas de duas a três demãos de tinta alumínio, com espaçamento mínimo de vinte e quatro horas entre cada uma.

A aplicação deverá ser com trincha ou revólver seguindo as instruções do fabricante.

4.14.8 - Pintura Antiferruginosa ou Primer

Será aplicável em superfícies metálicas previamente lixadas, livres de ferrugens e rebarbas de soldas.

O lixamento deverá ser feito com lixa de ferro umedecida em querosene para facilitar a remoção da ferrugem. A pintura deverá ser feita imediatamente após a limpeza.

A pintura antiferruginosa deverá receber as correções e retoques que forem necessários, antes da pintura definitiva de acabamento.

As superfícies zincadas ou galvanizadas, como calhas, rufos, condutores etc.; deverão ser pintadas com "primer" à base de cromato de zinco, antes de receberem a pintura de acabamento, óleo, esmalte etc.

OBS.: A pintura de tubulações e acessórios nas estações de tratamento, de recalque e reservatórios, além da proteção anticorrosiva, deverá atender a estética e padronização de cores, conforme normas em vigor.

4.15 - URBANIZAÇÃO

4.15.1 - Cercas de Tela Tipo Alambrado

A vedação será com tela de arame ou tela de arame revestido de PVC, com malha de no máximo 5 x 5 cm, do início da mureta até o início da deflexão do mourão, completada com fios de arame farpado. Os mourões serão de aço galvanizado, conforme descrito no projeto.

A fixação da tela na parte inferior será chumbada com grampos de arame galvanizado na mureta, constituída de duas fileiras de blocos de concreto ou de tijolos comuns, na altura definida no projeto.

Nos pontos de mudança de direção, interrupção e intermediários de trechos longos, os mourões deverão ser escorados com escoras colocadas com inclinação de 45°, em vãos máximos de 25 m de extensão. A pintura de acabamento será tinta esmalte.

4.15.2 - Plantio de Grama em Placas

Deve-se proceder à limpeza, regularização e preparo da superfície com revolvimento do solo para se obter uma camada de até 0,20 m com granulação homogênea. Deixar o solo descansar durante trinta dias; verificar o pH do solo e, caso necessário, fazer as correções devidas. Fazer plantação de grama isenta de vegetação parasitária; adubação orgânica, natural ou química; cobertura com terra vegetal peneirada. As placas deverão receber uma compactação dosada para que as raízes da grama tenham contato mais íntimo com o solo. Fazer eventual cravação de piquetes em taludes; proteção; remoção do material excedente e manutenção por um prazo de sessenta dias; inclusive, a primeira poda da grama só deverá ser feita depois que o gramado tenha “fechado”; rega constante até que as placas fiquem homogeneamente arraigadas ao terreno.

4.15.3 - Plantio de Arbustos e Árvores

Preparo das covas (tamanho mínimo de 0,40 x 0,40 x 0,40 m); a terra do plantio deverá estar livre de ervas daninhas, apresentando boa estrutura granulométrica; deverá ser incorporado esterco de curral bem curtido, ou similar, na proporção de 100 l/m³ de terra.

Quando necessário, corrigir o pH do solo e após quinze dias aplicar uma adubação cpm NPK de 10:10:10, na base de 500 g/m³ de terra. Após a colocação da muda no centro da cova, completar o vão formado com a terra adequada, compactando-a ao redor do torrão da planta.

Fazer irrigação logo após o plantio; todas as mudas isoladas deverão ser amparadas por meio de leitores que não deverão injuriar as raízes; dar proteção e manutenção até à pega final.

4.15.4 - Guarda-Corpo

Será empregado guarda corpo segundo o padrão estabelecido pelo SEMAE, utilizando-se tubos de aço galvanizado, Ø 50 mm, pintados na cor amarela. Todos os guarda-corpos deverão estar devidamente aterrados.

A altura do guarda corpo deverá ser de 1,20 m e espaçamento das barra intermediarias no esquema 2x0,50 m + 1x0,20 m. O comprimento máximo deverá ser 2,50 m. A fixação será feita por chumbadores de expansão diâmetro mínimo 10 mm.

A superfície do guarda-corpo deverá ser limpa com solventes e receber uma demão de primer zarcão. A pintura de acabamento deverá ser com duas demãos de esmalte sintético.

Todo guarda-corpo deverá ser aterrado conforme normas da ABNT.

4.15.5 - Grade de Piso

a-) Moldadas

Deverá ser empregada grade de piso em fibra de vidro, fabricadas com perfis pultrudados no formato “I”, com percentual de fibra de vidro de 65%, o que confere uma maior resistência mecânica em relação as que são produzidas por outros processos.

A distancias entres os apoios não deverão ser maior que 1,00 m, e a largura e comprimento recomendados para o painel é de 1200mm x 2000mm. A altura mínima

deverá ser de 38 mm. A superfície deverá ser antiderrapante e a resina deverá ser aditivada com retardante a chamas e com inibidor de raios ultravioleta.

As garantias deverão cobrir quaisquer deficiências do produto, fabricação ou desempenho.

b-) Injetadas

Deverá ser empregada grade de piso em fibra de vidro, injetadas, leves e de fácil corte que permitam rápida e eficiente montagem no local da obra. As grades deverão ser construídas com 60% de resina e 40% de fibra de vidro com superfície antiderrapante. A resina deverá ser aditivada com retardante a chamas e com inibidor de raios ultravioleta.

são ideais contra a corrosão.

As grades injetadas em moldes fechados, devem possuir excelente resistência mecânica e são indicadas para a aplicação em ambientes quimicamente agressivos.

A largura e comprimento recomendados para o painel é de 2000mm x 1000mm.

As garantias deverão cobrir quaisquer deficiências do produto, fabricação ou desempenho.

4.15.6 - Escada Tipo Marinheiro

As escadas tipo marinha com guarda corpo e patamar para descanso montados com grade de piso e apoiado sobre mão francesa com guarda corpo em todo perímetro.

Deverá ser fabricada pelo processo de pultrusão, em resina isoftálica reforçada com fibra de vidro e acabamento com véu de superfície. A superfície deverá ser antiderrapante e a resina deverá ser aditivada com retardante a chamas e com inibidor de raios ultravioleta.

A altura do guarda corpo deverá ser de 1,10 m e a distancia recomendada entre os montantes deverá ser de 1,00 m (máxima 1,20 m), a fixação será feita por pequenas sapatas (perfil pultrudado). A cor do guarda corpo deverá ser amarela e a da escada de marinha para a estrutura e grade de piso.

As garantias deverão cobrir quaisquer deficiências do produto, fabricação ou desempenho.

4.16 - SERVIÇOS ESPECIAIS

4.16.1 - Implantação de Tubulação por Método Não-Destrutivo

Independentemente do processo empregado, a implantação de tubulações por método não destrutivo deverão contemplar os seguintes pontos, no mínimo, mas sem se limitar aos mesmos:

- Fidelidade dimensional do diâmetro interno útil e do alinhamento longitudinal das paredes internas da tubulação;
- Obediência às declividades longitudinais, ao caminhamento em planta e ao espaçamento entre poços de visita estabelecidos em projeto;
- Acabamento interno liso e livre de arestas, rebarbas e quaisquer irregularidades de superfície;
- Revestimento interno e/ou material empregado compatível para aplicação em esgotos sanitários, em contato com solo e ambientes agressivos;
- Estabilidade estrutural da tubulação;
- Não deverá permitir a ocorrência de recalques no terreno e adjacências, nem causar danos a edificações e instalações circunvizinhas;
- A tubulação deverá ser estanque (de fora para dentro e vice-versa), incluindo-se as interfaces com poços de visita;
- Poços de visita deverão ser estanques (de fora para dentro e vice-versa) e deverão estar incluídos nos serviços de implantação das tubulações;
- Obediências às normas de segurança de forma análoga ao preconizado para as obras de vala a céu aberto, incluindo-se sinalizações e proteções para trânsito e veículos, operários e transeuntes.

A adoção de um determinado processo deverá ser previamente aprovada pelo SEMAE e pela Fiscalização.

5 – ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DE MATERIAIS

5- ESPECIFICAÇÕES TÉCNICAS DE MATERIAIS

A seguir, são apresentadas as especificações dos principais materiais previstos na implantação da obra.

5.1 - TUBOS E CONEXÕES

5.1.1 - Tubos

As tubulações de concreto armado serão de classe A-2, com junta elástica, aplicação em esgotos sanitários, de acordo com as normas da ABNT.

As tubulações de PVC rígido DEFºFº, com junta elástica para aplicação em esgotos sanitários e água potável, deverão estar de acordo com a Norma NBR-7362 (EB 644 da ABNT), NBR-5647, NBR-7665 e NBR-9650.

As tubulações de PVC rígido, com junta elástica, para aplicação em esgotos sanitários, deverão estar de acordo com as normas da ABNT.

As tubulações de PRFV deverão atender às normas pertinentes da ABNT, além da ISO 10467, ISO 10639, AWWA C-950, ISO 2531, DIN EN 1092-2, AWWA C-207 e ASME B16.5.

As tubulações de ferro fundido com flanges serão de classe PN-10, para aplicação em esgotos sanitários. As tubulações com bolsas, também para aplicação em esgotos sanitários, serão de classe K-7.

Os tubos de ferro fundido deverão ser revestidos internamente com argamassa de cimento aluminoso por centrifugação e externamente com zinco metálico e pintura betuminosa.

As tubulações de ferro fundido deverão estar de acordo com as normas NBR-7663, NBR-11827, NBR-13747, Projeto de Norma CE-02:143.25-011 e demais normas pertinentes da ABNT.

As juntas deverão obedecer às norma NBR-13747 e demais normas pertinentes da ABNT.

Todos os tubos deverão ser fornecidos com as seguintes identificações: diâmetro nominal, marca, ano de fabricação, material e classe.

A critério do SEMAE as tubulações de ferro fundido poderão ser substituídas por tubulações de PRFV, as quais deverão atender às normas pertinentes da ABNT e outras.

5.1.2 - Conexões de Ferro Fundido

As conexões de ferro fundido com flanges e com bolsas deverão ser compatíveis com tubos de pressão da classe PN-10 e K-7, respectivamente. Deverão, ainda, obedecer às normas NBR-7674, NBR-7675, NBR-7676 da ABNT, ISO 2531 e demais normas pertinentes da ABNT.

As conexões, para aplicação em esgotos sanitários, deverão revestidas interna e externamente com pintura betuminosa anticorrosão.

As conexões deverão ser fornecidas completas com anéis de borracha e outros materiais necessários a sua instalação. E com as seguintes identificações: diâmetro nominal, marca, e ano de fabricação.

5.1.3 - Conexões de Aço Carbono

Esta especificação aplica-se a todas as conexões de aço carbono que forem empregadas na obra.

5.1.3.1 - Características Normativas e Construtivas

As conexões devem atender a todos os requisitos da norma AWWA C-208-59 para fabricação. Serão fabricadas pelo corte e soldagem de seções de tubos de aço fabricados de acordo com a norma AWWA C-201.

As conexões terão as extremidades com flanges, classe PN 10.

5.1.3.2 - Material Construtivo

Chapa de aço ASTM-283-68-GrC

5.1.3.3 - Revestimento

a) Jateamento

De acordo com a norma AWWA C-203-66, as peças serão jateadas com granalha de aço ou areia nas superfícies interna e externa, de tal modo que toda ferrugem, casca de laminação e outras impurezas sejam removidas.

b) Revestimento Interno e Externo

O material a ser empregado, espessura da película, tolerância e métodos de aplicação deverão obedecer rigorosamente às especificações AWWA C-203.

Após o jateamento será aplicada uma demão de primer em toda extensão das peças, interna e externamente.

O primer será do tipo B (secagem rápida) consistindo de plastificantes sintéticos de borracha clorada e solvente, combinados adequadamente, que produzem um revestimento externo líquido com aplicação instantânea a frio por meio de “spray”, o qual produz uma liga eficiente entre o metal e o revestimento subsequente de esmalte COAL-TARENAMEL.

c) Revestimento Interno

Uma vez seco o primer, aplicar o esmalte de coal-tar-enamel, de modo que a superfície interna fique lisa, brilhante, de espessura uniforme, sem rugas, escorrimentos, bolhas ou depressões. A espessura do esmalte será de $3/32"$ + ou - $1/32"$.

d) Revestimento Externo (Peças Enterradas)

- uma demão de primer idêntica à primeira;
- uma camada de coal-tar-enamel aplicada a quente por processo mecânico com espessura $3/32$ + ou - $1/32"$;
- uma camada de lã de vidro (impregnada até a saturação por coal-tar) aplicado em espiral, espessura 0,018";
- uma camada de esmalte coal-tar-enamel aplicado a quente por processo mecânico com espessura mínima de $1/32"$;
- uma camada de feltro de celulose de 15 lb por 100 pés;
- uma demão de cal preparada ou papel KRAFT.

Obs: o revestimento se estenderá até 7" de cada extremidade.

e) Revestimento Externo (Peça Aérea)

Após o jateamento de areia, no local de fabricação, será aplicada:

- uma camada de proteção de tinta na base de cromato de zinco veículo na base de epóxi;
- duas demãos de Friazinc, com espessura total mínima de 90 micra.

Terminada a montagem de tubulação, as partes afetadas desta pintura serão limpas com escovas rotativas de aço e recompostas. Em seguida uma pintura de acabamento, sendo:

- para tubulações aéreas dentro de edificações - tinta na base de epóxi;
- para tubulações aéreas externas a edificações - tinta na base de alumínio, com o propósito adicional de refletir o calor.

f) Revestimento para as Juntas de Campo

O processo de revestimento das juntas soldadas no campo consistirá na limpeza prévia da superfície soldada, aplicação de tinta primária, do esmalte e do material de revestimento especificados; conforme AWWA C-203.

Serão fornecidos os materiais para o revestimento de campo de conformidade com a quantidade exigida para as juntas.

5.1.3.4 - Peças de Parede

As peças a serem embutidas nas paredes de concreto, terão as dimensões indicadas nos desenhos anexos correspondentes, com espessura imediatamente superior aos tubos que correspondem.

Levarão acabamento somente na parte interna com "coal-tar-enamel". A parte externa, embutida no concreto, não levará acabamento algum, e nem levará qualquer tipo de tinta ou proteção.

5.1.3.5 - Juntas Flangeadas

As juntas terão o anel de vedação de borracha sintética com espessura mínima de 3 mm. O seu diâmetro interno pelos parafusos do flange.

5.1.3.6 - Parafusos

Parafusos de aço ASTM A-307 Gr.B, com cabeça sextavada tipo regular, acompanhado de uma porca sextavada do tipo pesado (Hexagon Heavy Séries), dimensões de acordo com a norma de tolerância 2 A para o parafuso e 2 b para porca.

Os parafusos e porcas deverão estar completamente isentos de rebarbas, totalmente limpos e receber uma película protetora de óleo que seja solúvel em gasolina.

As porcas deverão ser montadas nos parafusos.

Os parafusos deverão ser embalados em recipientes adequados (caixotes) e acondicionados de modo que roscas fiquem protegidas durante o transporte armazenamento. Cada caixote devesse conter, além da marca normalmente exigida, dimensões e quantidade dos mesmos.

5.1.3.7 - Transporte

Para as diversas etapas da carga, transporte e descarga, serão tomados cuidados compatíveis com as recomendações da norma AWWA.

5.1.3.8 - Testes e Inspeções

Ensaaios não destrutivos:

Raio x;

Fluoroscopia contínua;

Ultra-som;

Exames com partículas magnéticas;

Exame com líquido penetrante;

Teste hidrostático - os tubos são testados hidrostaticamente a pressão adequada conforme especificado pela norma.

Ensaaios destrutivos:

1. tração e dobramento de corpos de prova soldados segundo a P-NB-262;
2. tração e dobramento de chapas segundo a P-EB-255

Testes químicos:

1. para análise quantitativa de materiais metálicos e ensaios de materiais de revestimento.

Inspeção:

1. os tubos deverão ser inspecionados quanto ao estado de revestimentos, regularidade da seção ovalização e acabamento dos biseis das juntas não revestidas.

Os flanges soldados aos tubos deverão ter a solda testada por intermédio de ultra-som e verificados visualmente.

Verificar também com uma régua metálica o empenamento e repuchamento (verificação de esquadro).

5.1.3.9 - Garantia do Produto - Marcação

As peças deverão ser fornecidas devidamente "marcadas" com os seguintes informes:

- nome;
- norma;
- diâmetro;
- espessura;
- comprimento;
- peso.

5.2 - TAMPÃO PARA POÇO DE VISITA

Os tampões serão do tipo circular, de ferro fundido, classe 300 (300 kN), diâmetro 900mm, com inscrição do tipo de emprego (esgoto sanitário), nome e logotipo do cliente.

Os tampões deverão apresentar, ainda, sistema de travamento que evite a saída dos mesmos em caso de transbordamento e deverão atender às especificações da Norma NBR-10160 da ABNT.

Em cada conjunto (tampão e telar) deverá ser verificado o perfeito assentamento entre ambos, a fim de que o tampão não fique apoiado em pontos isolados do telar.

6 – ORÇAMENTO

O orçamento foi formulado de acordo com o Banco de Preços SINAPI – Referência Janeiro 2011, com indicação do código correspondente a cada preço unitário utilizado nas planilhas.

Os preços dos serviços necessários a execução da obra que não se encontram especificados no banco de preços SINAPI, datado de Janeiro de 2011, foram estabelecidos com base em consulta a bancos de preços de empresas atuantes na área de saneamento.

6.1 - Demonstrativo do BDI

Nos custos unitários considerados no orçamento, foram incluídas as seguintes despesas:

- Encargos sociais: 128,70%;
- Benefício e Despesas Indiretas (BDI) para obras civis e manutenção: 26,44%;
- Benefício e Despesas Indiretas (BDI) para materiais e equipamentos: 11,18%.

Os valores de BDI para serviços e equipamentos foram definidos de acordo com o Acórdão 325/2007, de 14/03/2007, publicada pelo Tribunal de Contas da União, a qual estabelece a seguinte formulação de cálculo:

$$BDI = \frac{[(1 + AC) \times (1 + DF) \times (1 + R) \times (1 + LB)]}{(1 - T)} - 1$$

Onde:

- AC: taxa de rateio da Administração Central;
- DF: taxa das Despesas Financeiras;
- R: taxa de risco, seguro e garantia do empreendimento;
- L: taxa de lucro;
- T: taxa de tributos.

No quadro a seguir são resumidos os valores considerados:

Item	Variável	Valor
Obras Civas e Manutenção	AC ⁽¹⁾	2,00%
	DF ⁽¹⁾	0,00%
	L ⁽¹⁾	7,00%
	R ⁽¹⁾	0,50%
	T	8,65%
	BDI	20,06%
Materiais e Equipamentos	AC ⁽¹⁾	0,00%
	DF ⁽¹⁾	0,20%
	L ⁽¹⁾	0,00%
	R ⁽¹⁾	0,97%
	T	3,65%
	BDI	5,00%

⁽¹⁾ Conforme Acórdão 325/2007

Para os tributos foram considerados os seguintes valores:

Tributos para Obras Civas e Manutenção

Tributo	Alíquota
ISS	5,00% ⁽²⁾
COFINS	3,00%
PIS	0,65%
Total	8,65%

⁽²⁾ ISS para o município de Piracicaba

Tributos para Materiais e Equipamentos

Tributo	Alíquota
COFINS	3,00%
PIS	0,65%
Total	3,65%

6.2- Orçamento

Os custos previstos para as obras do Coletor Tronco do Ribeirão Marins atingiram o valor de R\$ 8.572.530,67 (oito milhões e quinhentos e setenta e dois mil e quinhentos e trinta reais e sessenta e sete centavos).

A seguir, apresentam-se as planilhas de orçamento com avaliação dos serviços a serem executados.

O quadro a seguir resume os custos previstos para as obras projetadas.

SEMAE	SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE PIRACICABA			Data Io: Janeiro / 2011
OBRA	PLANILHA DE ORÇAMENTO - RESUMO GERAL			
	PROJETO BÁSICO DOS INTERCEPTORES, COLETORES TRONCO, ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS E LINHAS DE RECALQUE DOS S.E.S. DE PIRACICABA			
	COLETOR TRONCO - MARINS			
Item	Discriminação			Preço Total (R\$)
1	COLETOR TRONCO - MARINS - OBRAS CIVIS E SERVIÇOS			6.409.819,80
	(+)	BDI	20,06%	1.285.809,85
2	COLETOR TRONCO - MARINS - MATERIAIS E EQUIPAMENTOS			835.143,83
	(+)	BDI	5,00%	41.757,19
TOTAL				R\$ 8.572.530,67

SEMAE	SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE PIRACICABA				Data Io: Janeiro / 2011	
OBRA	PLANILHA DE ORÇAMENTO				COLETOR TRONCO - MARINS - OBRAS CIVIS E SERVIÇOS	
Item	Discriminação	Código	Unidade	Quantidade	Preço Unitário (R\$)	Preço Total (R\$)
1	CANTEIRO DE OBRAS					125.787,92
2	SERVIÇOS TÉCNICOS					24.064,56
3	SERVIÇOS PRELIMINARES					192.131,40
4	MOVIMENTO DE TERRA					1.042.118,76
5	DRENAGEM / OBRAS DE CONTENÇÃO / POÇOS DE VISITA E CAIXAS					367.109,79
6	ESCORAMENTO					4.437.316,65
7	ASSENTAMENTO DE TUBOS E PEÇAS					61.290,72
8	SERVIÇOS ESPECIAIS					160.000,00
	TOTAL					6.409.819,80

SEMAE	SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE PIRACICABA				Data Io: Janeiro / 2011	
OBRA	PLANILHA DE ORÇAMENTO				COLETOR TRONCO - MARINS - OBRAS CIVIS E SERVIÇOS	
Item	Discriminação	Código	Unidade	Quantidade	Preço Unitário (R\$)	Preço Total (R\$)
1	Canteiro de Obras					
1.1	Construção do canteiro	0001				
1.1.1	Sanitário c/ vaso / chuveiro para pessoal de obra	73752				
1.1.1.1	Sanitário com 4m2, dois módulos de vaso e chuveiro, paredes em tabuas de pinho, cobertura em telha de amianto 6mm, incluso instalações, aparelhos, esquadrias e ferragens	73752/001	un	7,00	2.099,28	14.694,96
1.1.2	Galpão p/ oficina / depósito canteiro de obra	73803				
1.1.2.1	Galpão aberto provisório em madeira, cobertura em telha de fibrocimento 6mm, incluso preparo do terreno	73803/001	m²	168,00	144,47	24.270,96
1.1.3	Barracões de obra	73805				
1.1.3.1	Barracão de obra para alojamento/escritório, piso em pinho 3a, paredes em compensado 10mm, cobertura em telha amianto 6mm, incluso instalações elétricas e esquadrias	73805/001	m²	200,00	179,59	35.918,00
1.1.4	Segurança					
1.1.4.1	Vigia noturno	00010508	h	7.200,00	7,07	50.904,00
	Subtotal 1					125.787,92
2	Serviços Técnicos					
2.1	Locação	0008				
2.1.1	Locação de adutoras, coletores tronco e interceptores - até DN 500mm, inclusive topógrafo	73679	m	10.284,00	0,86	8.844,24
2.2	Levantamento cadastral	0009				
2.2.1	Cadastro de adutoras, coletores tronco e interceptores - até DN 500mm, incluindo topógrafo e desenhista	73678	m	10.284,00	1,48	15.220,32
	Subtotal 2					24.064,56
3	Serviços Preliminares					
3.1	Preparo do terreno	0010				
3.1.1	Limpeza de terreno - roçada	73822				
3.1.1.1	Limpeza de terreno - raspagem mecanizada (motoniveladora) de camada vegetal	73822/002	m²	40.936,00	0,45	18.421,20
3.2	Trânsito e segurança	0011				
3.2.1	Tapume contínuo em chapas de madeira ou de aço - com iluminação de segurança		m	20.568,00	4,23	87.002,64
3.2.2	Sinalização de trânsito	74221				
3.2.2.1	Sinalização de trânsito - noturna	74221/001	m	720,00	1,38	993,60
3.3	Acessos / passadiços	0012				
3.3.1	Passadiços e travessias - montagem, manutenção e remoção	74219				
3.3.1.1	Passadiços de madeira para pedestres	74219/001	m²	1.697,30	44,24	75.088,55
3.3.1.2	Travessia de madeira para veículos	74219/002	m²	325,14	32,68	10.625,41
	Subtotal 3					192.131,40

SEMAE	SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE PIRACICABA				Data Io: Janeiro / 2011	
OBRA	PLANILHA DE ORÇAMENTO					
	COLETOR TRONCO - MARINS - OBRAS CIVIS E SERVIÇOS					
Item	Discriminação	Código	Unidade	Quantidade	Preço Unitário (R\$)	Preço Total (R\$)
4	Movimento de Terra					
4.1	Escavação de valas	0019				
4.1.1	Escavação mecânica de valas	73962				
4.1.1.1	Escavação mecânica de vala escorada em material de 1ª categoria, profundidade até 1,5m com escavadeira hidráulica, exclui esgotamento e escoramento	73569	m³	15.621,34	4,33	67.640,39
4.1.1.2	Escavação mecânica de vala escorada em material de 1ª categoria, profundidade de 1,5 a 3m com escavadeira hidráulica, exclui esgotamento e escoramento	73568	m³	14.625,78	4,95	72.397,61
4.1.1.3	Escavação mecânica de vala escorada em material de 1ª categoria, profundidade de 3 a 4,5m com escavadeira hidráulica, exclui esgotamento e escoramento	73567	m³	10.174,85	7,30	74.276,40
4.1.1.4	Escavação mecânica de vala escorada em material de 1ª categoria, profundidade de 4,5 a 6m com escavadeira hidráulica, exclui esgotamento e escoramento	73566	m³	2.889,34	10,65	30.771,45
4.1.2	Escavação manual de valas	73965				
4.1.2.1	Escavação manual de vala em material de 1ª categoria, profundidade de 6 a 7,5m, exclui esgotamento e escoramento	73965/013	m³	5,67	84,77	480,77
4.2	Aterro / reaterro de valas com ou s/ compactação	0021				
4.2.1	Reaterro de valas	73964				
4.2.1.1	Reaterro de valas / cavas, compactada à maço, em camadas de até 30cm	73964/004	m³	10.899,48	17,80	194.010,79
4.2.1.2	Reaterro de vala / cava sem controle de compactação, utilizando retro-escavadeira e compactador vibratório com material reaproveitado	73964/005	m³	25.432,13	6,66	169.377,96
4.2.2	Envoltória com areia					
4.2.2.1	Areia p/ aterro	00000368	m³	5.882,76	43,71	257.135,28
4.2.2.2	Servente	00006111	h	11.765,51	8,48	99.771,55
4.3	Carga, descarga e/ou transporte de materiais	0022				
4.3.1	Transporte local com caminhão basculante 6 m³, rodovia pavimentada (para distâncias superiores à 4 km)	72881	m³ x km	34.926,83	0,81	28.290,73
4.3.2	Carga, manobras e descarga de areia, brita, pedra de mão e solos com caminhão basculante 6 m³ (descarga livre)	72888	m³	6.985,37	0,64	4.470,63
4.4	Compactação ou apiloamento	0283				
4.4.1	Regularização e compactação manual de terreno com soquete	5622	m²	15.534,00	2,80	43.495,20
	Subtotal 4					1.042.118,76

SEMAE	SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE PIRACICABA PLANILHA DE ORÇAMENTO				Data Io: Janeiro / 2011	
OBRA	COLETOR TRONCO - MARINS - OBRAS CIVIS E SERVIÇOS					
Item	Discriminação	Código	Unidade	Quantidade	Preço Unitário (R\$)	Preço Total (R\$)
5	Drenagem / obras de contenção / poços de visita e caixas					
5.1	Esgotamento com bomba	0026				
5.1.1	Esgotamento com bombas	73891				
5.1.1.1	Esgotamento com moto-bomba autoescurvante	73891/001	h	13.611,22	4,20	57.167,12
5.2	Poços de visita / bocas de lobo / cx. de passagem / cx. diversas	0036				
5.2.1	Poço de visita em anel de concreto para coletor de esgoto sanitário	73963				
5.2.1.1	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 140cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/006	un	6,00	918,08	5.508,48
5.2.1.2	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 150cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/007	un	2,00	978,49	1.956,98
5.2.1.3	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 230cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/011	un	8,00	1.224,10	9.792,80
5.2.1.4	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 260cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/012	un	3,00	1.367,78	4.103,34
5.2.1.5	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 290cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/013	un	2,00	1.506,67	3.013,34
5.2.1.6	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 320cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/014	un	6,00	1.585,03	9.510,18
5.2.1.7	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 350cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/015	un	11,00	1.733,92	19.073,12
5.2.1.8	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 380cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/016	un	10,00	1.862,95	18.629,50
5.2.1.9	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 410cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/017	un	14,00	2.010,38	28.145,32
5.2.1.10	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 440cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/018	un	15,00	2.113,73	31.705,95
5.2.1.11	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 470cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/019	un	20,00	2.252,88	45.057,60
5.2.1.12	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 500cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/020	un	8,00	2.391,60	19.132,80
5.2.1.13	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 530cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/021	un	11,00	2.537,35	27.910,85
5.2.1.14	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 560cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/022	un	5,00	2.676,08	13.380,40
5.2.1.15	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 590cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/023	un	13,00	2.814,80	36.592,40
5.2.1.16	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 620cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/024	un	1,00	2.954,24	2.954,24
5.2.1.17	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 240cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/045	un	3,00	1.281,51	3.844,53

SEMAE	SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE PIRACICABA				Data Io: Janeiro / 2011	
OBRA	PLANILHA DE ORÇAMENTO					
	COLETOR TRONCO - MARINS - OBRAS CIVIS E SERVIÇOS					
Item	Discriminação	Código	Unidade	Quantidade	Preço Unitário (R\$)	Preço Total (R\$)
5.2.1.18	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 250cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/046	un	4,00	1.319,88	5.279,52
5.2.1.19	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 280cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/047	un	6,00	1.460,37	8.762,22
5.2.1.20	Poço de visita para rede de esgoto sanitário, em anéis de concreto, diâmetro 60cm e 110cm, prof. = 310cm, incluindo degrau, excluindo tampão de ferro fundido	73963/048	un	10,00	1.558,91	15.589,10
	Subtotal 5					367.109,79
6	Escoramento					
6.1	Estruturas de escoramento - madeira					
6.1.1	Pontaleamento		m²	389,19	5,77	2.245,63
6.1.2	Descontínuo		m²	898,39	14,32	12.864,93
6.1.3	Contínuo		m²	9.175,85	24,26	222.606,02
6.1.4	Especial		m²	29.393,16	28,13	826.829,66
6.2	Estruturas de escoramento metálico - madeira para valas					
6.2.1	Escoramento com 3 quadros - longarinas e estroncas metálicas		m²	43.424,36	77,67	3.372.770,41
	Subtotal 6					4.437.316,65
7	Assentamento de tubos e peças					
7.1	Fornecimento e/ou assentamento de tubo de PVC com junta elástica	0048				
7.1.1	Assentamento de tubo de PVC, RPVC, PVC deFoFo, PRFV p/ esgoto com JE	73840				
7.1.1.1	Assentamento de tubos de PVC, RPVC, PVC deFoFo, PRFV p/ esgoto com junta elástica - DN 300 mm	73840/006	m	3.336,50	4,02	13.412,73
7.1.2	Assentamento de tubo de PVC, RPVC, PVC deFoFo, PRFV p/ água com JE	73888				
7.1.2.1	Assentamento de tubos de PVC, RPVC, PVC deFoFo, PRFV p/ água com junta elástica - DN 400 mm	73888/002	m	6.897,50	5,87	40.488,33
7.2	Fornecimento e/ou assentamento de hidrantes, tampões e peças especiais	0053				
7.2.1	Assentamento de tampão de ferro fundido 600mm	73607	un	158,00	46,77	7.389,66
	Subtotal 7					61.290,72
8	Serviços especiais					
8.1	Travessia Subterrânea de Coletor Tronco por Método Não-Destrutivo (incluindo poços de ataque, equipamentos, fornecimento de materiais e outros)					
8.1.1	Diâmetro 300 mm - Solo Tipo I (solo) - Tubo em Concreto Armado para cravação Ø 300mm (o próprio tubo será o tubo coletor)		m	50,00	3.200,00	160.000,00
	Subtotal 8					160.000,00
	TOTAL					6.409.819,80

SEMAE	SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE PIRACICABA			Data Io: Janeiro / 2011	
OBRA	PLANILHA DE ORÇAMENTO				
	COLETOR TRONCO - MARINS - MATERIAIS E EQUIPAMENTOS				
Item	Discriminação	Unidade	Quantidade	Preço Unitário (R\$)	Preço Total (R\$)
	FORNECIMENTO DE MATERIAIS E EQUIPAMENTOS HIDRÁULICOS, HIDROMECAÑICOS E DIVERSOS				
1	COLETOR TRONCO - MARINS				835.143,83
	TOTAL				835.143,83

SEMAE	SERVIÇO MUNICIPAL DE ÁGUA E ESGOTO DE PIRACICABA			Data Io: Janeiro / 2011	
OBRA	PLANILHA DE ORÇAMENTO				
	COLETOR TRONCO - MARINS - MATERIAIS E EQUIPAMENTOS				
Item	Discriminação	Unidade	Quantidade	Preço Unitário (R\$)	Preço Total (R\$)
	Fornecimento de Materiais e Equipamentos Hidráulicos, Hidromecânicos e Diversos				
1	COLETOR TRONCO - MARINS				
1.1	Tubulação em PVC Corrugado				
1.1.1	Tubo ponta e bolsa junta elástica, Ø 300mm	m	3.336,50	46,88	156.415,12
1.1.2	Tubo ponta e bolsa junta elástica, Ø 400mm	m	6.897,50	79,11	545.661,23
1.2	Anéis de borracha para tubulação em PVC Corrugado				
1.2.1	Ø 300mm	un	557,00	16,64	9.268,48
1.2.2	Ø 400mm	un	1.150,00	25,56	29.394,00
1.3	Tampões				
1.3.1	Tampão em ferro fundido, Ø 600mm	pç	158,00	597,50	94.405,00
	TOTAL				835.143,83

ANEXO I – PLANILHAS DE DIMENSIONAMENTO

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 1 a	50,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0120	481,000	478,500	2,50	0,26	1,30	1,07	5,4	4,40	LANÇAMENTO 1 Qi = 15,73 l/s Qf = 23,14 l/s
PV - 2		0,00	0,00	23,14	23,14			479,200	477,900	1,30	0,32		1,21			
PV - 2 a	74,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0162	479,200	477,900	1,30	0,24	1,30	1,20	6,9	4,20	
PV - 3		0,00	0,00	23,14	23,14			478,000	476,700	1,30	0,29		1,33			
PV - 3 a	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	478,000	476,700	1,30	0,45	2,45	0,50	1,0	5,35	
PV - 4		0,00	0,00	23,14	23,14			479,000	476,550	2,45	0,57		0,56			
PV - 4 a	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0045	479,000	476,550	2,45	0,34	2,40	0,76	2,6	4,81	
PV - 5		0,00	0,00	23,14	23,14			478,500	476,100	2,40	0,41		0,84			
PV - 5 a	33,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0733	478,500	476,100	2,40	0,17	1,30	2,05	22,6	3,59	
PV - 6		0,00	0,00	23,14	23,14			474,980	473,680	1,30	0,20		2,29			
PV - 6 a	40,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0245	474,980	473,680	1,30	0,22	1,30	1,39	9,6	4,03	
PV - 7		0,00	0,00	23,14	23,14			474,000	472,700	1,30	0,26		1,54			
PV - 7 a	52,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	474,000	472,700	1,30	0,45	2,36	0,50	1,0	5,35	
PV - 8		0,00	0,00	23,14	23,14			474,980	472,622	2,36	0,57		0,56			
PV - 8 a	47,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	474,980	472,622	2,36	0,45	4,95	0,50	1,0	5,35	
PV - 9		0,00	0,00	23,14	23,14			477,500	472,552	4,95	0,57		0,56			
PV - 9 a	34,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	477,500	472,552	4,95	0,45	4,50	0,50	1,0	5,35	
PV - 10		0,00	0,00	23,14	23,14			477,000	472,501	4,50	0,57		0,56			
PV - 10 a	49,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	477,000	472,501	4,50	0,45	5,07	0,50	1,0	5,35	
PV - 11		0,00	0,00	23,14	23,14			477,500	472,427	5,07	0,57		0,56			
PV - 11 a	31,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	477,500	472,427	5,07	0,45	3,62	0,50	1,0	5,35	
PV - 12		0,00	0,00	23,14	23,14			476,000	472,381	3,62	0,57		0,56			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO								TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS								
								LOCAL: PIRACICABA								
								EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA								
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade Jusante (m)	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final		Vf (m/s)			
PV - 12 a PV - 13	21,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	476,000	472,381	3,62	0,45	3,15	0,50	1,0	5,35	
PV - 13 a PV - 14	17,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	475,500	472,349	3,15	0,57	3,18	0,50	1,0	5,35	
PV - 14 a PV - 15	28,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	475,500	472,324	3,18	0,57	4,22	0,50	1,0	5,35	
PV - 15 a PV - 16	28,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	476,500	472,282	4,22	0,45	4,26	0,50	1,0	5,35	
PV - 16 a PV - 17	95,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	476,500	472,240	4,26	0,45	4,90	0,50	1,0	5,35	
PV - 17 a PV - 18	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	477,000	472,097	4,90	0,57	5,05	0,50	1,0	5,35	
PV - 18 a PV - 19	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	477,000	471,947	5,05	0,57	4,20	0,50	1,0	5,35	
PV - 19 a PV - 20	56,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	476,000	471,797	4,20	0,57	3,79	0,50	1,0	5,35	
PV - 20 a PV - 21	20,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	475,500	471,713	3,79	0,45	3,82	0,50	1,0	5,35	
PV - 21 a PV - 22	50,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	475,500	471,683	3,82	0,45	5,89	0,50	1,0	5,35	
PV - 22 a PV - 23	81,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	477,500	471,608	5,89	0,45	5,01	0,50	1,0	5,35	
		0,00	0,00	23,14	23,14			476,500	471,487	5,01	0,57		0,56			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO								TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS								
								LOCAL: PIRACICABA								
								EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA								
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade Jusante (m)	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final		Vf (m/s)			
PV - 23 a 24	64,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	476,500	471,487	5,01	0,45	5,61	0,50	1,0	5,35	
PV - 24 a 25	50,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	477,000	471,391	5,61	0,57	5,18	0,56	1,0	5,35	
PV - 25 a 26	33,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	476,500	471,316	5,18	0,45	4,73	0,50	1,0	5,35	
PV - 26 a 27	93,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	476,000	471,266	4,73	0,45	4,37	0,56	1,0	5,35	
PV - 27 a 28	46,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	475,500	471,127	4,37	0,45	4,29	0,50	1,0	5,35	
PV - 28 a 29	72,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	475,350	471,058	4,29	0,57	5,05	0,56	1,0	5,35	
PV - 29 a 30	92,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	476,000	470,950	5,05	0,45	4,69	0,50	1,0	5,35	
PV - 30 a 31	66,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	475,500	470,812	4,69	0,45	4,24	0,56	1,0	5,35	
PV - 31 a 32	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	474,950	470,713	4,24	0,45	2,94	0,50	1,0	5,35	
PV - 32 a 33	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	473,500	470,563	2,94	0,45	2,09	0,56	1,0	5,35	
PV - 33 a 34	46,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,500	470,413	2,09	0,45	2,16	0,50	1,0	5,35	
		0,00	0,00	23,14	23,14			472,500	470,344	2,16	0,57		0,56			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO								TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS								
								LOCAL: PIRACICABA								
								EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA								
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade Jusante (m)	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final		Vf (m/s)			
PV - 34 a	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,500	470,344	2,16	0,45	2,21	0,50	1,0	5,35	
PV - 35		0,00	0,00	23,14	23,14			472,400	470,194	2,21	0,57		0,56			
PV - 35 a	79,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,400	470,194	2,21	0,45	2,22	0,50	1,0	5,35	
PV - 36		0,00	0,00	23,14	23,14			472,300	470,075	2,22	0,57		0,56			
PV - 36 a	18,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,300	470,075	2,22	0,45	2,15	0,50	1,0	5,35	
PV - 37		0,00	0,00	23,14	23,14			472,200	470,048	2,15	0,57		0,56			
PV - 37 a	47,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,200	470,048	2,15	0,45	2,52	0,50	1,0	5,35	
PV - 38		0,00	0,00	23,14	23,14			472,500	469,978	2,52	0,57		0,56			
PV - 38 a	32,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,500	469,978	2,52	0,45	3,07	0,50	1,0	5,35	
PV - 39		0,00	0,00	23,14	23,14			473,000	469,930	3,07	0,57		0,56			
PV - 39 a	45,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	473,000	469,930	3,07	0,45	2,64	0,50	1,0	5,35	
PV - 40		0,00	0,00	23,14	23,14			472,500	469,862	2,64	0,57		0,56			
PV - 40 a	47,50	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,500	469,862	2,64	0,45	3,21	0,50	1,0	5,35	
PV - 41		0,00	0,00	23,14	23,14			473,000	469,791	3,21	0,57		0,56			
PV - 41 a	53,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	473,000	469,791	3,21	0,45	3,29	0,50	1,0	5,35	
PV - 42		0,00	0,00	23,14	23,14			473,000	469,711	3,29	0,57		0,56			
PV - 42 a	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0051	473,000	469,711	3,29	0,33	1,30	0,80	2,8	4,75	
PV - 43		0,00	0,00	23,14	23,14			470,500	469,200	1,30	0,40		0,88			
PV - 43 a	20,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	470,500	469,200	1,30	0,45	1,33	0,50	1,0	5,35	
PV - 44		0,00	0,00	23,14	23,14			470,500	469,170	1,33	0,57		0,56			
PV - 44 a	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	470,500	469,170	1,33	0,45	2,98	0,50	1,0	5,35	
PV - 45		0,00	0,00	23,14	23,14			472,000	469,020	2,98	0,57		0,56			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 45 a	70,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,000	469,020	2,98	0,45	2,08	0,50	1,0	5,35	
PV - 46		0,00	0,00	23,14	23,14			471,000	468,915	2,08	0,57		0,56			
PV - 46 a	47,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	471,000	468,915	2,08	0,45	3,16	0,50	1,0	5,35	
PV - 47		0,00	0,00	23,14	23,14			472,000	468,845	3,16	0,57		0,56			
PV - 47 a	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,000	468,845	3,16	0,45	3,81	0,50	1,0	5,35	
PV - 48		0,00	0,00	23,14	23,14			472,500	468,695	3,81	0,57		0,56			
PV - 48 a	100,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,500	468,695	3,81	0,45	3,46	0,50	1,0	5,35	
PV - 49		0,00	0,00	23,14	23,14			472,000	468,545	3,46	0,57		0,56			
PV - 49 a	60,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,000	468,545	3,46	0,45	4,05	0,50	1,0	5,35	
PV - 50		0,00	0,00	23,14	23,14			472,500	468,455	4,05	0,57		0,56			
PV - 50 a	39,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,500	468,455	4,05	0,45	3,10	0,50	1,0	5,35	
PV - 51		0,00	0,00	23,14	23,14			471,500	468,396	3,10	0,57		0,56			
PV - 51 a	20,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	471,500	468,396	3,10	0,45	3,13	0,50	1,0	5,35	
PV - 52		0,00	0,00	23,14	23,14			471,500	468,366	3,13	0,57		0,56			
PV - 52 a	78,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	471,500	468,366	3,13	0,45	5,75	0,50	1,0	5,35	
PV - 53		0,00	0,00	23,14	23,14			474,000	468,249	5,75	0,57		0,56			
PV - 53 a	44,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	474,000	468,249	5,75	0,45	2,82	0,50	1,0	5,35	
PV - 54		0,00	0,00	23,14	23,14			471,000	468,183	2,82	0,57		0,56			
PV - 54 a	51,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	471,000	468,183	2,82	0,45	3,89	0,50	1,0	5,35	
PV - 55		0,00	0,00	23,14	23,14			472,000	468,107	3,89	0,57		0,56			
PV - 55 a	70,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,000	468,107	3,89	0,45	4,50	0,50	1,0	5,35	
PV - 56		0,00	0,00	23,14	23,14			472,500	468,002	4,50	0,57		0,56			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade Jusante (m)	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final		Vf (m/s)			
PV - 56 a	43,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	472,500	468,002	4,50	0,45	3,06	0,50	1,0	5,35	
PV - 57		0,00	0,00	23,14	23,14			471,000	467,937	3,06	0,57		0,56			
PV - 57 a	30,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	471,000	467,937	3,06	0,45	2,61	0,50	1,0	5,35	
PV - 58		0,00	0,00	23,14	23,14			470,500	467,892	2,61	0,57		0,56			
PV - 58 a	25,00	0,00	0,00	15,73	15,73	300	0,0015	470,500	467,892	2,61	0,45	2,65	0,50	1,0	5,35	
PV - 59		0,00	0,00	23,14	23,14			470,500	467,855	2,65	0,57		0,56			
PV - 59 a	80,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	470,500	467,755	2,75	0,40	4,34	0,52	1,0	5,95	LANÇAMENTO 2 Qi = 9,18 l/s Qf = 13,50 l/s
PV - 60		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	467,659	4,34	0,50		0,58			
PV - 60 a	71,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	467,659	4,34	0,40	4,43	0,52	1,0	5,95	
PV - 61		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	467,574	4,43	0,50		0,58			
PV - 61 a	28,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	467,574	4,43	0,40	4,46	0,52	1,0	5,95	
PV - 62		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	467,540	4,46	0,50		0,58			
PV - 62 a	45,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	467,540	4,46	0,40	4,51	0,52	1,0	5,95	
PV - 63		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	467,486	4,51	0,50		0,58			
PV - 63 a	21,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	467,486	4,51	0,40	4,54	0,52	1,0	5,95	
PV - 64		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	467,461	4,54	0,50		0,58			
PV - 64 a	65,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	467,461	4,54	0,40	4,62	0,52	1,0	5,95	
PV - 65		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	467,383	4,62	0,50		0,58			
PV - 65 a	30,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	467,383	4,62	0,40	4,65	0,52	1,0	5,95	
PV - 66		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	467,347	4,65	0,50		0,58			
PV - 66 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	467,347	4,65	0,40	3,77	0,52	1,0	5,95	
PV - 67		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	467,227	3,77	0,50		0,58			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 67 a	33,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	467,227	3,77	0,40	3,81	0,52	1,0	5,95	
PV - 68		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	467,187	3,81	0,50		0,58			
PV - 68 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	467,187	3,81	0,40	3,93	0,52	1,0	5,95	
PV - 69		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	467,067	3,93	0,50		0,58			
PV - 69 a	78,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	467,067	3,93	0,40	4,03	0,52	1,0	5,95	
PV - 70		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	466,974	4,03	0,50		0,58			
PV - 70 a	92,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	466,974	4,03	0,40	4,14	0,52	1,0	5,95	
PV - 71		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	466,863	4,14	0,50		0,58			
PV - 71 a	60,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	466,863	4,14	0,40	4,21	0,52	1,0	5,95	
PV - 72		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	466,791	4,21	0,50		0,58			
PV - 72 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	466,791	4,21	0,40	5,33	0,52	1,0	5,95	
PV - 73		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	466,671	5,33	0,50		0,58			
PV - 73 a	95,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	466,671	5,33	0,40	4,44	0,52	1,0	5,95	
PV - 74		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	466,557	4,44	0,50		0,58			
PV - 74 a	65,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	466,557	4,44	0,40	4,52	0,52	1,0	5,95	
PV - 75		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	466,479	4,52	0,50		0,58			
PV - 75 a	53,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	466,479	4,52	0,40	4,58	0,52	1,0	5,95	
PV - 76		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	466,416	4,58	0,50		0,58			
PV - 76 a	30,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	466,416	4,58	0,40	4,12	0,52	1,0	5,95	
PV - 77		0,00	0,00	36,64	36,64			470,500	466,380	4,12	0,50		0,58			
PV - 77 a	15,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	470,500	466,380	4,12	0,40	4,14	0,52	1,0	5,95	
PV - 78		0,00	0,00	36,64	36,64			470,500	466,362	4,14	0,50		0,58			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 78 a	48,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	470,500	466,362	4,14	0,40	5,70	0,52	1,0	5,95	
PV - 79		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	466,304	5,70	0,50		0,58			
PV - 79 a	80,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	466,304	5,70	0,40	4,79	0,52	1,0	5,95	
PV - 80		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	466,208	4,79	0,50		0,58			
PV - 80 a	35,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	466,208	4,79	0,40	5,83	0,52	1,0	5,95	
PV - 81		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	466,166	5,83	0,50		0,58			
PV - 81 a	12,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	466,166	5,83	0,40	5,85	0,52	1,0	5,95	
PV - 82		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	466,152	5,85	0,50		0,58			
PV - 82 a	30,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	466,152	5,85	0,40	5,88	0,52	1,0	5,95	
PV - 83		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	466,116	5,88	0,50		0,58			
PV - 83 a	64,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	466,116	5,88	0,40	5,96	0,52	1,0	5,95	
PV - 84		0,00	0,00	36,64	36,64			472,000	466,039	5,96	0,50		0,58			
PV - 84 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	472,000	466,039	5,96	0,40	5,08	0,52	1,0	5,95	
PV - 85		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	465,919	5,08	0,50		0,58			
PV - 85 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	465,919	5,08	0,40	5,20	0,52	1,0	5,95	
PV - 86		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	465,799	5,20	0,50		0,58			
PV - 86 a	39,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	465,799	5,20	0,40	4,25	0,52	1,0	5,95	
PV - 87		0,00	0,00	36,64	36,64			470,000	465,752	4,25	0,50		0,58			
PV - 87 a	98,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	470,000	465,752	4,25	0,40	5,37	0,52	1,0	5,95	
PV - 88		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	465,634	5,37	0,50		0,58			
PV - 88 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	465,634	5,37	0,40	4,49	0,52	1,0	5,95	
PV - 89		0,00	0,00	36,64	36,64			470,000	465,514	4,49	0,50		0,58			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 89 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	470,000	465,514	4,49	0,40	5,61	0,52	1,0	5,95	
PV - 90		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	465,394	5,61	0,50		0,58			
PV - 90 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	465,394	5,61	0,40	5,73	0,52	1,0	5,95	
PV - 91		0,00	0,00	36,64	36,64			471,000	465,274	5,73	0,50		0,58			
PV - 91 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	471,000	465,274	5,73	0,40	3,35	0,52	1,0	5,95	
PV - 92		0,00	0,00	36,64	36,64			468,500	465,154	3,35	0,50		0,58			
PV - 92 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0109	468,500	465,154	3,35	0,23	1,43	1,15	5,9	4,74	
PV - 93		0,00	0,00	36,64	36,64			465,500	464,068	1,43	0,28		1,28			
PV - 93 a	26,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,500	464,068	1,43	0,40	1,46	0,52	1,0	5,95	
PV - 94		0,00	0,00	36,64	36,64			465,500	464,037	1,46	0,50		0,58			
PV - 94 a	65,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,500	464,037	1,46	0,40	2,04	0,52	1,0	5,95	
PV - 95		0,00	0,00	36,64	36,64			466,000	463,959	2,04	0,50		0,58			
PV - 95 a	65,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0060	466,000	463,959	2,04	0,26	1,20	0,93	3,7	5,11	
PV - 96		0,00	0,00	36,64	36,64			464,770	463,568	1,20	0,33		1,05			
PV - 96 a	26,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,770	463,568	1,20	0,40	5,46	0,52	1,0	5,95	
PV - 97		0,00	0,00	36,64	36,64			469,000	463,537	5,46	0,50		0,58			
PV - 97 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	469,000	463,537	5,46	0,40	5,58	0,52	1,0	5,95	
PV - 98		0,00	0,00	36,64	36,64			469,000	463,417	5,58	0,50		0,58			
PV - 98 a	84,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	469,000	463,417	5,58	0,40	5,68	0,52	1,0	5,95	
PV - 99		0,00	0,00	36,64	36,64			469,000	463,316	5,68	0,50		0,58			
PV - 99 a	71,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	469,000	463,316	5,68	0,40	5,77	0,52	1,0	5,95	
PV - 100		0,00	0,00	36,64	36,64			469,000	463,231	5,77	0,50		0,58			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 100 a	39,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	469,000	463,231	5,77	0,40	5,82	0,52	1,0	5,95	
PV - 101		0,00	0,00	36,64	36,64			469,000	463,184	5,82	0,50		0,58			
PV - 101 a	52,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	469,000	463,184	5,82	0,40	5,88	0,52	1,0	5,95	
PV - 102		0,00	0,00	36,64	36,64			469,000	463,122	5,88	0,50		0,58			
PV - 102 a	93,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	469,000	463,122	5,88	0,40	4,99	0,52	1,0	5,95	
PV - 103		0,00	0,00	36,64	36,64			468,000	463,010	4,99	0,50		0,58			
PV - 103 a	26,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	468,000	463,010	4,99	0,40	4,52	0,52	1,0	5,95	
PV - 104		0,00	0,00	36,64	36,64			467,500	462,979	4,52	0,50		0,58			
PV - 104 a	53,50	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	467,500	462,979	4,52	0,40	3,09	0,52	1,0	5,95	
PV - 105		0,00	0,00	36,64	36,64			466,000	462,915	3,09	0,50		0,58			
PV - 105 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	466,000	462,915	3,09	0,40	4,21	0,52	1,0	5,95	
PV - 106		0,00	0,00	36,64	36,64			467,000	462,795	4,21	0,50		0,58			
PV - 106 a	60,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	467,000	462,795	4,21	0,40	3,28	0,52	1,0	5,95	
PV - 107		0,00	0,00	36,64	36,64			466,000	462,723	3,28	0,50		0,58			
PV - 107 a	60,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	466,000	462,723	3,28	0,40	2,25	0,52	1,0	5,95	
PV - 108		0,00	0,00	36,64	36,64			464,900	462,651	2,25	0,50		0,58			
PV - 108 a	100,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,900	462,651	2,25	0,40	2,37	0,52	1,0	5,95	
PV - 109		0,00	0,00	36,64	36,64			464,900	462,531	2,37	0,50		0,58			
PV - 109 a	75,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,900	462,531	2,37	0,40	2,46	0,52	1,0	5,95	
PV - 110		0,00	0,00	36,64	36,64			464,900	462,441	2,46	0,50		0,58			
PV - 110 a	71,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,900	462,441	2,46	0,40	2,54	0,52	1,0	5,95	
PV - 111		0,00	0,00	36,64	36,64			464,900	462,356	2,54	0,50		0,58			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 111 a	75,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,900	462,356	2,54	0,40	2,63	0,52	1,0	5,95	
PV - 112 a	61,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,900	462,266	2,63	0,40	2,71	0,52	1,0	5,95	
PV - 113 a	61,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,900	462,192	2,71	0,40	2,78	0,52	1,0	5,95	
PV - 114 a	80,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,900	462,119	2,78	0,40	2,88	0,52	1,0	5,95	
PV - 115 a	80,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,900	462,023	2,88	0,40	3,07	0,52	1,0	5,95	
PV - 116 a	58,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,000	461,927	3,07	0,40	3,39	0,52	1,0	5,95	
PV - 117 a	90,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,250	461,858	3,39	0,40	3,45	0,52	1,0	5,95	
PV - 118 a	70,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,200	461,750	3,45	0,40	3,53	0,52	1,0	5,95	
PV - 119 a	80,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,200	461,666	3,53	0,40	3,68	0,52	1,0	5,95	
PV - 120 a	75,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,250	461,570	3,68	0,40	3,77	0,52	1,0	5,95	
PV - 121 a	85,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,250	461,480	3,77	0,40	3,82	0,52	1,0	5,95	
PV - 122		0,00	0,00	36,64	36,64			465,200	461,378	3,82	0,50		0,58			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 122 a	56,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,200	461,378	3,82	0,40	3,89	0,52	1,0	5,95	
PV - 123		0,00	0,00	36,64	36,64			465,200	461,310	3,89	0,50		0,58			
PV - 123 a	56,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,200	461,310	3,89	0,40	3,96	0,52	1,0	5,95	
PV - 124		0,00	0,00	36,64	36,64			465,200	461,243	3,96	0,50		0,58			
PV - 124 a	58,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,200	461,243	3,96	0,40	4,03	0,52	1,0	5,95	
PV - 125		0,00	0,00	36,64	36,64			465,200	461,174	4,03	0,50		0,58			
PV - 125 a	58,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,200	461,174	4,03	0,40	3,85	0,52	1,0	5,95	
PV - 126		0,00	0,00	36,64	36,64			464,950	461,104	3,85	0,50		0,58			
PV - 126 a	58,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	464,950	461,104	3,85	0,40	4,07	0,52	1,0	5,95	
PV - 127		0,00	0,00	36,64	36,64			465,100	461,034	4,07	0,50		0,58			
PV - 127 a	57,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,100	461,034	4,07	0,40	4,28	0,52	1,0	5,95	
PV - 128		0,00	0,00	36,64	36,64			465,250	460,966	4,28	0,50		0,58			
PV - 128 a	67,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,250	460,966	4,28	0,40	4,36	0,52	1,0	5,95	
PV - 129		0,00	0,00	36,64	36,64			465,250	460,886	4,36	0,50		0,58			
PV - 129 a	67,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,250	460,886	4,36	0,40	4,44	0,52	1,0	5,95	
PV - 130		0,00	0,00	36,64	36,64			465,250	460,805	4,44	0,50		0,58			
PV - 130 a	36,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,250	460,805	4,44	0,40	4,49	0,52	1,0	5,95	
PV - 131		0,00	0,00	36,64	36,64			465,250	460,762	4,49	0,50		0,58			
PV - 131 a	20,00	0,00	0,00	24,91	24,91	400	0,0012	465,250	460,762	4,49	0,40	4,51	0,52	1,0	5,95	
PV - 132		0,00	0,00	36,64	36,64			465,250	460,738	4,51	0,50		0,58			
PV - 132 a	20,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,250	460,738	4,51	0,41	4,54	0,53	1,1	6,01	LANÇAMENTO 3 Qi = 1,31 l/s Qf = 1,93 l/s
PV - 133		0,00	0,00	38,57	38,57			465,250	460,714	4,54	0,52		0,58			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final	Jusante (m)	Vf (m/s)			
PV - 133 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,250	460,714	4,54	0,41	4,61	0,53	1,1	6,01	
PV - 134		0,00	0,00	38,57	38,57			465,200	460,594	4,61	0,52		0,58			
PV - 134 a	86,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,200	460,594	4,61	0,41	4,71	0,53	1,1	6,01	
PV - 135		0,00	0,00	38,57	38,57			465,200	460,491	4,71	0,52		0,58			
PV - 135 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,200	460,491	4,71	0,41	4,83	0,53	1,1	6,01	
PV - 136		0,00	0,00	38,57	38,57			465,200	460,371	4,83	0,52		0,58			
PV - 136 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,200	460,371	4,83	0,41	5,00	0,53	1,1	6,01	
PV - 137		0,00	0,00	38,57	38,57			465,250	460,251	5,00	0,52		0,58			
PV - 137 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,250	460,251	5,00	0,41	5,12	0,53	1,1	6,01	
PV - 138		0,00	0,00	38,57	38,57			465,250	460,131	5,12	0,52		0,58			
PV - 138 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,250	460,131	5,12	0,41	5,24	0,53	1,1	6,01	
PV - 139		0,00	0,00	38,57	38,57			465,250	460,011	5,24	0,52		0,58			
PV - 139 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,250	460,011	5,24	0,41	5,21	0,53	1,1	6,01	
PV - 140		0,00	0,00	38,57	38,57			465,100	459,891	5,21	0,52		0,58			
PV - 140 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,100	459,891	5,21	0,41	5,13	0,53	1,1	6,01	
PV - 141		0,00	0,00	38,57	38,57			464,900	459,771	5,13	0,52		0,58			
PV - 141 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	464,900	459,771	5,13	0,41	5,35	0,53	1,1	6,01	
PV - 142		0,00	0,00	38,57	38,57			465,000	459,651	5,35	0,52		0,58			
PV - 142 a	100,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	465,000	459,651	5,35	0,41	4,47	0,53	1,1	6,01	
PV - 143		0,00	0,00	38,57	38,57			464,000	459,531	4,47	0,52		0,58			
PV - 143 a	24,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	464,000	459,531	4,47	0,41	2,50	0,53	1,1	6,01	
PV - 144		0,00	0,00	38,57	38,57			462,000	459,502	2,50	0,52		0,58			

PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade Jusante (m)	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final		Vf (m/s)			
PV - 144 a PV - 145	12,00	0,00	0,00	26,22	26,22	400	0,0012	462,000	459,502	2,50	0,41	2,51	0,53	1,1	6,01	
PV - 145 a PV - 146	40,00	0,00	0,00	30,86	30,86	400	0,0011	462,000	459,488	2,51	0,52	3,06	0,53	1,0	6,25	LANÇAMENTO 4 Qi = 4,64 l/s Qf = 6,83 l/s
PV - 146 a PV - 147	63,00	0,00	0,00	30,86	30,86	400	0,0011	462,500	459,444	3,06	0,59	3,63	0,59	1,0	6,25	
PV - 147 a PV - 148	100,00	0,00	0,00	30,86	30,86	400	0,0011	462,500	459,444	3,06	0,47	3,74	0,53	1,0	6,25	
PV - 148 a PV - 149	100,00	0,00	0,00	30,86	30,86	400	0,0011	463,000	459,374	3,63	0,59	3,35	0,53	1,0	6,25	
PV - 149 a PV - 150	100,00	0,00	0,00	30,86	30,86	400	0,0011	463,000	459,264	3,74	0,47	2,96	0,59	1,0	6,25	
PV - 150 a PV - 151	90,00	0,00	0,00	30,86	30,86	400	0,0011	462,500	459,154	3,35	0,59	4,05	0,53	1,0	6,25	
PV - 151 a PV - 152	100,00	0,00	0,00	32,85	32,85	400	0,0011	462,000	459,044	2,96	0,47	3,66	0,59	1,0	6,25	
PV - 152 a PV - 153	89,00	0,00	0,00	30,86	30,86	400	0,0011	462,000	459,044	2,96	0,47	3,26	0,53	1,0	6,25	
PV - 153 a PV - 154	38,00	0,00	0,00	45,40	45,40	400	0,0011	463,000	458,945	4,05	0,59	3,10	0,54	1,1	6,31	LANÇAMENTO 5 Qi = 1,99 l/s Qf = 2,93 l/s
PV - 154 a PV - 155	41,00	0,00	0,00	48,33	48,33	400	0,0011	462,500	458,835	3,66	0,62	3,05	0,60	1,1	6,31	
		0,00	0,00	32,85	32,85	400	0,0011	462,000	458,835	3,66	0,48		0,54			
		0,00	0,00	48,33	48,33	400	0,0011	462,000	458,737	3,26	0,62		0,60			
		0,00	0,00	32,85	32,85	400	0,0011	461,800	458,696	3,10	0,62		0,60			
		0,00	0,00	48,33	48,33	400	0,0011	461,800	458,696	3,10	0,48		0,54			
		0,00	0,00	48,33	48,33	400	0,0011	461,700	458,650	3,05	0,62		0,60			

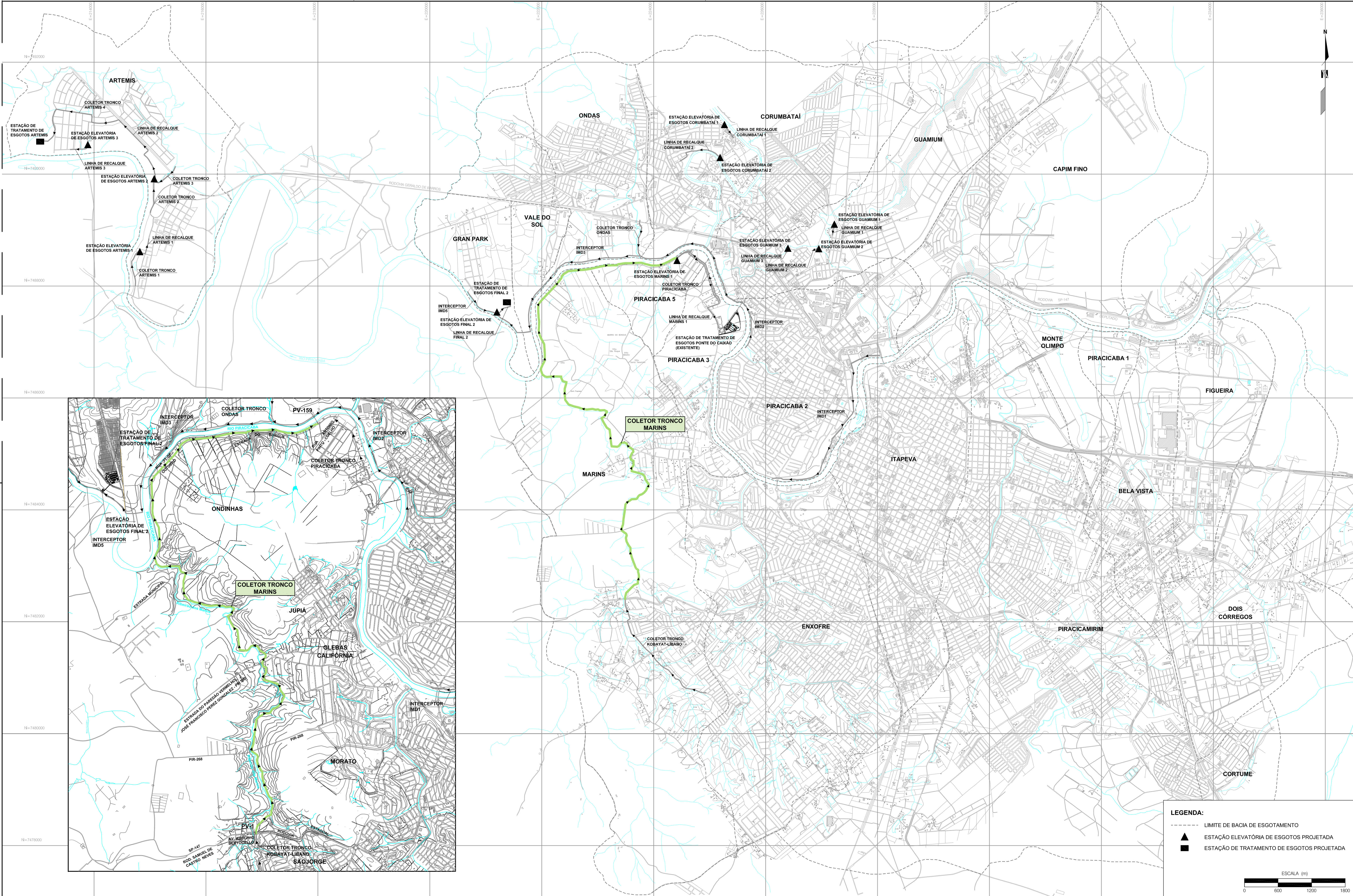
PLANILHA DE CÁLCULO DE COLETOR TRONCO							TÍTULO: DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO DO C.T. MARINS									
							LOCAL: PIRACICABA									
							EMPRESA: PROESPLAN Engenharia LTDA									
Trecho	Extensão (m)	Taxa de Contribuição Linear (l/s.km)	Vazão de Contribuição do Trecho (l/s)	Vazão Montante (l/s)	Vazão Jusante (l/s)	Ø (mm)	Declividade (m/m)	Cota Terreno (m)	Cota Coletor (m)	Prof. Coletor (m)	Lâmina Líquida (Y/D)	Profundidade Singularidade Jusante (m)	Vi (m/s)	Tensão Trativa (Pa)	Veloc. Crítica (m/s)	Observações
		Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final	Inicial - Final			Montante - Jusante	Montante - Jusante	Montante - Jusante	Inicial - Final		Vf (m/s)			
PV - 155 a PV - 156	80,00	0,00	0,00	32,85	32,85	400	0,0011	461,700	458,650	3,05	0,48	2,94	0,54	1,1	6,31	
		0,00	0,00	48,33	48,33			461,500	458,562	2,94	0,62		0,60			
PV - 156 a PV - 157	72,00	0,00	0,00	39,47	39,47	400	0,0010	461,500	458,562	2,94	0,56	3,21	0,55	1,1	6,51	LANÇAMENTO 6
		0,00	0,00	58,08	58,08			461,700	458,490	3,21	0,73		0,59			Qi = 6,62 l/s
																Qf = 9,75 l/s
PV - 157 a PV - 158	100,00	0,00	0,00	39,47	39,47	400	0,0010	461,700	458,490	3,21	0,56	3,41	0,55	1,1	6,51	
		0,00	0,00	58,08	58,08			461,800	458,390	3,41	0,73		0,59			
PV - 158 a PV - 159	61,00	0,00	0,00	39,47	39,47	400	0,0010	461,800	458,390	3,41	0,56	3,67	0,55	1,1	6,51	
		0,00	0,00	58,08	58,08			462,000	458,329	3,67	0,73		0,59			
PV - 159 a PV - 160	28,00	0,00	0,00	41,71	41,71	400	0,0011	462,000	458,329	3,67	0,57	4,70	0,57	1,1	6,53	LANÇAMENTO 7
		0,00	0,00	61,38	61,38			463,000	458,300	4,70	0,75		0,61			Qi = 2,24 l/s
																Qf = 3,30 l/s
PV - 160 a PV - 161	2,35	0,00	0,00	41,71	41,71	400	0,0011	463,000	456,750	6,25	0,57	6,25	0,57	1,1	6,53	
		0,00	0,00	61,38	61,38			463,000	456,748	6,25	0,75		0,61			

RELAÇÃO DE DESENHOS

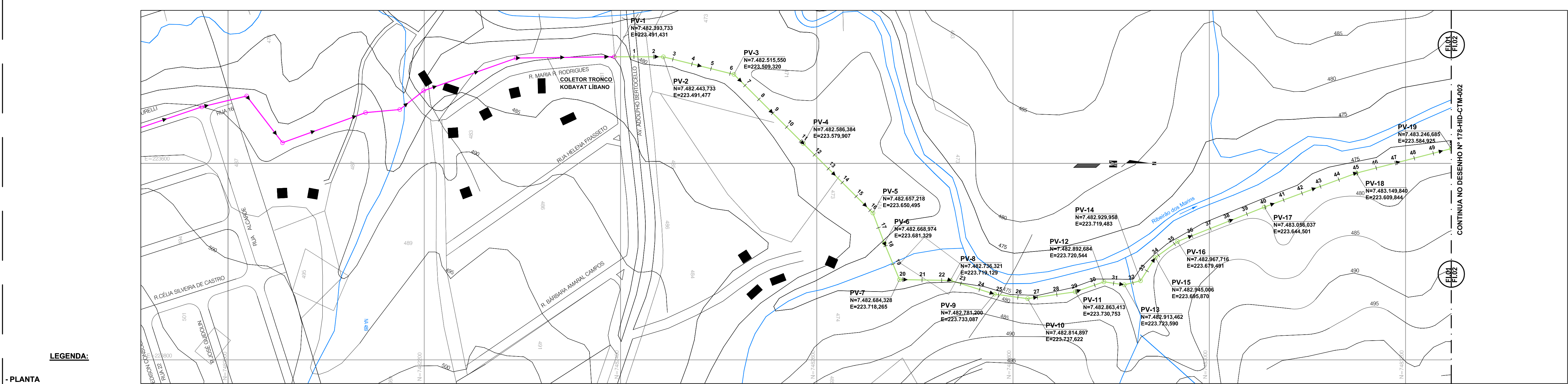
Número	Desenho	Folha
178-GER-CTM-001	Coletor Tronco Marins Planta Geral	01/01
178-HID-CTM-001	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 0+0,00 a 49+19,00	01/09
178-HID-CTM-002	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 49+19,00 a 110+12,00	02/09
178-HID-CTM-003	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 110+12,00 a 158+7,50	03/09
178-HID-CTM-004	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 158+7,50 a 201+17,50	04/09
178-HID-CTM-005	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 201+17,50 a 267+13,50	05/09
178-HID-CTM-006	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 267+13,50 a 337+9,00	06/09
178-HID-CTM-007	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 337+9,00 a 398+18,00	07/09
178-HID-CTM-008	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 398+18,00 a 459+18,00	08/09
178-HID-CTM-009	Coletor Tronco Marins Planta e Perfil Estaca 459+18,00 a 514+4,00	09/09

RELACÃO DE DESENHOS

Número	Desenho	Folha
178-HID-CTM-010	Coletor Tronco Marins Poços de Visita Plantas e Cortes	01/01
178-HID-CTM-011	Coletor Tronco Marins Escoramento e Embasamento Plantas, Cortes, Elevações e Detalhes	01/01
178-HID-CTM-012	Coletor Tronco Marins Escoramentos Plantas, Cortes, Elevações e Detalhes	01/01



Nº	DATA	REVISÃO	EXECUTADO POR	APROVADO POR	SEMAE		DESENHOS DE REFERÊNCIA	NÚMERO	NOTAS	SEMAE VISTO E ACEITO	EXECUTADO POR:		PROJETO BÁSICO DE COLETORES TRONCO, INTERCEPTORES, ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS E LINHAS DE RECALQUE COLETOR TRONCO MARINS PLANTA GERAL	ÁREA PROJ.: MUNICÍPIO DE PIRACICABA SUB-ÁREA PROJ.: SISTEMA DE ESGOTOS SANITÁRIOS	N.º CONTRATADA 178-GER-CTM-001 ESCALA 1:30.000
					ACEITO	DATA					DES.: A.M.F.	06/2011			
										ESTA ACEITAÇÃO NÃO ISENTA A CONTRATADA DAS RESPONSABILIDADES E OBRIGAÇÕES ESTABELECIDAS NO CONTRATO	PROJ.: A.F.R.F.	06/2011			
										ANALISADO					
										ACEITO					
										VISTO					
											APPROVADO POR: V.O.M				
											ASS.: CREA: 49080/D	06/2011			



LEGENDA:

- PLANTA

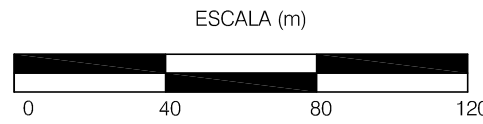
- INTERCEPTOR IMD1
- INTERCEPTOR IMD2
- INTERCEPTOR IMD3
- INTERCEPTOR IMD5
- COLETOR-TRONCO ONDAS
- COLETOR-TRONCO PIRACICABA
- COLETOR-TRONCO MARINS
- COLETOR-TRONCO KOBAYAT LIBANO
- REDE EXISTENTE
- CERCA

- PERFIL

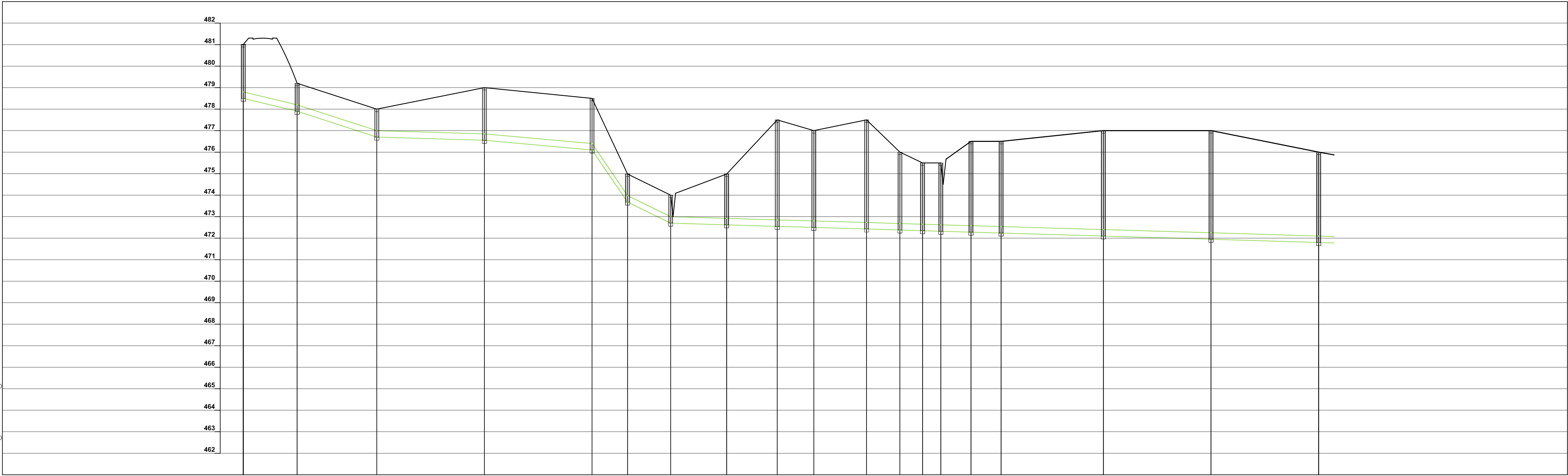
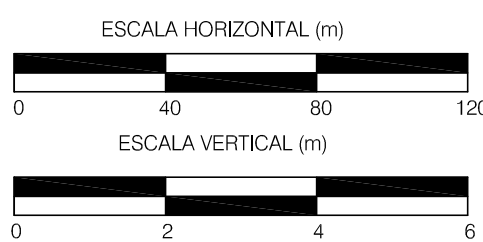
- INTERCEPTOR IMD1
- INTERCEPTOR IMD2
- INTERCEPTOR IMD3
- INTERCEPTOR IMD5
- COLETOR-TRONCO ONDAS
- COLETOR-TRONCO PIRACICABA
- COLETOR-TRONCO MARINS
- COLETOR-TRONCO KOBAYAT LIBANO

ESCALAS:

- PLANTA




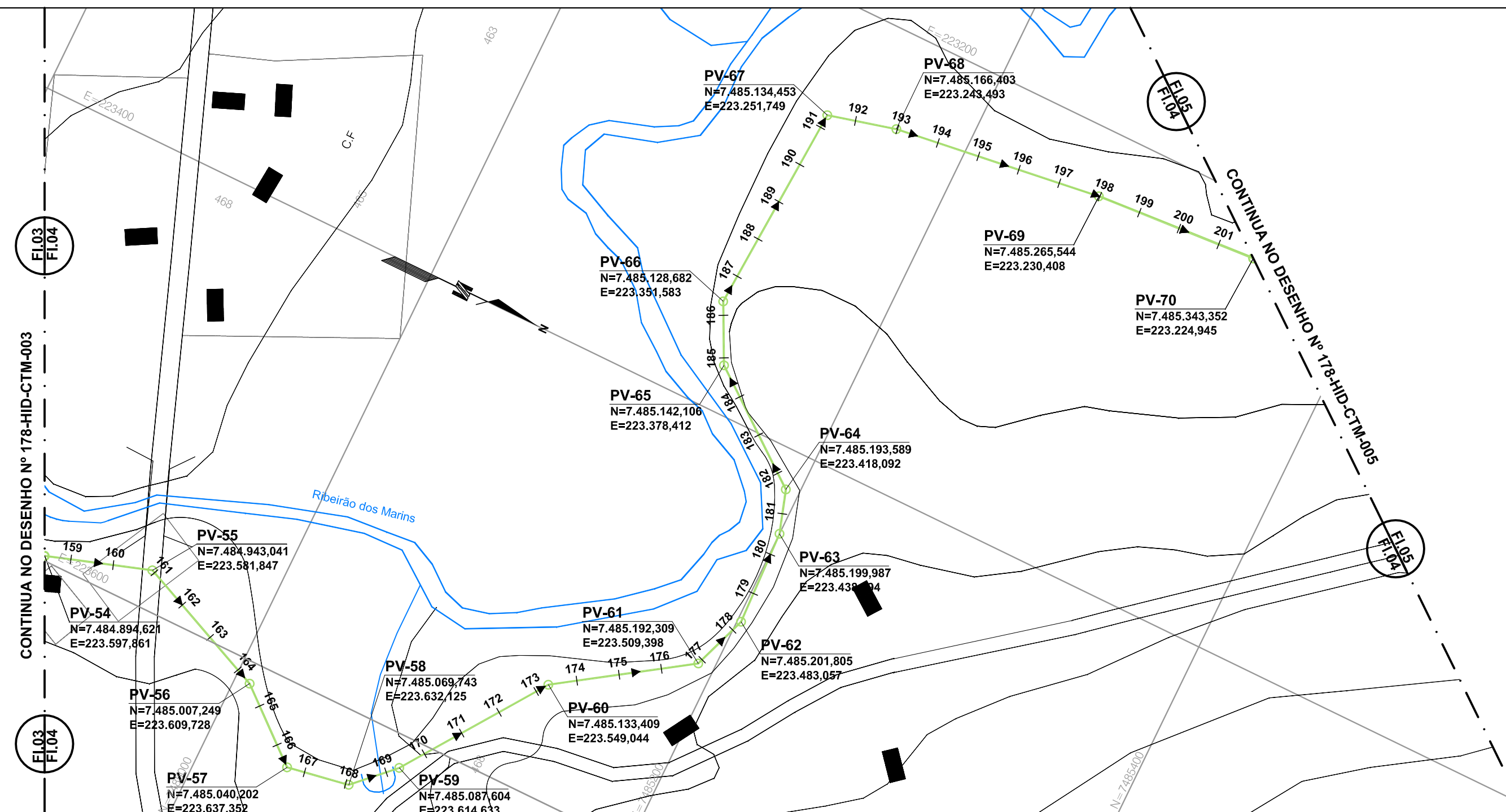
- PERFIL



ESTACA (20,00m)	0	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50
EXTENSÃO (m)		50,00	2+10,00		74,00		6+10,00		100,00			11+10,00		100,00			16+10,00	33,00	40,00		52,00		22+10,00		47,00	24+16,00	34,00	26+10,00	49,00	28+19,00	31,00	21,00	17,00	28,00	28,00	38+19,00	95,00		38+19,00		100,00		100,00		48+19,00						
COTA DO TERRENO (m)	2,50	478,000	479,200				478,000					478,000					478,500					474,980		474,980		477,500	477,500	477,000			477,500	476,000	475,500	475,500	475,500	477,000		477,000		477,000		477,000		477,000		477,000					
COTA DA GERATRIZ INFERIOR (m)																																																			
PROFUNDIDADE (m)																																																			
DECLIVIDADE (m/m)		0,0120			0,0162				0,0015			2,45		0,0045			2,40	0,0733	0,0245		0,0015		2,36		4,95	4,95	4,50	5,07	3,62	3,15	3,15	3,18	4,22	4,26		4,90															
DÍAMETRO (mm) / MATERIAL		Ø 300mm CONCRETO ESPECIAL																																																	
ESCORAMENTO					PONTEATEAMENTO				CONTÍNUO									DESCONTÍNUO	PONTEATEAMENTO		DESCONTÍNUO		ESPECIAL	METÁLICO - MADEIRA		ESPECIAL																									
EMBASAMENTO																																																			
MÉTODO CONSTRUTIVO																																																			
REBAIXAMENTO DO N.A.																																																			
PAVIMENTAÇÃO																																																			

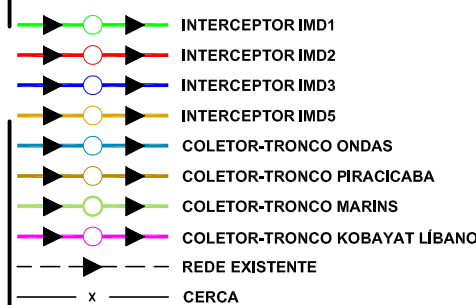
Nº	DATA	REVISÃO	EXECUTADO POR	APROVADO POR	SEMARE	DESENHOS DE REFERÊNCIA	NÚMERO	NOTAS	SEMARE	EXECUTADO POR:	PROESPLAN	PROJETO BÁSICO DE COLETORES TRONCO, INTERCEPTORES, ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS E LINHAS DE RECALQUE COLETOR TRONCO MARINS PLANTA E PERFIL ESTACA 0+0,00 A 49+19,00	Nº	REV.	FL.	01/09	Nº CONTRATADA	178-HID-CTM-001	ESCALA	H=1:2.000 V=1:100
					ACEITO				VISTO E ACEITO	DES: A.M.F.	06/2011									
									ESTA ACEITAÇÃO NÃO ISENTA A CONTRATADA DAS RESPONSABILIDADES E OBRIGAÇÕES ESTABELECIDAS NO CONTRATO	PROJ.: A.F.J.	06/2011									
									ANALISADO	/ /										
									ACEITO	/ /										
									VISTO	/ /										
										ASS:	CREA: 49080/D	06/2011								

Nº	DATA	REVISÃO	EXECUTADO POR	APROVADO POR	SEMAE		DESENHOS DE REFERÊNCIA	NÚMERO	NOTAS	<div>SEMAE VISTO E ACEITO</div> <div>ESTA ACEPTACIÓN NÃO EXENTA A CONTRATADA DAS RESPONSABILIDADES E OBRIGAÇÕES ESTABELECIDAS NO CONTRATO</div> <div>ANALISADO / / ACEITO / / VISTO / /</div>	EXECUTADO POR:		<div>Serviço Municipal de Água e Esgoto de Piracicaba</div> <div>PROJETO BÁSICO DE COLETORES TRONCO, INTERCEPTORES, ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS E LINHAS DE RECALQUE COLETOR TRONCO MARINS PLANTA E PERFIL ESTACA 49+19,00 A 110+12,00</div> <div>ÁREA PROJ.: MUNICÍPIO DE PIRACICABA SUB-ÁREA PROJ.: SISTEMA DE ESGOTOS SANITÁRIOS</div>	<div><p>N.º CONTRATADA 178-HID-CTM-002</p><p>ESCALA H = 1:2.000 V = 1:100</p></div>
					ACEITO	DATA					DES.: A.M.F.			
		PROJ.: A.F.J.		06/2011										
		APROVADO POR: V.O.M												
		ASS.: _____ CREA: 49080/D		06/2011										

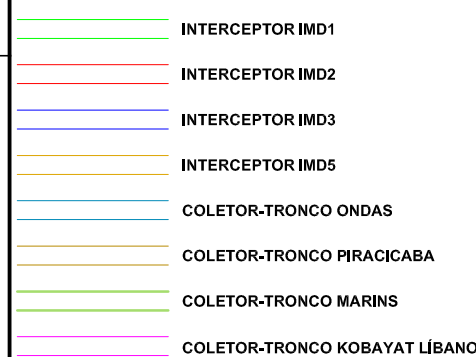


LEGENDA:

- PLANTA

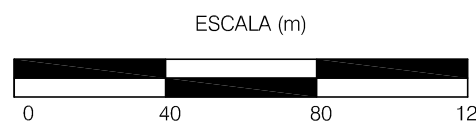


- PERFIL

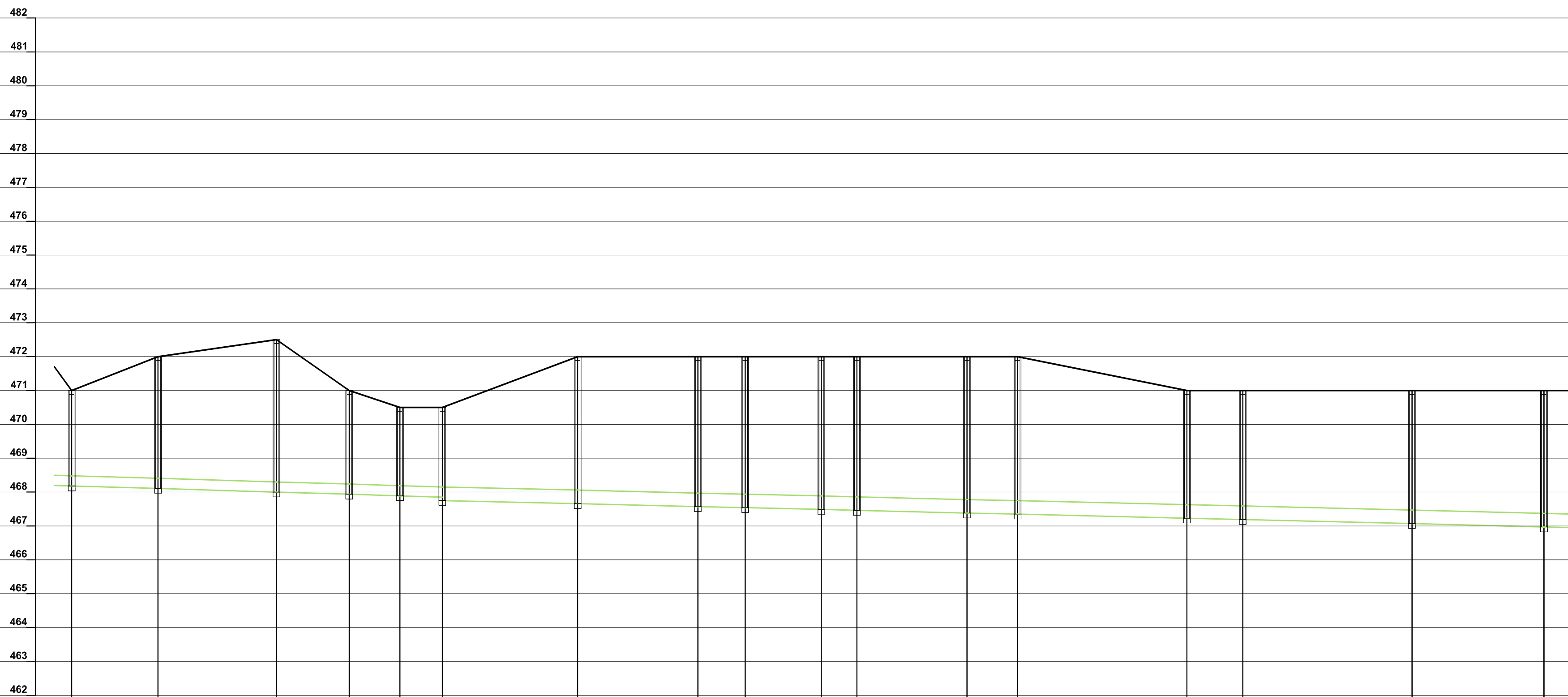
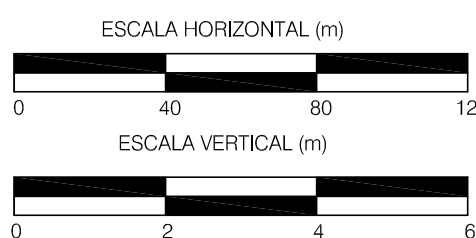



ESCALAS:


- PLANTA



- PERFIL

[illegible]

Nº	DATA	REVISÃO	EXECUTADO POR	APROVADO POR	SEMAE		DESENHOS DE REFERÊNCIA	NÚMERO	NOTAS	SEMAE VISTO E ACEITO	EXECUTADO POR:	<div>Serviço Municipal de Água e Esgoto de Piracicaba PROJETO BÁSICO DE COLETORES TRONCO, INTERCEPTORES, ESTAÇÕES ELEVATORIAS E LINHAS DE RECALQUE COLETOR TRONCO MARINS PLANTA E PERFIL ESTACA 158+7,50 A 201+17,50</div>	<div><div>N.º CONTRATADA 178-HID-CTM-004</div><div>ESCALA H=1:2.000 V=1:100</div></div>	<div>N.º — REV. 0 FL. 04/09</div>				
					ACEITO	DATA									DES.: A.M.F.	06/2011	ANALISADO	//
										ESTA ACEITAÇÃO NÃO KENTA A CONTRATADA DAS RESPONSABILIDADES E OBRIGAÇÕES ESTABELECIDAS NO CONTRATO								

Nº	DATA	REVISÃO	EXECUTADO POR	APROVADO POR	SEMAE		DESENHOS DE REFERÊNCIA	NÚMERO	NOTAS	SEMAE VISTO E ACEITO	ESTA ACEPTAÇÃO NÃO EXENTA A CONTRATADA DAS RESPONSABILIDADES E OBRIGAÇÕES ESTABELECIDAS NO CONTRATO	EXECUTADO POR: <div>PROESPLAN Engenharia</div>	Serviço Municipal de Água e Esgoto do Piracicaba PROJETO BÁSICO DE COLETORES TRONCO, INTERCEPTORES, ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS E LINHAS DE RECALQUE COLETOR TRONCO MARINS PLANTA E PERFIL ESTACA 201+17,50 A 267+13,50	<div></div>	N.º CONTRATADA 178-HID-CTM-005	N.º — REV. 0 FL. 05/09							
					ACEITO	DATA																	

Technical drawing of a circular mechanical part, likely a flange or cover plate, showing dimensions and section lines.

Dimensions:

- Overall diameter: 2,40
- Inner diameter (hole): 1,60
- Outer diameter (flange): 2,00
- Flange thickness: 0,80
- Inner hole diameter: Ø 1
- Outer hole diameter: Ø 2
- Flange thickness: 0,3

Section Lines:

- Section A-A: Indicated by arrows pointing horizontally from the left and right sides of the drawing.
- Section B-B: Indicated by arrows pointing vertically from the top and bottom of the drawing.

Material:

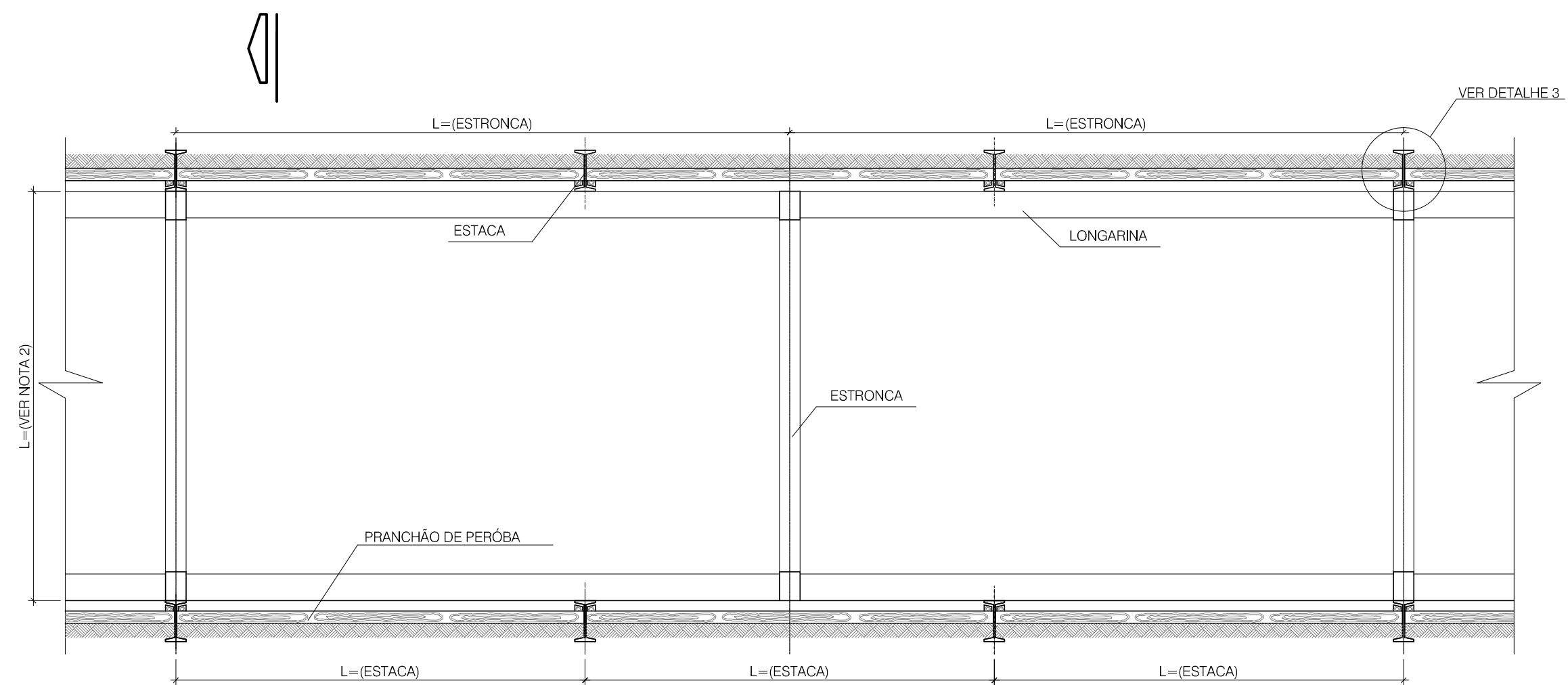
TAMPÃO DE F.F. - Ø300mm

Technical drawing of a square column with a central pier and four horizontal ducts. The drawing includes dimensions: overall width 2.40, overall height 2.40, duct diameter $\varnothing 1$, pier diameter $\varnothing 3$, and pier height 1.60. It also shows reinforcement details with symbols A, B, X, and Y, and a label "ENCHIMENTO DE CONCRETO MAGRO" pointing to the pier's core.

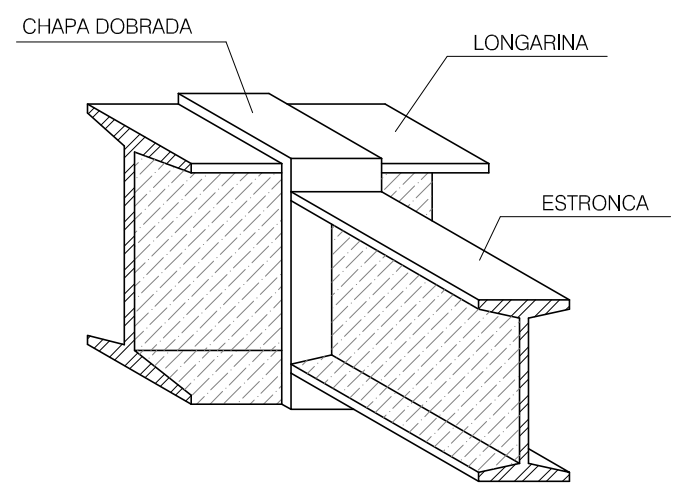
[illegible][illegible]

NR.	DATA	REVISÃO	EXECUTADO POR	APROVADO POR	SEMÁE		DESENHOS DE REFERÊNCIA	NÚMERO	NOTAS	SEMÁE		EXECUTADO POR:	<div> <div>Serviço Municipal de Água e Esgoto de Piracicaba</div> <div>PROJETO BÁSICO DE COLETORES TRONCO, INTERCEPTORES, ESTAÇÕES ELEVATORIAS E LINHAS DE RECALQUE</div> <div>COLETOR TRONCO MARINS</div> <div>POÇOS DE VISITA</div> <div>PLANTAS E CORTES</div> </div>	<div> <div>REV. 0</div> <div>FL. 01/01</div> </div>	<div> <div>N.º CONTRATADA</div> <div>178-HID-CTM-010</div> </div>	<div> <div>ESCALA</div> <div>INDICADA</div> </div>
					ACEITO	DATA				VISTO E ACEITO	DES.: A.M.F.					
											<div> <div>ESTA ACEITAÇÃO NÃO SENTA A CONTRATADA DAS RESPONSABILIDADES E OBRIGAÇÕES ESTABELECIDAS NO CONTRATO</div> </div>	PROESPLAN Engenharia				
											PROJ.: A.F.J.	06/2011				
											ANALISADO	/ /				
											ACEITO	/ /				
											VISTO	/ /				
											ASS.: CREA: 49080/D	06/2011	ÁREA PROJ.: MUNICÍPIO DE PIRACICABA			
											SUB-ÁREA PROJ.: SISTEMA DE ESGOTOS SANITÁRIOS					

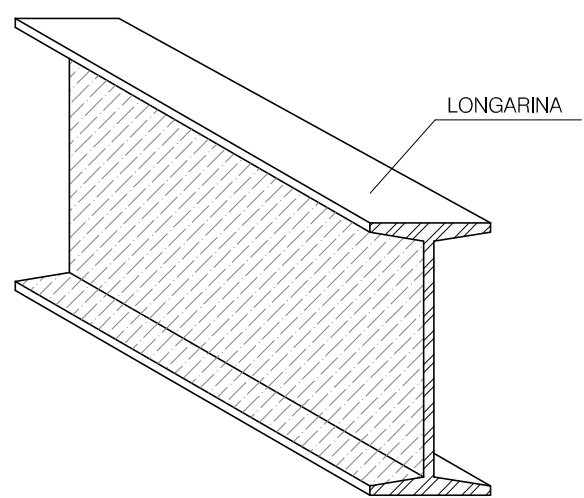
ESCORAMENTO METÁLICO-MADEIRA



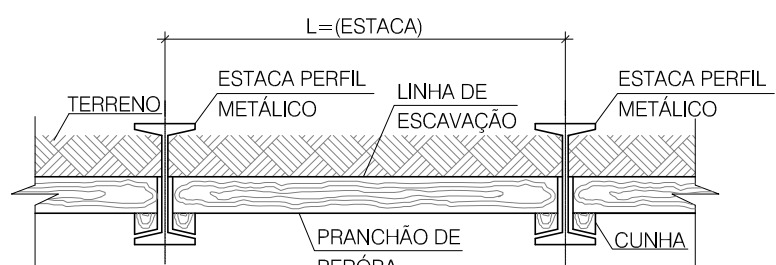
PLANTA
ESC. 1:25



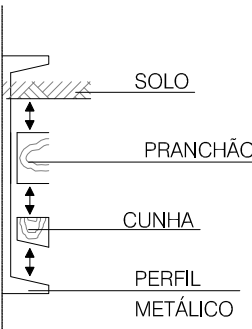
DETALHE "1"
S/ ESC.



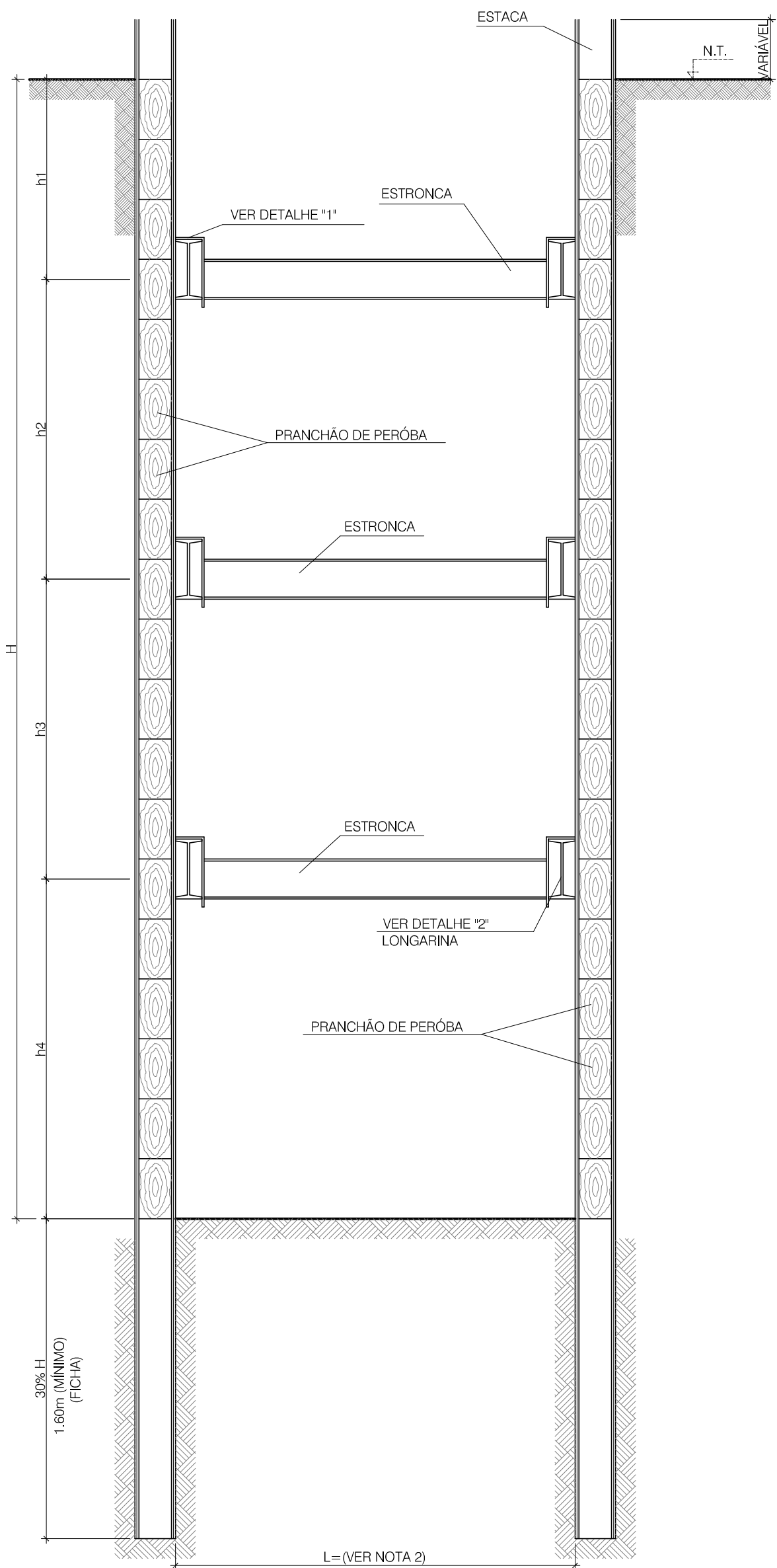
DETALHE "2"
S/ ESC.



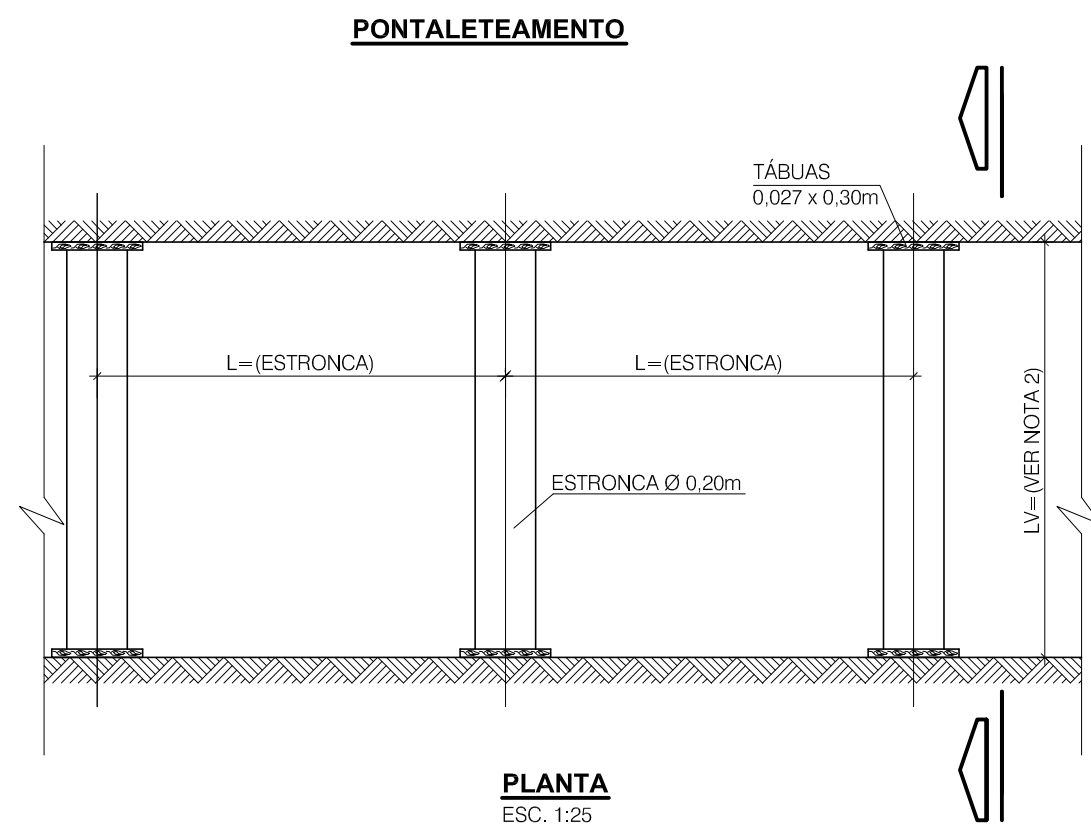
DETALHE "3"
S/ ESC.



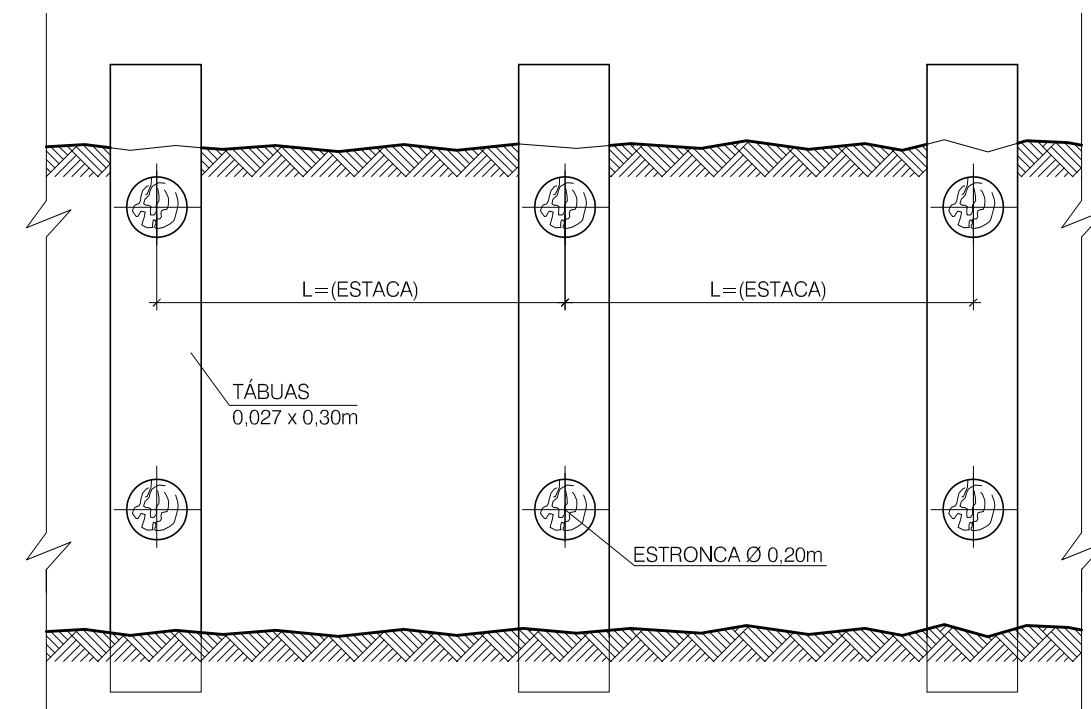
O PRANCHÃO DEVERÁ SER POSICIONADO ENCOSTADO NO SOLO, MINIMIZANDO AS DEFORMAÇÕES LATERAIS DA MASSA DE SOLO. VER DIAGRAMA DE FORÇA ABAIXO:



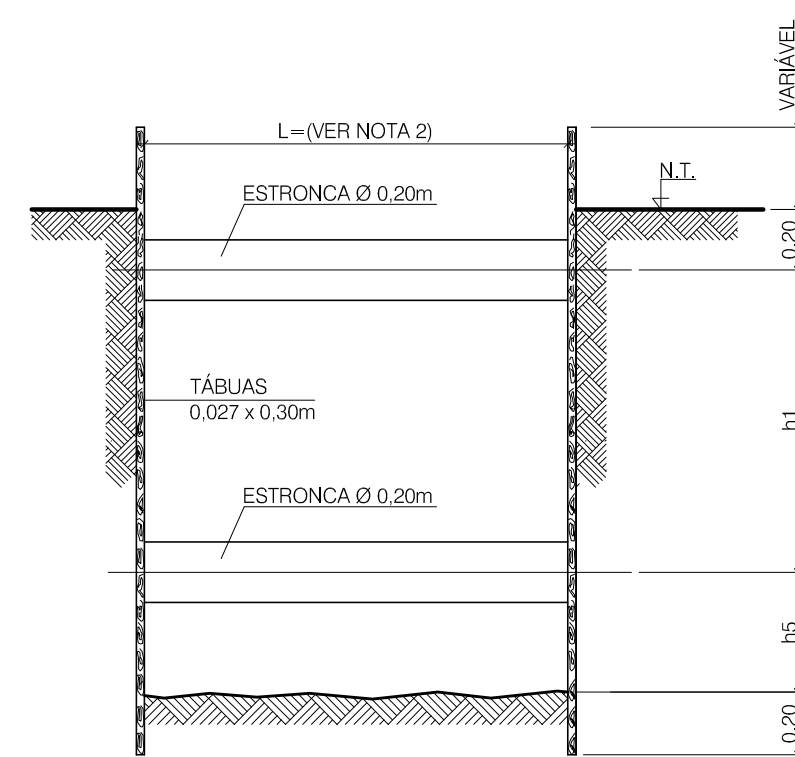
CORTE
ESC.:1:25



PLANTA
ESC. 1:25



ELEVAÇÃO
ESC. 1:25



CORTE
ESC. 1:25

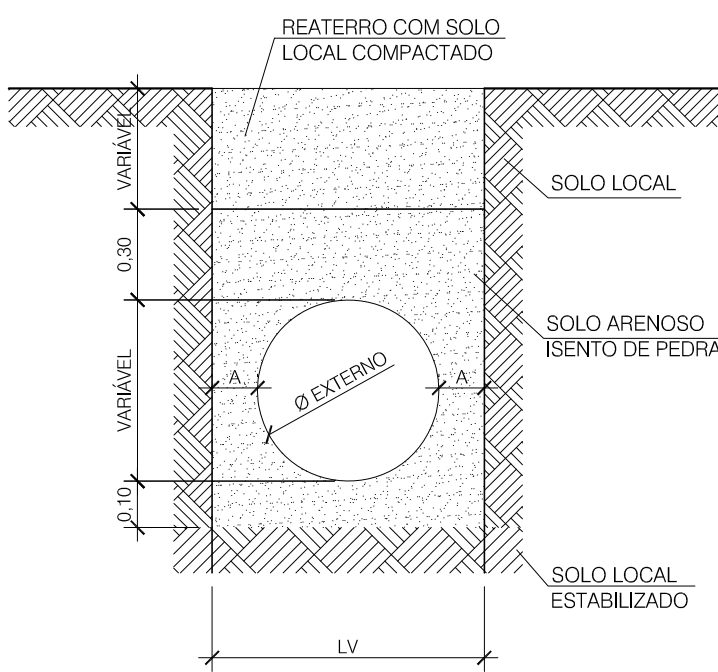
TABELA DE PROFUNDIDADES					
PROFUNDIDADE DE VALA (m)	ESTRONCAS				
	h1(m)	h2(m)	h3(m)	h4(m)	h5(m)
1.50	1.00	---	---	---	0.30

PROFUNDIDADE DA VALA (m)	H1	H2	H3	H4	H5
1.50	1.00	---	---	---	0.30

NOTA:

1) ESTE DESENHO É APENAS INDICATIVO PARA A EXECUÇÃO DO ESCORAMENTO. AS DIMENSÕES DAS PARTES INTEGRANTES E AS DISTÂNCIAS ENTRE ELAS DEVERÃO SER DEFINIDAS POR UM PROFISSIONAL HABILITADO.

2)OBSERVAR RECOMENDAÇÕES DA NBR 12266.



ELEVAÇÃO
S/ ESC.

PROF. VALA (m)	PERFIL DA ESTACA	PERFIL DA LONARINA	ESTRONCAS						FICHA (m)	PRANCHÕES DE PERÓEA ESP. (cm)
			PERFIL	Nº DE QUADROS	h1 (m)	h2 (m)	h3 (m)	h4 (m)		
5.00	18"	112"	18"	3	1.00	2.50	1.50	..	1.65	8
5.50	18"	112"	18"	3	1.00	2.50	2.00	..	1.80	8
6.00	110"	112"	18"	3	1.00	2.50	2.00	1.00	2.00	8
6.50	110"	112"	18"	3	1.00	2.50	2.00	1.50	2.20	8

[illegible]

ESCORAMENTO CONTÍNUO

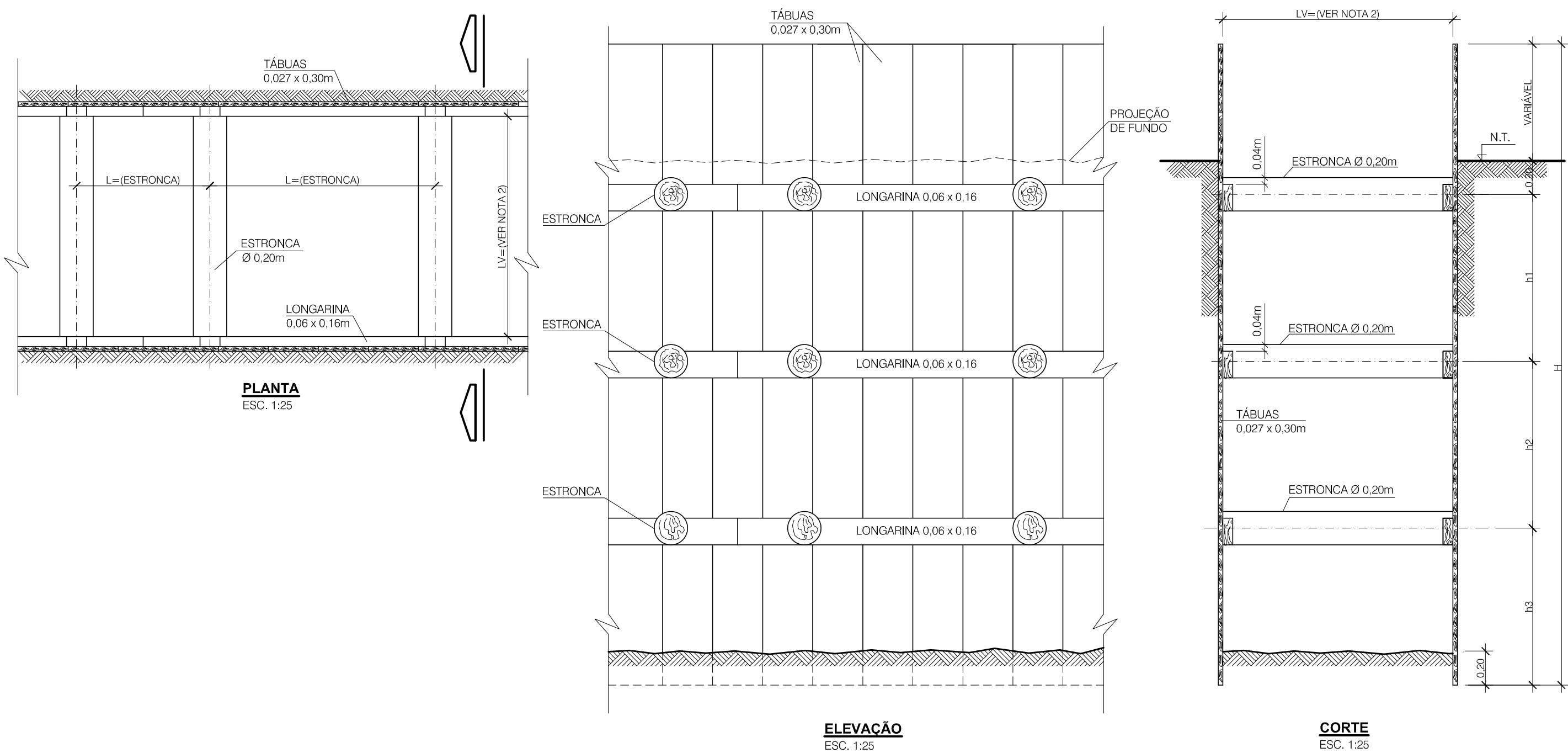


TABELA DE PROFUNDIDADES				
PROFUNDIDADE DE VALA (m)	ESTRONCAS			
	h1(m)	h2(m)	h3(m)	
2.00	1.00	---	1.00	* EVENTUAL
2.50	0.80	1.00	0.70	* EVENTUAL
3.00	1.00	1.00	1.00	

ESCORAMENTO DESCONTÍNUO

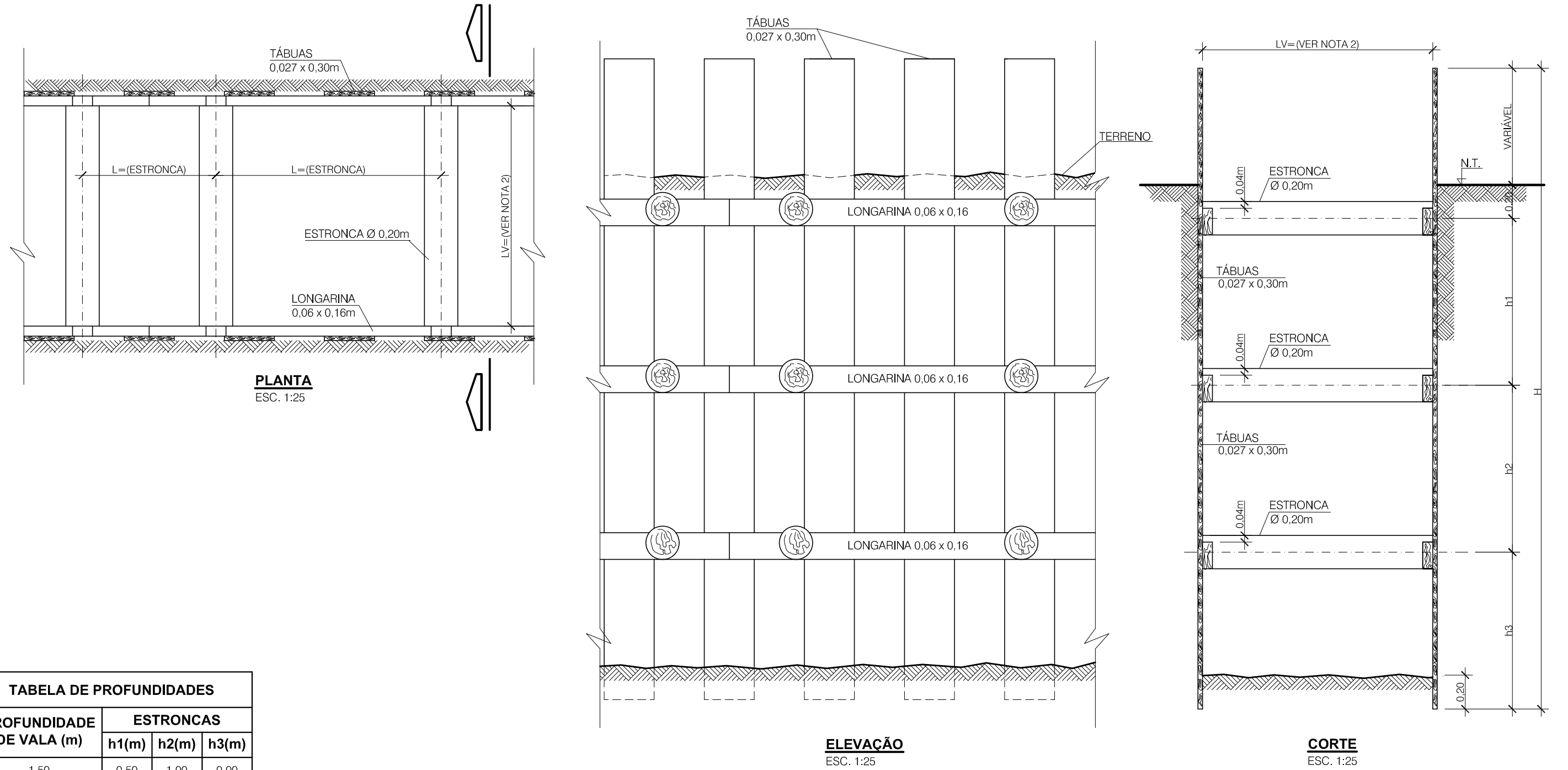


TABELA DE PROFUNDIDADES				
PROFUNDIDADE DE VALA (m)	ESTRONCAS			
	h1(m)	h2(m)	h3(m)	
1.50	0.50	1.00	0.00	
2.00	0.80	1.00	0.70	

ESCORAMENTO ESPECIAL

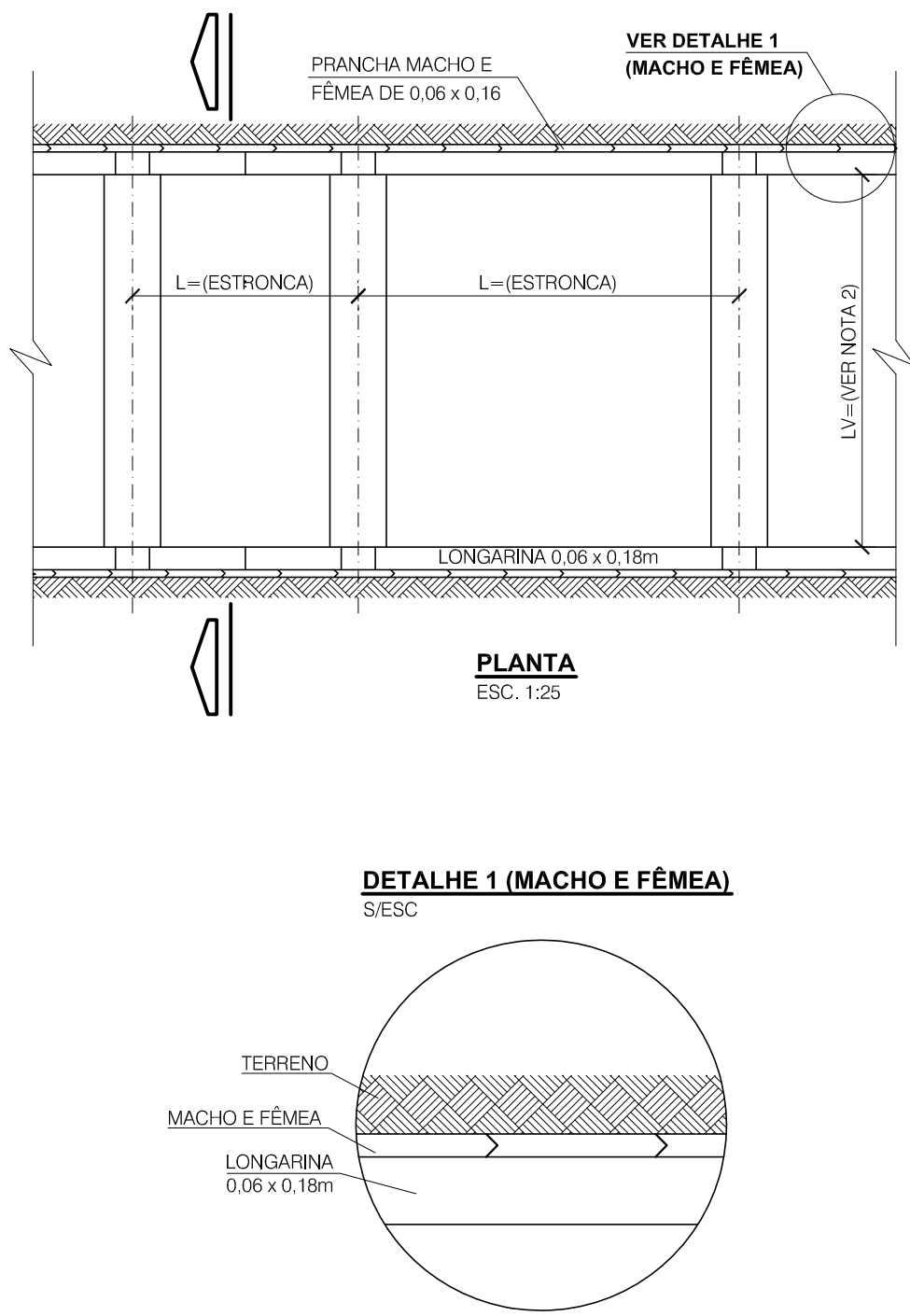
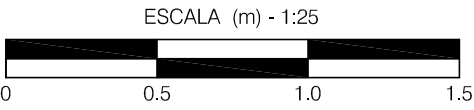
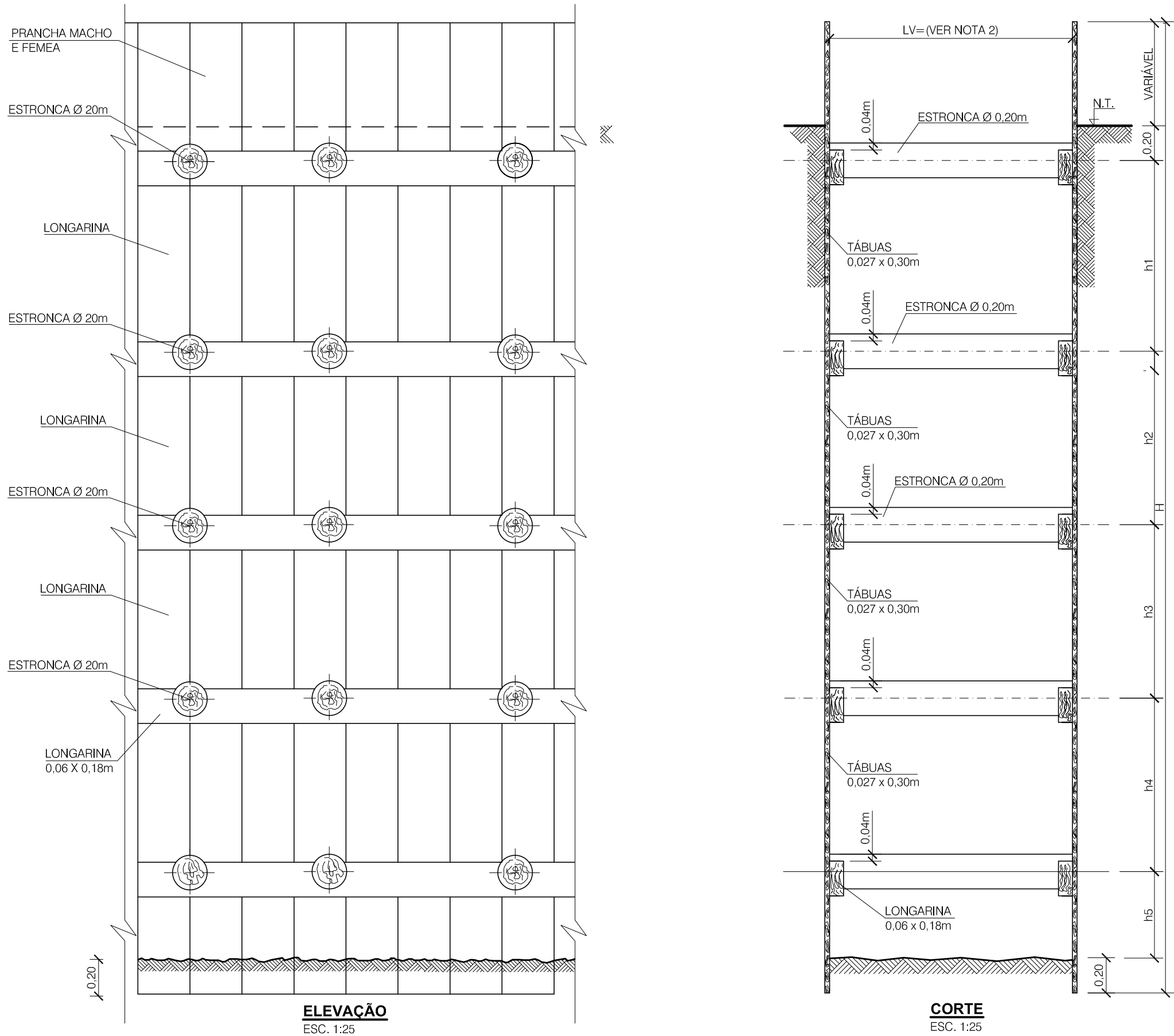


TABELA RESUMO DE DIMENSIONAMENTO
ESCORAMENTO ESPECIAL

PROFUNDIDADE DE VALA (m)	ESTRONCAS				
	h1(m)	h2(m)	h3(m)	h4(m)	h5(m)
3.00	1.00	1.00	---	---	1.00
3.50	0.80	1.00	1.00	---	0.70
4.00	1.00	1.00	1.00	---	1.00
4.50	0.80	1.00	1.00	1.00	0.70



Nº	DATA	REVISÃO	EXECUTADO POR	APROVADO POR	SEMÁE		DESENHOS DE REFERÊNCIA	NÚMERO	NOTAS	SEMÁE VISTO E ACEITO	EXECUTADO POR:		PROJETO BÁSICO DE COLETORES TRONCO, INTERCEPTORES, ESTAÇÕES ELEVATÓRIAS E LINHAS DE RECALQUE COLETOR TRONCO MARINS ESCORAMENTOS PLANTAS, CORTES, ELEVACÕES E DETALHE	ÁREA PROJ.: MUNICÍPIO DE PIRACICABA SUB-ÁREA PROJ.: SISTEMA DE ESGOTOS SANITÁRIOS	N.º CONTRATADA 178-HID-CTM-012 ESCALA INDICADA
					ACEITO	DATA					DES.: L.D.S	06/2011			
										ESTA ACEITAÇÃO NÃO ISENTA A CONTRATADA DAS RESPONSABILIDADES E OBRIGAÇÕES ESTABELECIDAS NO CONTRATO	PROJ.: A.F.J	06/2011			
										ANALISADO	/ /				
										ACEITO	/ /				
										VISTO	/ /				
											ASS.: CREA: 49080/D	06/2011			