PROJETO EXECUTIVO DE PAVIMENTAÇÃO

RUA FRANCISCO CONSTANTINO DE OLIVEIRA



PAVIMENTAÇÃO EM CONCRETO ASFÁLTICO COM BORRACHA: 1140,00m DRENAGEM PLUVIAL: 1140,00m SINALIZAÇÃO: 1140,00m

PREFEITURA MUNICIPAL DE MARACAJÁ

CNPJ: 82.915.026/0001-24

Maracajá, Março de 2020

SUMÁRIO

1 - DRENAGEM URBANA	3
1.1 - Introdução	3
1.2 - Aspectos Hidrológicos	3
1.2.1 - Determinação da Vazão de projeto	
1.2.2 - Coeficiente de Deflúvio (c)	4
1.2.3 - Tempo de Concentração	5
1.2.4 - Período de Retorno	
1.2.5 - Intensidade Média de Precipitação (i)	6
1.2.6 - Área de Contribuição da Bacia	6
1.2.7 - Planilha de Cálculo	
1.3 - Aspectos Hidráulicos	
1.3.1 - Dimensionamento	
1.4 Execução da Obra	
1.4.1 - Locação	7
1.4.2 - Escavação	
1.4.3 - A Instalação	
1.4.4 - Caixa Coletora tipo Boca de Lobo	
1.4.5 - Reaterro	
1.4.6 - Boca de BSTC	
2 - PAVIMENTAÇÃO	
2.1 - Estudo de tráfego	
2.1.1 - Dados do tráfego	
2.1.2 - Fatores de correção	
2.1.3 - Fatores sazonais – fatores de correção semanal (fs) e mensal (fm)	
2.1.4 - Tráfego corrigido pelos fatores sazonais	
2.1.5 - Taxas de crescimento	
2.1.6 - Tráfego final projetado	
2.2 - Cálculo do número N	
2.3 - Fator de veículo	
2.4 - Estrutura do pavimento (tipo)	
2.4.1 - Dimensionamento do pavimento	
2.5 - Execução do Pavimento	
2.5.1 - Regularização do Subleito	
2.5.2 - Reforço do Sub leito em Seixo Classificado	
2.5.3 - Base de Brita Graduada	
2.5.4 - Imprimação	
2.5.5 - Pintura de Ligação	
2.5.6 - Revestimento Asfáltico	
3 - SINALIZAÇÃO	
3.1 - Sinalização Vertical	
3.2 - Sinalização Horizontal	
4 - MEDIÇÃO	
5 - PAGAMENTO	
6 - CONSIDERAÇÕES FINAIS	
7 - ANEXOS	. 22

1 - DRENAGEM URBANA

1.1 - Introdução

O referido projeto tomou como base a topografia e corpos hídricos existentes, utilizando-se dos aspectos técnicos de Hidrologia para determinação dos dispositivos a implantar.

O principal objetivo desse projeto de drenagem é evitar que a água das chuvas se acumule sobre as vias, e lotes, tornando-se um risco potencial para os usuários. Para isso, deve-se dar um destino adequado às águas pluviais, com velocidades e declividade não danosos ao ambiente, respeitando os cursos naturais e promovendo a menor interferência possível sobre o meio.

As obras de drenagem serão edificadas antes da pavimentação e constarão da coleta, condução e destinação das águas pluviais, através de galerias com diâmetro definido no projeto.

O sistema pluvial destina-se a dar pronto escoamento à água de chuva que cai nas vias públicas, ou que a elas chegam através dos coletores prediais. Assim, evita-se a destruição de bens materiais, a dificuldade de locomoção de veículos e pedestres e o perigo de transmissão de moléstias.

Para que essa, receba convenientemente a água que escoa, é necessário que as ruas além de pavimentadas, possuam secção transversal com declividade 3,50%, e longitudinal por menor que seja, conforme projeto de pavimentação.

1.2 - Aspectos Hidrológicos

Os estudos hidrológicos consistem na determinação das chuvas críticas da região e consequente vazão superficial de projeto e análise das obras de drenagem.

1.2.1 - Determinação da Vazão de projeto

Para a estimativa das descargas máximas, adotou-se o método racional por ser o mais empregado de drenagem urbana, pois fornece resultados satisfatórios para pequenas bacias hidrográficas. O cálculo das vazões é baseado na seguinte fórmula:

$$Q = C \times I \times A$$

Onde:

- ✓ Q = Pico da vazão em m^3/s ;
- √ C = Coeficiente de deflúvio superficial;
- ✓ I = Intensidade de chuva em mm/h;
- ✓ A = Área drenada em km^2 .

O método racional traduz a concentração básica de que a máxima vazão, provocada por uma chuva de intensidade uniforme, ocorre quando todas as partes da bacia passam a contribuir para a seção de drenagem. O tempo necessário para que isto aconteça, medido a partir do início da chuva, é o que se denomina de tempo de concentração da bacia (tc).

As premissas básicas do método racional são:

- ✓ O pico do deflúvio direto, relativo a um dado ponto de projeto, é função do tempo de concentração respectivo, assim como da intensidade da chuva, cuja duração é suposta como sendo igual ao tempo de concentração em questão;
- ✓ As condições de permeabilidade das superfícies permanecem constantes durante a ocorrência da chuva;
- ✓ O pico do deflúvio superficial ocorre quando toda a área de drenagem, a montante do ponto de projeto, passa a contribuir no escoamento.

1.2.2 - Coeficiente de Deflúvio (c)

O coeficiente de escoamento superficial ou coeficiente de deflúvio, ou ainda, coeficiente de "runoff", é definido como a razão entre o volume de água escoado superficialmente e o volume de água precipitado. Este coeficiente pode ser relativo a uma chuva isolada ou relativo a um intervalo de tempo onde várias chuvas ocorreram, dependendo ainda de uma série de fatores como: tipo de solo e uso da terra, desuniformidade da distribuição da chuva, condições de umidade do solo início de precipitação, entre outros.

É claro que, conhecendo-se o coeficiente de "runoff" para uma determinada chuva intensa de uma certa duração, pode-se determinar o escoamento superficial de outras precipitações de intensidades diferentes, desde que a duração seja a mesma.

Este procedimento é muito usado para se prever a vazão de uma enchente provocada por uma chuva intensa.

Uso do Solo	% de permeabilização	% de impermeabilização
Áreas centrais de comercio		
terminais aeroportuários,	05	95-100
shopping Centers, etc		
Residencial (denso)	40-55	45-60
Residencial (normal)	55-65	35-45
Residencial (grandes lotes)	60-80	20-40
Parques, cinturões verdes, etc.	90-100	0-10

Tabela 01 – Uso versus percentagem de impermeabilização. Fonte: (CETESB, 1986).

Para este projeto será adotado o valor de C = 0,50, que está de acordo e seguro para projetos residenciais.

1.2.3 - Tempo de Concentração

Definido como sendo o tempo que leva uma gota d'água teoricamente para ir do ponto mais afastado da bacia até o ponto de projeto considerado.

$$t_c = t_e + \left(\frac{L}{60} \times V\right)$$

Onde:

- ✓ te = tempo de entrada (em minutos). Para pequenas áreas foi adotado o valor de 10 min.
- ✓ L = comprimento do trecho de galeria (m);
- √ V = velocidade média (m/s).

1.2.4 - Período de Retorno

A escolha da tormenta de projeto para os projetos de obras de drenagem superficiais em rodovias deve considerar os riscos envolvidos de acordo com a natureza das obras a projetar. Essa escolha deve ser analisada com maior critério, principalmente nas grandes cidades, onde o grau de impermeabilidade e a complexidade do sistema de drenagem são muitos grandes, o que agrava as conseqüências das cheias.

Tipo de ocupação da área	Período de retorno
Residência	2 anos
Áreas comerciais	5 anos
Áreas com edifícios públicos	5 anos
Aeroportos	5 – 10 anos
Áreas comerciais Altamente Valorizadas	10 – 50 anos

Tabela 02 – Período de retorno em função da ocupação. Fonte: (DAEE / CETESB, 1986).

Para este projeto utilizou-se o período de retorno de 5 anos para dimensionamento.

1.2.5 - Intensidade Média de Precipitação (i)

Consiste no valor estabelecido com base em dados pluviométricos e expresso em função da duração da chuva e de seu tempo de retorno.

Para a determinação de uma intensidade média de precipitação (i) para esse projeto foi realizado um estudo hidrológico.

O estudo hidrológico tem como objetivo a coleta e o processamento de dados pluviométricos, de forma a possibilitar a determinação das vazões e o consequente dimensionamento das obras de arte corrente e dos dispositivos de drenagem para o projeto.

1.2.6 - Área de Contribuição da Bacia

Determinada a partir de delimitação em planta topográfica, utilizando para isso o software AUTOCAD/2017, além de vistorias "in-loco".

1.2.7 - Planilha de Cálculo

A planilha de cálculo apresentada no Anexo 01 resume os valores calculados e utilizados na determinação da vazão de projeto Q, necessária para o dimensionamento das tubulações.

Estão indicadas junto com esta planilha as verificações feitas para um bom escoamento das águas, sem causar erosões ou danificação da rede.

Também foi feita a verificação da capacidade das tubulações existentes, para onde as águas pluviais foram encaminhadas.

Os quantitativos de drenagem também se encontram no Anexo 01.

1.3 - Aspectos Hidráulicos

Para implantação da tubulação, observou-se as dimensões comerciais disponíveis, considerando ainda a obstrução parcial dos condutores através de folhas secas e outros, que levam a adoção de elementos aparentemente superdimensionados, quando verificada a vazão a ser atendida.

Essas medidas são necessárias para que se mantenha o diâmetro útil da tubulação inicialmente previsto, já que a não observação dessas considerações podem levar à quebra das peças, descolamento das juntas, acúmulo de sedimentos e erosão excessiva.

1.3.1 - Dimensionamento

Os cálculos foram desenvolvidos com utilização da Fórmula de Manning:

$$\boldsymbol{Q} = \frac{1}{n} * A * Rh^{\frac{2}{3}} * \sqrt{I}$$

Onde:

- Rh = Raio hidráulico da seção(m);
- Q = vazão (m³/s);
- n = coeficiente de rugosidade, adimensional, n = 0,013 para concreto;
- I = declividade do fundo do elemento (m/m).

O Anexo 01 detalha o relatório que mostra o cálculo dos elementos hidráulicos.

Por razões construtivas e técnicas, adotou-se o tubo circular de concreto BSTC, detalhada no Álbum de Dispositivos de Drenagem do DNIT, atendendo às necessidades do projeto.

1.4 Execução da Obra

Na execução da obra deverão ser feitas as seguintes considerações:

1.4.1 - Locação

O trabalho de abertura de valas tem início com a locação. Deverá ser feita a locação da tubulação, levando-se em conta pontos importantes do projeto, tais como poços de visita, encontros de condutos, variações de declividade, em cada estaca será marcada a cota do terreno e a profundidade da escavação necessária baseado no projeto.

1.4.2 - Escavação

Será feita através de equipamentos apropriados para maior rapidez no andamento das obras. O sentido normal da escavação será sempre de jusante para montante. O material escavado deverá ser transportado para bota fora.

1.4.3 - A Instalação

O sistema de implantação da drenagem pluvial no fundo da vala é feita na seguinte sequência:

A largura da vala deverá ser sempre 2/3 maior que o diâmetro do tubo, respeitando sempre o recobrimento mínimo dos tubos.

Colocação de tubos em um determinado alinhamento, e com certa declividade, em obediência ao projeto, de modo que fique entre si devidamente encaixados.

A profundidade da tubulação será de no mínimo: 100 cm para tubos de 40cm de 120 cm para tubos de d=60.

Rejuntamento das juntas com argamassa no traço 1:3 (cimento e areia) para impedir o vazamento das águas, entre os tubos ou com manta geotêxtil de 50cm (bidim).

1.4.4 - Caixa Coletora tipo Boca de Lobo

São colocados em ambos os lados da rua, quando a saturação de sarjeta o requerer, ou quando forem ultrapassadas as suas capacidades de engolimento. Será locada nos pontos mais baixos das quadras, e em pontos pouco a montante de cada faixa de cruzamento usada pelos pedestres, junto às esquinas.

Nas bocas de lobo será realizada a limpeza quando necessária. Como será utilizado sistema de drenagem sem poços de visita, a manutenção será feita pelas bocas de lobo, sendo que estas deverão ser executadas com as dimensões especificadas no projeto.

As bocas de lobo serão construídas em alvenaria de tijolos maciços e revestidos com argamassa impermeabilizante, no traço 1:3:2 (cimento, areia fina e cal hidratada). As tampas das bocas de lobo e caixas de serão construídas em concreto armado com dimensões especificadas no projeto, e no fundo será regularizado com um lastro de concreto magro (traço 4:1). Foi considerado uma altura média de 120cm para o consumo de materiais da construção.

1.4.5 - Reaterro

Inicialmente deverá ser colocado material de granulometria fina de cada lado da canalização, o qual irá sendo cuidadosamente apiloado. Terá conveniente que tomar

precauções de compactar todo solo até cerca de 60 cm acima do tubo, fazendo-se sempre está compactação lateralmente ao tubo. Depois de 60 cm a terra será compactada em camadas de no máximo 20 cm. O reaterro de toda drenagem será feito em seixo rolado fornecido pela prefeitura em jazida há 2,2km da obra.

1.4.6 - Boca de BSTC

A boca de BSCT é o dispositivo a ser executado em concreto ciclópico fck=10Mpa na entrada e/ou saída das redes, com o objetivo de conduzir o fluxo no sentido de escoamento, evitando o processo erosivo a montante e a jusante. A ala de rede tubular será sempre da forma padronizada, obedecendo ao desenho tipo constante no projeto de drenagem.

2 - PAVIMENTAÇÃO

O Projeto de Pavimentação desenvolvido definiu a seção transversal do pavimento, em tangente e em curva, suas espessuras ao longo do trecho, bem como o estabelecimento do tipo do pavimento, definindo geometricamente as diferentes camadas componentes, estabelecendo os materiais constituintes.

O objetivo do projeto de pavimentação é a de estudar e apresentar a melhor estrutura para o pavimento, analisando sob o ponto de vista técnico e econômico, de forma a aperfeiçoar a solução proposta no tocante aos aspectos técnicos com a maior economia possível.

De forma geral, a estrutura dimensionada deverá atender as seguintes características:

- Dar conforto ao usuário;
- Resistir e distribuir os esforços verticais oriundos do tráfego;
- Resistir aos esforços horizontais;
- Ser impermeável, evitando a infiltração das águas superficiais;
- Melhorar a qualidade de vida da população e do sistema viário.

2.1 - Estudo de tráfego

O Estudo de Tráfego tem como objetivo obter, através de métodos sistemáticos de coleta, dados relativos ao comportamento deste tráfego ao longo da vida útil desta via

no que se refere ao pedestre, o veículo, a via e finalmente o meio ambiente. O Estudo de Tráfego foi desenvolvido com base na Instrução de Serviço IS-02 do DER/SC e teve por objetivo caracterizar o tráfego existente e previsto para o trecho, durante toda a vida útil do projeto, fornecendo os parâmetros e embasamentos a serem empregados no dimensionamento das soluções de geometria, pavimentação, sinalização e outros.

Por meio dos estudos de tráfego é possível conhecer o número de veículos que circulam por uma via em um determinado, período, suas velocidades, suas ações mútuas, os locais onde seus condutores desejam estacioná-los, os locais onde se concentram os acidentes de trânsito, etc. Permitem a determinação quantitativa da capacidade das vias e, em consequência, o estabelecimento dos meios construtivos necessários à melhoria da circulação ou das características de seu projeto.

Para a estimativa dos volumes de tráfego atual e futuro no trecho efetuaram-se contagens volumétricas e classificatórias, cujos resultados foram devidamente tratados para a obtenção dos dados desejados.

2.1.1 - Dados do tráfego

As contagens volumétricas/classificatórias foram realizadas durante três dias consecutivos, no período de 13 horas em dois dias e, 24 horas em um dia. A contagem de 24 horas possibilitou a determinação do Fator de Expansão Horária – Fh, a ser aplicado sobre os volumes de 13 horas.

POSTO	LOCALIZAÇÃO	DATA	HORÁRIO
	Rodovia Francisco	08/01/2020	6:30 as 19:30 (13 horas)
P1	Constantino de Oliveira	09/01/2020	0:00 as 24:00 (24horas)
	Constantino de Onvena	10/01/2020	7:00 as 20:00 (13 horas)

Quadro 1 – Posto de Contagem

Sobre os volumes de 24 horas foram aplicados os Fatores de Sazonalidade Diária – Fd e Sazonalidade Mensal – Fm, para a definição do Tráfego Médio Diário Anual - TMDA, no ano da contagem.

O ano-base foi considerado para a abertura do tráfego foi o de 2020 e, consequentemente, 2030 como o 10º ano.

Data: 08/01/2020

hi	hf	VP	ON	CL	CM	CP	RS	OU	TOTAL
6:30	7:30	19	0	0	0	0	1	10	31
7:30	8:30	15	2	1	1	2	2	9	33
8:30	9:30	14	1	1	2	1	2	5	27
9:30	10:30	15	1	0	3	2	2	7	31
10:30	11:30	19	0	1	1	3	3	9	37
11:30	12:30	14	0	0	1	2	3	2	22
12:30	13:30	21	2	0	0	3	3	8	38
13:30	14:30	16	1	0	2	3	2	3	28
14:30	15:30	12	2	0	2	4	3	4	28
15:30	16:30	22	0	0	1	4	1	8	37
16:30	17:30	10	2	1	2	3	2	2	22
17:30	18:30	20	2	1	1	3	1	26	54
18:30	19:30	18	0	0	0	2	0	12	33
то	TAL	219	13	5	16	33	26	106	418

Quadro 2 – Contagem de tráfego de 13h

Data: 09/01/2020

hi	hf	VP	ON	CL	CM	CP	RS	OU	TOTAL
0:00	1:00	0	0	0	0	0	0	1	1
1:00	2:00	0	0	0	0	0	0	0	0
2:00	3:00	2	0	1	1	0	0	2	7
3:00	4:00	3	0	1	0	0	0	3	8
4:00	5:00	2	0	1	2	0	0	6	11
5:00	6:00	1	1	1	1	0	1	4	10
6:00	7:00	23	0	0	0	0	1	12	36
7:00	8:00	19	2	1	1	2	2	11	39
8:00	9:00	17	1	1	2	1	2	7	31
9:00	10:00	19	1	0	3	2	2	9	36
10:00	11:00	23	0	1	1	3	3	11	43
11:00	12:00	17	0	0	1	2	3	2	25
12:00	13:00	25	2	0	0	3	3	10	44
13:00	14:00	20	1	0	2	3	2	3	32
14:00	15:00	14	2	0	2	4	3	4	31
15:00	16:00	26	0	0	1	4	1	10	43
16:00	17:00	12	2	1	2	3	2	2	25
17:00	18:00	24	2	1	1	3	1	31	64
18:00	19:00	22	0	0	0	2	0	14	39
19:00	20:00	0	0	0	0	0	0	0	0
20:00	21:00	1	0	1	2	2	0	0	7
21:00	22:00	0	0	0	3	2	0	0	6
22:00	23:00	1	1	0	1	1	0	0	4
23:00	0:00	0	0	0	0	0	0	0	0
то	TAL	272	17	11	29	41	29	143	540

Quadro 3 – Contagem de tráfego de 24h

Data: 10/01/2020

hí	hf	VP	ON	CL	CM	CP	RS	OU	TOTAL
6:00	7:00	21	0	0	0	0	1	12	34
7:00	8:00	17	2	1	1	2	2	9	35
8:00	9:00	16	1	1	2	1	2	5	28
9:00	10:00	17	1	0	3	2	2	7	33
10:00	11:00	21	0	1	1	3	3	9	39
11:00	12:00	16	0	0	1	2	3	2	24
12:00	13:00	23	2	0	0	3	3	8	40
13:00	14:00	18	1	0	2	3	2	3	29
14:00	15:00	14	2	0	2	4	3	4	29
15:00	16:00	24	0	0	1	4	1	8	39
16:00	17:00	12	2	1	2	3	2	2	24
17:00	18:00	22	2	1	1	3	1	27	58
18:00	19:00	20	0	0	0	2	0	14	36
TO	TAL	239	14	5	17	34	26	112	447

Quadro 4 – Contagem de tráfego de 24h

2.1.2 - Fatores de correção

Fator de Expansão Horária e Correção Diária 24h – Fh

Os Fatores de Expansão Horária – Fh foram obtidos comparando as médias das duas contagens de 13hs com a de 24hs.

FATOR DE EXPANSÃO HORARIA (FH)												
DIA VP ON CL CM CP RS OU TOTAL												
08/01/2020		219	13	5	16	33	26	106	418			
09/01/2020		239	14	5	17	34	26	112	447			
	MÉDIA:	229	13	5	17	33	26	109	433			
10/01/2020		272	17	11	29	41	29	143	540			
	FH:	1,27	1,22	1,27	1,1	1,1	1,17	1,24				

Quadro 5 – Fator de expansão horaria (FH)

DIA	VP	ON	CL	CM	СР	RS	ΟU	TOTAL
08/01/2020	279	17	6	21	41	32	135	531
09/01/2020	304	17	7	21	43	33	143	568
10/01/2020	272	17	11	29	41	29	143	540
MÉDIA:	285	17	8	24	42	31	140	550

Quadro 6 – Tráfego Corrigido para 24h

2.1.3 - Fatores sazonais – fatores de correção semanal (fs) e mensal (fm)

Estes fatores foram obtidos a partir dos dados obtidos pelas contagens do Posto de Contagem do DEINFRA.

DIA	TERCA	QUARTA	QUINTA
MÉDIA	1,00	0,98	0,99

Quadro 7 – Fatores Sazonais – Semanal

MÊS	JANEIRO
MÉDIA	1,080

Quadro 8 - Fatores Sazonais - Mensal

2.1.4 - Tráfego corrigido pelos fatores sazonais

DIA	VP	ON	CL	CM	СР	RS	ΟU	TOTAL
08/01/2020	258	16	6	19	38	30	125	492
09/01/2020	287	16	6	20	40	31	132	532
10/01/2020	254	15	10	26	38	26	132	503
MÉDIA:	266	16	7	22	39	29	130	509

Quadro 9 – Contagens Corrigidas.

2.1.5 - Taxas de crescimento

Para a estimativa do tráfego futuro aplicou-se a taxa de crescimento exponencial anual obtida a partir dados utilizados pelo DEINFRA para a região sul.

VP	ON	CL	CM	СР	RS
3	2	2.5	2.5	2.5	2

Quadro 10 – Fatores de Crescimento.

2.1.6 - Tráfego final projetado

ANO	VP	ON	CL	СМ	СР	RS	TOTAL
2020	266	16	7	22	39	29	379
2021	274	16	8	22	39	30	390
2022	283	16	8	23	40	30	400
2023	291	17	8	23	41	31	412
2024	300	17	8	24	43	32	423
2025	309	17	8	25	44	32	435
2026	318	18	9	25	45	33	447
2027	328	18	9	26	46	33	460
2028	337	18	9	27	47	34	473
2029	348	19	9	27	48	35	486
2030	358	19	10	28	49	35	499
2031	369	19	10	29	51	36	513

Quadro 11 – Tráfego futuro.

2.2 - Cálculo do número N

As solicitações do tráfego sobre o pavimento são caracterizadas pelo número N de operações do eixo padrão rodoviário.

Foram determinados os valores de "N" – número equivalente de operações do eixo padrão de 8,2 t, ano a ano, desde 2020, considerado o ano de abertura da rodovia com o pavimento concluído, até 2030, ano final do horizonte para a vida útil do pavimento, utilizando-se a fórmula:

$$N = \Sigma 365 \times VDM \times Fv \times Ff \times Fr$$

VMD = volume médio diário de tráfego da categoria k, no ano i;

Fv = fator de veículos para a categoria k;

Ff = fator de faixa (adotado=0,50)

Fr = fator climático regional (adotado=1,0).

2.3 - Fator de veículo

VP	0	CL	СМ	СР	RS
0	0,79	1,149	1,149	4,767	6,078

Quadro 12 - Fator de Veículo

							365 x FR x	Σ(Vi x		
ANO	VP	ON	CL	CM	СР	RS	FP	Fvi)	ANUAL	ACUMULADO
2020	266	16	7	22	39	29	182,5	406,60	74204,50	74204,50
2021	274	16	8	22	39	30	182,5	415,79	75881,97	150086,47
2022	283	16	8	23	40	30	182,5	425,22	77602,83	227689,30
2023	291	17	8	23	41	31	182,5	434,87	79363,18	307052,48
2024	300	17	8	24	43	32	182,5	444,73	81163,95	388216,43
2025	309	17	8	25	44	32	182,5	454,83	83890,52	472106,95
2026	318	18	9	25	45	33	182,5	465,15	86818,26	558925,21
2027	328	18	9	26	46	33	182,5	475,15	86818,26	645743,47
2028	337	18	9	27	47	34	182,5	486,52	88790,29	734533,76
2029	348	19	9	27	48	35	182,5	497,58	90807,42	825341,18
2030	358	19	10	28	49	35	182,5	508,88	92982,65	918323,83
2031	369	19	10	29	51	36	182,5	520,45	94982,65	1,0E+06

Quadro 13 - Número N

Para este projeto, o número "N" equivalente ao número de aplicações do eixo padrão de 8,2 t, calculado de acordo com fatores de equivalência de carga e derivados do U.S.Corps of Engineers, foi adotado para a referida rua, ter no futuro médio, um fluxo de veículos com valor definido em: N = 1,0X106.

2.4 - Estrutura do pavimento (tipo)

Na definição da estrutura do pavimento, em função dos materiais disponíveis nas pedreiras mais próximas, definiu-se que as camadas serão compostas pelos seguintes materiais:

- Revestimento da pista de rolamento em Concreto Betuminoso Usinado à
 Quente CBUQ;
 - A camada de base será composta por base de Brita Graduada;
 - A camada de sub-base será composta de Seixo Classificado.

2.4.1 - Dimensionamento do pavimento

O dimensionamento do pavimento foi desenvolvido de acordo com o método de projeto de Pavimentos Flexíveis do DNER de 1979, da autoria do Eng.º Murillo Lopes de Souza.

Relativamente aos materiais integrantes do pavimento, são adotados coeficientes de equivalência estrutural tomando por base os resultados obtidos na Pista Experimental da AASHTO, com modificações julgadas oportunas.

Os coeficientes estruturais utilizados foram baseados no Quadro 14 abaixo.

Componentes do pavimento	Coeficiente K
Base ou revestimento de concreto betuminoso	2,00
Base ou revestimento pré-misturado a quente, de graduação	1,70
Base ou revestimento pré-misturado a frio, de graduação	1,40
Base ou revestimento betuminoso por penetração	1,20
Camadas granulares	1,00
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, superior a 45 kg/cm	1,70
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, entre 45 kg/cm e 28 kg/cm	1,40
Solo cimento com resistência à compressão a 7 dias, entre 28 kg/cm e 21 kg/cm	1,20

Quadro 14 – Coeficiente de equivalência estrutural (k)

A Capacidade de Suporte do subleito e dos materiais constituintes dos pavimentos é feita pelo CBR, adotando-se o método de ensaio preconizado pelo DNER, em corpos-de-prova indeformados ou moldados em laboratório para as condições de massa específica aparente e umidade especificada para o serviço.

O CBR de projeto com a moldagem dos corpos de prova em laboratório foi de 9,80%.

Para este projeto, o número "N" equivalente ao número de aplicações do eixo padrão de 8,2, calculado foi N = 1,0X106.

Para o dimensionamento da estrutura do pavimento da rua objeto deste projeto, adotaram-se os seguintes dados:

Subleito \rightarrow CBRp = 9,80%

Base → CBR= 80%

Sub-base \rightarrow CBR= 20%

Coeficientes Estruturais

Revestimento Concreto Betuminoso → KR = 2,00

Base Granular \rightarrow KB = 1,00

Sub-base Granular \rightarrow KSB = 1,00

• Espessura do Revestimento (R) - Concreto Betuminoso.

Em função do número de repetições de eixo padrão adotado anteriormente ($N = 1,0X10^6$), foi possível determinar a espessura e o tipo de revestimento a ser adotado.

N	Espessura do Revestimento Betuminoso							
N ≤10 ⁶	Tratamentos superficiais betuminosos							
$10^6 < N \le 5 \times 10^6$	Revestimentos betuminosos com 5,0 cm de espessura							
$5 \times 10^{6} < N \le 10^{7}$	Concreto betuminoso com 7,5 cm de espessura							
$10^{7} < N \le 5 \times 10^{7}$	Concreto betuminoso com 10,0 cm de espessura							
$N > 5 \times 10^{7}$	Concreto betuminoso com 12,5 cm de espessura							

Quadro 15 – Espessura mínima do revestimento betuminoso.

De acordo com a Quadro 15, como pode ser observado, em função o número de "N" obtém-se como revestimento apenas um tratamento superficial. Porém adota-se uma espessura de 4,00 cm de revestimento em Concreto Betuminoso.

$$R = 4.00 cm$$

Feito isso, com base nos parâmetros de projeto e metodologia indicada, através do Método do DNER, realizou os cálculos matemáticos e dimensionamento do pavimento. Por fim, os valores adotados para a estrutura do pavimento são indicados na tabela abaixo:

CAMADA	MATERIAL	ESPESSURA
Revestimento	Conc. Asf. Com Borracha	5cm – adotado 4cm
Base	Brita Graduada	12 cm
Sub-base	Sub-leito	Reforço de 15 cm nas laterais

Quadro 16 – Espessura mínima do pavimento.

2.5 - Execução do Pavimento

2.5.1 - Regularização do Subleito

Conjunto de operação que destina a conformar o subleito em todo o segmento estradal, transversal e longitudinalmente, compreendendo cortes ou aterros até 20 cm de espessura. Após a execução de cortes, aterros será procedida a escarificação geral, na profundidade de 20cm, seguida de pulverização, umedecimento ou secagem, compactação e acabamento.

Neste serviço estão incluídas todas as operações necessárias à sua completa execução e foram orçados em metros quadrados e os quantitativos correspondentes indicados no Quadro Resumo dos Serviços de Pavimentação. Estes serviços são regulados pela Norma DNIT 137/2010 – ES.

2.5.2 - Reforço do Sub leito em Seixo Classificado

Serão executadas camadas de reforço de subleito em seixo classificado, conforme seções apresentadas no Projeto Geométrico.

O reforço será executado com uma camada de 0,15m de espessura, em Seixo Classificado, que servirá de camada com índice de suporte adequado ao dimensionamento do pavimento. A liberação da pista será feita com aprovação da topografia e da análise dos ensaios feitos pelas equipes de topografia e laboratório da construtora. Estes serviços são regulados pela Norma DNIT 141/2010 – ES.

É de **RESPONSABILIDADE DA PREFEITURA MUNICIPAL DE MARACAJÁ** o fornecimento do volume de seixo classificado necessário para suprir a execução do reforço do sub leito conforme consta na Planilha Orçamentária. O <u>Seixo Classificado</u> para a execução do **REFORÇO** encontra-se a uma distância média de transporte de <u>**2,00 Km**</u> do Empreendimento a **JAZIDA** está localizada em Maracajá/SC, conforme figura 01.

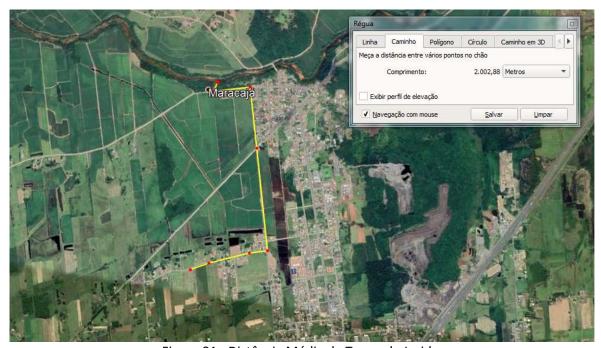


Figura 01 - Distância Média de Trans. da Jazida

2.5.3 - Base de Brita Graduada

Sobre a sub-base compactada, será executada uma camada de base com 0,12m de espessura, de Brita Graduada, que servirá de camada com índice de suporte adequado ao dimensionamento do pavimento. A compactação deverá ser com rolo vibratório liso

ou rolo de pneu. A liberação da pista será feita com aprovação da topografia e da análise dos ensaios feitos pelas equipes de topografia e laboratório da construtora. Estes serviços são regulados pela Norma DNIT 141/2010 – ES.

A <u>Brita Graduada</u> para a execução da **BASE** encontra-se a uma distância média de transporte de <u>3,00 Km</u> da **PEDREIRA** localizada em Maracajá/SC ao empreendimento, conforme figura 02.

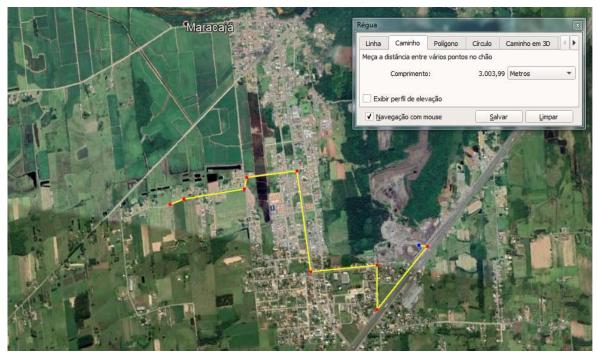


Figura 02 - Distância Média de Transporte da Pedreira

2.5.4 - Imprimação

Será executada com LIGANTE COM EMULSÃO ASFÁLTICA, em conformidade com 165/2013 – EM, aplicando uma camada de 0,0013T/m². Dependendo da textura da base deverá ser aplicado com caminhão espargidor com barra de distribuição acionada a uma pressão constante por motor. A imprimação só será executada após liberação da base pelo laboratório, topografia e devidamente varrida por processo mecânico com vassoura mecânica. Estes serviços são regulados pela Norma DNIT 144/2014-ES. A aquisição do material betuminoso encontra-se a uma distância média de transporte de 488 Km da REFINARIA localizada na Araucária/PR a USINA ASFÁLTICA localizada em Maracajá/SC, conforme figura 03.

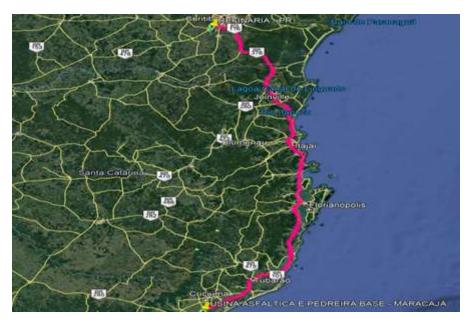


Figura 03 - Distância Média de Trans. da aquisição do material a usina asfáltica

2.5.5 - Pintura de Ligação

É a aplicação de um LIGANTE DE EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C e tem por finalidade a perfeita ligação entre a base imprimada e o revestimento asfáltico. Antes de receber a pintura de ligação, a base imprimada deverá ser varrida mecanicamente. A taxa de aplicação deverá ser de 0,00045 t/m². Estes serviços são regulados pela Norma DNIT 145/2012 – ES.A aquisição do material betuminoso encontra-se a uma distância média de transporte de 256 Km da REFINARIA localizada na Esteio/RS a USINA ASFÁLTICA localizada em Maracajá/SC, conforme figura 04.



Figura 04 - Distância Média de Trans. da aquisição do material a usina asfáltica

2.5.6 - Revestimento Asfáltico

É uma mistura asfáltica usinada a quente composta por agregados minerais graduados (brita, areia e filler) e materiais asfáltico (cimento asfáltico com borracha). Será obtido em Usina Gravimétrica ou do tipo Drumm – Mixter e tem por finalidade dar conforto, segurança aos motoristas e proteger a base contra ação das intempéries.

Os agregados e asfalto serão misturados em usina gravimétrica ou Drumm-Mixter, cujas instalações não poderão distar há mais de 180 km. A densidade para efeito de orçamento foi considerada as médias das densidades obtidas nas usinas da região cujo valor verificado foi de 2,50T/m³.

O transporte se fará em caminhões basculantes enlonados para manutenção da temperatura asfáltica. O <u>Concreto Betuminoso Usinado</u> para a **PAVIMENTAÇÃO** encontra-se a uma distância média de transporte de <u>15,00 Km</u> do Empreendimento.

A compactação será feita com rolos de pneus auto propelidos de pressão variável e de capacidade mínima de 20 toneladas e com rolo de chapa de tambores com peso mínimo de 6 toneladas, ou preferencialmente com rolo de chapa de 2 tambores vibratórios.

A rolagem iniciará imediatamente após o espalhamento da massa.

Não poderá ser executado o revestimento asfáltico em dias chuvosos, ou com temperatura abaixo de 10ºC. Também não é permitido o lançamento de massa asfáltica com temperatura inferior a 140ºC.

A CONTRATADA deverá apresentar o projeto da mistura asfáltica e especificar a metodologia e normas técnicas adotadas na elaboração da mesma. (DNER-ES 385/99).

3 - SINALIZAÇÃO

3.1 - Sinalização Vertical

Serão executadas conforme projeto executivo.

As placas serão colocadas em suporte de aço galvanizado com diâmetro de 5,00 cm e altura de 3,00 m, sendo que sua colocação deverá seguir os seguintes critérios:

O suporte será enterrado no passeio a uma profundidade de 0,70 m.

A borda inferior da placa ou do conjunto de placas colocada lateralmente á via, deve ficar a uma altura livre de 2,10 metros em relação ao solo;

O afastamento lateral das placas, medido entre a borda lateral da mesma e da pista, deve ser, no mínimo de 0,30 metros para trechos retos da via, e 0,40 metros nos trechos em curva;

Nos cruzamentos as placas deverão ser colocadas no máximo a 10,00 metros do prolongamento do meio-fio ou do bordo da pista transversal.

3.2 - Sinalização Horizontal

Consiste na execução de faixas que tem a função de definir e orientar os pedestres ordenando-os e orientando os locais de travessia de pista, sendo executadas com tinta refletiva na cor branca para faixa de pedestres.

Será executado a pintura de lombadas e eixo de pista conforme especificado em projetos.

4 - MEDIÇÃO

Os serviços de execução de deste projeto de pavimentação serão medidos conforme planilha orçamentária de acordo com a unidade quantificada.

5 - PAGAMENTO

O valor dos serviços executados será calculado pelo produto do que for medido pelo preço unitário contratual. O preço unitário remunera todos os materiais, ferramentas, utilização de equipamentos, incluindo transporte, toda e qualquer operação, inclusive mão de obra e encargos sociais, taxas, tributos, perdas, etc. Não serão pagos os excessos em relação às quantidades de projeto, e serão descontadas as faltas, dentro das tolerâncias especificadas.

6 - CONSIDERAÇÕES FINAIS

Qualquer modificação no projeto terá que ter prévia aprovação do projetista. Todos os serviços e materiais executados na obra deverão estar em conformidade com as Normas da ABNT e normas locais. Na entrega da obra, será procedida cuidadosa verificação, por parte da Fiscalização, das perfeitas condições de funcionamento e segurança de todas as ruas. Toda obra deverá ser entregue em perfeito estado de limpeza e conservação. Todo entulho deverá ser removido pela empreiteira.

7 - ANEXOS



ANEXO 01 - PLANILHA DE CÁLCULO PARA DIMENSIONAMENTO E QUANTITATIVOS DE GALERIA DE ÁGUAS PLUVIAIS - ESTACA 0 ATÉ 22+14,30

	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·										PROJETO: PREFEITURA MUNICIPAL DE MARACAJÁ							,							
		RUA	A: FRAN	ICISCO C	ONSTANTINO	DE OLIVEIR	RA		MUI	NICIPIO: MA	RACAJÁ				PROJETO: P	REFEITURA IV	IUNICIPAL DE	MARACAJÁ			CONTRATO:				
				BAIRRO	: VILA BEATR	IZ				ESTADO: S	SC .					DATA: 09	/03/2020						FOLHA: 01/	01	
		TRECH	но		(L)	ÁI	REA (ha)	tc	F	i	С	Q (m3/s)	D (m)	S (%)	V (m/s)	Q (m3/s)	COTA DO	TERRENO	COTA DO	PROJETO	Altura (m)	Largura (m)	Escavação (m³)	Reaterro (m³)	Lastro de
Est	. inici	ial	Est.	Final	(m)	(trecho)	(acumulada)	(minutos)	(anos)	(mm/min)	(run off)	(prevista)	(diâmetro)	(corrigida)	(velocidade)	(calculada)	(montante)	(jusante)	(montante)	(jusante)	/ iicara (iii)	Luiguru (III)	Escaração (m)	neaterro (m.)	areia (m³)
24	+ 1	14,30	22 +	14,30	40,00	0,05	0,05	10,72	5	2,23	0,5	0,01	0,40	0,187%	0,06	0,01	15,868	15,660	14,910	14,835	1,025	0,890	37,384	30,180	3,560
22	+ 1	13,30	20 +	13,30	40,00	0,05	0,10	21,44	5	1,66	0,5	0,01	0,40	0,188%	0,06	0,01	15,660	15,481	14,835	14,760	0,921	1,120	42,292	27,595	4,480
20	+ 1	12,30	18 +	12,30	40,00	0,05	0,14	29,62	5	1,38	0,5	0,02	0,60	0,188%	0,08	0,02	15,481	15,456	14,560	14,485	1,171	1,120	53,772	38,795	4,480
18	+ 1	1,30	16 +	11,30	40,00	0,05	0,19	37,85	5	1,18	0,5	0,02	0,60	0,185%	0,08	0,02	15,456	15,477	14,485	14,411	1,266	1,120	58,135	43,051	4,480
16	+ 1	10,30	14 +	10,30	40,00	0,05	0,24	46,85	5	1,01	0,5	0,02	0,60	0,155%	0,07	0,02	15,477	15,497	14,411	14,349	1,348	1,120	61,900	46,725	4,480
14	+ 9	9,30	12 +	9,30	40,00	0,05	0,29	55,92	5	0,89	0,5	0,02	0,60	0,153%	0,07	0,02	15,497	15,517	14,349	14,288	1,429	1,120	65,620	50,353	4,480
12	+ 8	8,30	10 +	8,30	40,00	0,05	0,34	64,99	5	0,79	0,5	0,02	0,60	0,153%	0,07	0,02	15,517	15,538	14,288	14,227	1,511	1,120	69,385	54,027	4,480
10	+ 7	7,30	8 +	7,30	40,00	0,05	0,38	74,06	5	0,70	0,5	0,02	0,60	0,153%	0,07	0,02	15,538	15,559	14,227	14,166	1,593	1,120	73,128	57,678	4,480
8	+ 6	6,30	6 +	6,30	40,00	0,05	0,43	83,06	5	0,64	0,5	0,02	0,60	0,155%	0,07	0,02	15,559	15,579	14,166	14,104	1,675	1,120	76,916	61,374	4,480
6	+ 5	5,30	4 +	5,30	40,00	0,05	0,48	92,21	5	0,58	0,5	0,02	0,60	0,150%	0,07	0,02	15,579	15,600	14,104	14,044	1,756	1,120	80,613	64,981	4,480
4	+ 4	4,30	2 +	4,30	40,00	0,05	0,53	101,43	5	0,53	0,5	0,02	0,60	0,148%	0,07	0,02	15,600	15,620	14,044	13,985	1,835	1,120	84,240	68,520	4,480
2	+ 3	3,30	0 +	3,30	40,00	0,05	0,58	112,23	5	0,49	0,5	0,02	0,60	0,107%	0,06	0,02	15,620	15,352	13,985	13,942	1,610	1,120	73,931	58,462	4,480
0	+ 2	2,30	A	LA	9,00	0,01	0,59	113,51	5	0,48	0,5	0,02	0,60	0,389%	0,12	0,03	15,352	15,352	13,942	13,907	1,645	1,120	18,424	13,507	1,008
	_																								
TRAVE	SSIA	DE PIS	TA			1							ı	·							·			ı	
24	+ 1	14,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,868	15,660	14,910	14,835	1,025	0,890	7,294	5,686	0,623
22	+ 1	13,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,660	15,481	14,835	14,760	0,921	0,890	6,558	5,041	0,623
20	+ 1	12,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,481	15,456	14,560	14,485	1,171	0,890	8,338	6,598	0,623
18	+ 1	1,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,456	15,477	14,485	14,411	1,266	0,890	9,014	7,190	0,623
16	+ 1	10,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,477	15,497	14,411	14,349	1,348	0,890	9,598	7,701	0,623
14	+ 9	9,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,497	15,517	14,349	14,288	1,429	0,890	10,174	8,206	0,623
12	+ 8	8,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,517	15,538	14,288	14,227	1,511	0,890	10,758	8,717	0,623
10	+ 7	7,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,538	15,559	14,227	14,166	1,593	0,890	11,339	9,224	0,623
8	+ 6	6,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,559	15,579	14,166	14,104	1,675	0,890	11,926	9,738	0,623
6	+ 5	5,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,579	15,600	14,104	14,044	1,756	0,890	12,499	10,240	0,623
4	+ 4	4,30			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,600	15,620	14,044	13,985	1,835	0,890	13,062	10,732	0,623
2	+ 3	3,30	\perp		7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,620	15,352	13,985	13,942	1,610	0,890	11,463	9,333	0,623
0	0 + 2,30 7,00					CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,352	15,352	13,942	13,907	1,645	0,890	11,712	9,551	0,623	

SERVI	ço	QTDADE	UNID.
BOCA DE	LOBO	26	un.
BSTC D=	0,40m	171,00	m
BSTC D=	0,60m	409,00	m
ESCAVA	ÇÃO	929,47	m³
REATER	RRO	723,20	m³
LASTRO DE	AREIA	61,95	m³
BOCA BSTO	0,60m	1	un.

OBSERVAÇÃO:



ANEXO 02 - PLANILHA DE CÁLCULO PARA DIMENSIONAMENTO E QUANTITATIVOS DE GALERIA DE ÁGUAS PLUVIAIS - ESTACA 28+16,50 ATÉ 54+16,00

	DI	A . FD A	NCICCO	CONCTANTINO	DE OLIVEIR				UCIDIO: MA	DACAJÁ		1		DDOILTO: I	DEFECTION	ALINICIDAL DE	MADACAIÁ	,-				CONTRATO		
<u> </u>	ku	A: FKA		CONSTANTINO		RA	1	Mui	ESTADO: 5					PROJETO: N		//UNICIPAL DE 9/03/2020	MAKACAJA					FOLHA: 01/		
			BAIKI	KO: VILA BEATK	IZ				ESTADO: S	SC					DATA: US	9/03/2020						FOLHA : 01/	01	
	TREC	_		(L)	ÁI	REA (ha)	tc	F	i	С	Q (m3/s)	D (m)	S (%)	V (m/s)	Q (m3/s)	COTA DO	TERRENO	COTA DO	PROJETO	Altura (m)	Largura (m)	Escavação (m³)	Reaterro (m³)	Lastro de
-	inicial	1	. Final	(m)	(trecho)	(acumulada)	(minutos)	(anos)	(mm/min)	(run off)	(prevista)	(diâmetro)	(corrigida)	(velocidade)	(calculada)	(montante)	(jusante)	(montante)	(jusante)					areia (m³)
28	16,50	31 +	0,50	+	0,05	0,05	6,23	5	2,59	0,5	0,01	0,40	0,673%	0,12	0,01	15,295	16,083	15,299	15,003	1,280	0,890	51,264	43,204	3,916
31	1,50	33 +	1,50	+	0,05	0,10	10,49	5	2,25	0,5	0,02	0,60	0,690%	0,16	0,04	16,083	15,632	14,803	14,527	1,305	1,120	59,926	44,798	4,480
33	2,50	35 +	0,50	+	0,05	0,15	14,54	5	1,99	0,5	0,02	0,60	0,689%	0,16	0,04	15,632	15,289	14,527	14,265	1,224	1,120	53,464	39,111	4,256
35	1,50	37 +	6,50		0,05	0,20	19,34	5	1,75	0,5	0,03	0,60	0,689%	0,16	0,04	15,289	15,134	14,265	13,955	1,379	1,120	71,020	54,102	5,040
37	7,50	39 +	4,50	+	0,04	0,24	23,29	5	1,59	0,5	0,03	0,60	0,689%	0,16	0,04	15,134	14,972	13,955	13,700	1,472	1,120	62,648	48,359	4,144
39	5,50	41 +	5,50	40,00	0,05	0,29	27,55	5	1,45	0,5	0,04	0,60	0,690%	0,16	0,04	14,972	14,498	13,700	13,424	1,274	1,120	58,502	43,409	4,480
41	6,50	43 +	6,50	40,00	0,05	0,34	29,65	5	1,38	0,5	0,04	0,60	2,855%	0,32	0,09	14,498	13,480	13,424	12,282	1,398	1,120	64,196	48,965	4,480
43	7,50	43 +	19,50	12,00	0,01	0,36	30,03	5	1,37	0,5	0,04	0,60	8,042%	0,53	0,15	13,480	12,528	12,282	11,317	1,411	1,120	20,537	14,857	1,344
44	0,50	44 +	10,50	10,00	0,01	0,37	30,43	5	1,36	0,5	0,04	0,60	4,860%	0,41	0,12	12,528	10,831	11,317	10,831	0,200	1,120	2,464	-1,176	1,120
44	11,50	46 +	17,50	46,00	0,06	0,42	32,81	5	1,30	0,5	0,05	0,60	2,928%	0,32	0,09	10,607	10,581	10,606	9,259	1,522	1,120	80,092	62,672	5,152
46	18,50	47 +	16,00	12,00	0,01	0,44	33,59	5	1,28	0,5	0,05	0,60	1,825%	0,25	0,07	10,581	10,240	9,259	9,040	1,400	1,120	20,377	14,710	1,344
47	16,00	47 +	16,00	7,00	0,01	0,45	34,03	5	1,27	0,5	0,05	0,60	2,000%	0,27	0,08	10,240	10,240	9,040	8,900	1,540	1,120	13,794	9,678	0,784
47	16,00	49 +	16,00	40,00	0,05	0,49	38,19	5	1,17	0,5	0,05	0,60	0,725%	0,16	0,05	10,240	9,774	8,900	8,610	1,364	1,120	62,635	47,441	4,480
49	17,00	51 +	17,00	40,00	0,05	0,54	42,35	5	1,09	0,5	0,05	0,60	0,725%	0,16	0,05	9,774	9,878	8,610	8,320	1,758	1,120	80,704	65,070	4,480
51	18,00	53 4	18,00	40,00	0,05	0,59	46,51	5	1,02	0,5	0,05	0,60	0,725%	0,16	0,05	9,878	9,847	8,320	8,030	2,017	1,120	92,598	76,673	4,480
53	19,00	54 4	16,00	17,00	0,02	0,61	48,23	5	0,99	0,5	0,05	0,60	0,765%	0,16	0,05	9,847	9,824	8,030	7,900	2,124	1,120	42,820	34,633	1,904
		\Box																						
TRAVES	SIA DE PI	STA																						
28	16,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,295	16,083	15,299	15,003	1,280	0,890	9,114	7,277	0,623
31	1,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				16,083	15,632	14,803	14,527	1,305	0,890	9,292	7,433	0,623
33	2,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,632	15,289	14,527	14,265	1,224	0,890	8,715	6,929	0,623
35	1,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,289	15,134	14,265	13,955	1,379	0,890	9,815	7,891	0,623
37	7,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				15,134	14,972	13,955	13,700	1,472	0,890	10,481	8,474	0,623
39	5,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				14,972	14,498	13,700	13,424	1,274	0,890	9,071	7,240	0,623
41	6,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	DE LOBO)	2		0,40				14,498	13,480	13,424	12,282	1,398	0,890	9,954	8,013	0,623
43	7,50	П		7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	1		0,40				13,480	12,528	12,282	11,317	1,411	0,890	-	-	-
44	0,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	DE LOBC)	1		0,40				12,528	10,831	11,317	10,831	0,200	0,890	-	-	-
44	11,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	DE LOBO)	1		0,40				10,607	10,581	10,606	9,259	1,522	0,890	-	-	-
46	18,50			7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	DE LOBC)	2		0,40				10,581	10,240	9,259	9,040	1,400	0,890	9,964	8,022	0,623
47	16,00	П		-		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		-				10,240	10,240	9,040	8,900	1,540	0,890	-	-	-
49	17,00	П		7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				9,774	9,878	8,610	8,320	1,758	2,890	40,633	36,257	2,023
51	18,00	П		7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	DE LOBC)	2		0,40				9,878	9,847	8,320	8,030	2,017	3,890	62,753	56,312	2,723
53	19,00	П		7,00		CAIXA COLETOR	RA TIPO BOCA	A DE LOBO)	2		0,40				9,847	9,824	8,030	7,900	2,124	4,890	83,091	74,808	3,423
-	•		_	•	•							•						•						

SERVIÇO	QTDADE	UNID.
BOCA DE LOBO	27	un.
BSTC D= 0,40m	142,00	m
BSTC D= 0,60m	464,00	m
ESCAVAÇÃO	1.099,92	m³
REATERRO	875,16	m³
LASTRO DE AREIA	69,04	m³
BOCA BSTC 0,60m	1	un.

OBSERVAÇÃO:



ANEXO 03 - PLANILHA DE CÁLCULO DE QUANTITATIVOS DE PAVIMENTAÇÃO/TERRAPLENAGEM

	PROJETO): PREFEITI	JRA MUNIC	CIPAL DE M	ARACAJA		CON	TRATO:	DATA: 09,		FOLHA : 01/0
	RUA: F	RANCISCO	CONSTAN	TINO DE OI	IVEIRA		BAIRRO: V	'ILA BEATRIZ	MUNICIPIO:	MARACAJÁ	
							ESCAVAÇÃO PARA RE	FORÇO DO SUB-LEITO			
	Est. inicial			Est. Final		LADO	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)	Unidade	Quantidade (m
0	+	0,00	8	+	0,00	LE	160,00	1,00	0,15	m³	24,00
0	+	0,00	8	+	0,00	LD	160,00	1,00	0,15	m³	24,00
3	+	15,00	L	IMPA RODA	AS	LE/LD	25,00	2,00	0,15	m³	7,50
7	+	0,00	L	IMPA RODA	AS	LE/LD	25,00	2,00	0,15	m³	7,50
3	+	0,00	57	+	0,00	Е	980,00	1,00	0,15	m³	147,00
3	+	0,00	57	+	0,00	D	980,00	1,00	0,15	m³	147,00
									•	TOTAL:	357,00
							REGULARIZACAO E COM	PACTAÇÃO DE SUBLEITO			
	Est. inicial			Est. Final		LADO	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)	Unidade	Quantidade (m
)	+	0,00	ARC	CO DE ESQL	JINA	LE	-	-	-	m²	2,40
)	+	0,00	ARO	CO DE ESQU	JINA	LD	-	-	-	m²	2,40
)	+	0,00	8	+	0,00	LE/LD	160,00	5,00	-	m²	800,00
3	+	15,00	L	IMPA RODA	AS	LE/LD	25,00	5,00	-	m²	125,00
7	+	0,00	L	IMPA RODA	AS	LE/LD	25,00	5,00	-	m²	125,00
3	+	0,00	57	+	0,00	LE/LD	980,00	5,00	-	m²	4.900,00
		!								TOTAL:	5.954,80
											· ·
							THE BASE DE SEIVO POLAD	O (REFORÇO DO SUBLEITO	W		
	Fat initial		I	Fet Final		LADO				Unidade	Overstide de la
)	Est. inicial Est. Final + 0,00 ARCO DE ESQUINA		LADO	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m) 0,15		Quantidade (m			
	+	0,00						,40	<u> </u>	m³	0,36
	+	0,00	-	CO DE ESQU		LD			0,15	m³	0,36
)	+	0,00	8	+	0,00	LE/LD	160,00	1,00 0,15		m³	24,00
)	+	0,00	8	+	0,00	LE/LD	160,00	1,00	0,15	m³	24,00
3	+	15,00		IMPA RODA		LE/LD	25,00	2,00	0,15	m³	7,50
7	+	0,00	L	IMPA RODA	AS	LE/LD	25,00	2,00	0,15	m³	7,50
3	+	0,00	57	+	0,00	LE	980,00	1,00	0,15	m³	147,00
3	+	0,00	57	+	0,00	LD	980,00	1,00	0,15	m³	147,00
			-	-			-		-	TOTAL:	357,72
										·	
							BASE DE BRIT	A GRADUADA			
	Est. inicial			Est. Final		LADO	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)	Unidade	Quantidade (m
)	+	0,00	ARG	CO DE ESQU	JINA	LE/LD		,40	0,12	m³	0,29
)	+	0,00	ARO	CO DE ESQU	JINA	LE/LD	2	,40	0,12	m³	0,29
(+	0,00	8	+	0,00	LE/LD	160,00	7,00	0,12	m³	134,40
3	+	15,00	L	IMPA RODA	AS	LE/LD	25,00	7,00	0,12	m³	21,00
7	+	0,00	L	IMPA RODA	AS	LE/LD	25,00	7,00	0,12	m³	21,00
3	+	0,00	57	+	0,00	LE/LD	980,00	7,00	0,12	m³	823,20
	1								1 1	TOTAL:	1.000,18
										- '	,20
							BAFI	2510			
	F-1-1-1-1			F.1. F1			T.	O FIO			0
_	Est. inicial		DILLA ANIT	Est. Final	O FARIAC	LADO	Comprimento (m)	Largura (m)	Espessura (m)	Unidade m	Quantidade (n
3	+	15,00		ÔNIO PEDI		LE/LD	7,00	LIMPA F		7,00	
7	+	0,00	RUA ANT	ÔNIO PEDI	RO FARIAS	LE/LD	7,00	LIMPA F	RODAS	m	7,00
										TOTAL:	14,00



ANEXO 03 - PLANILHA DE CÁLCULO DE QUANTITATIVOS DE PAVIMENTAÇÃO/TERRAPLENAGEM

FOLHA: 01/		DATA: 09 MUNICIPIO:	NTRATO: VILA BEATRIZ						RANCISCO		
			TE COM EMULSÃO ASFÁLTICA	-							
Quantidade (m	Unidade	Espessura (m)	Largura (m)	Comprimento (m)	LADO		Est. Final			Est. inicial	
2,40	m² m²	-	2,40		LE/LD LE/LD		O DE ESQU		0,00	+)
1.120,00	m²	-	7,00	160,00	LE/LD	0,00	+	8	0,00	+)
175,00	m²	_	7,00	25,00	LE/LD		IMPA RODA		15,00	+	3
175,00	m²	_	7,00	25,00	LE/LD		IMPA RODA		0,00	+	7
173,00	""	22,20	_	I		0,00		_			
6.860,00	m²	-	7,00	980,00	LE/LD	0,00	+	57	0,00	+	3
8.334,80	TOTAL:										
10,84	и EMULSÃO ASFÁLTICA:	ARA A IMPRIMAÇÃO CON	AQUISIÇÃO PA								
10,84	M EMULSÃO ASFÁLTICA:	ARA A IMPRIMAÇÃO CON	O MATERIAL BETUMINOSO PA	TRANSPORTE D							
R\$227,00	io (26,939 + 0,253 x D) =		le outubro de 2017, publicada		e Portaria o	la conform	se a formu	- adotou-s	do transp.	ara o valor	ılo p
188,00 km. ICMS	/PR até Usina Asfaltica = 4										
			DE LIGAÇÃO	PINTURA							
Quantidade (n	Unidade	Espessura (m)	Largura (m)	Comprimento (m)	LADO		Est. Final			Est. inicial	
2,40	m²	-	2,40		LE/LD	JINA	O DE ESQU	ARC	0,00	+	
2,40	m²	-	2,40		LE/LD	JINA	O DE ESQU	ARC	0,00	+	
1.120,00	m²	-	7,00	160,00	LE/LD	0,00	+	8	0,00	+	
175,00	m²	-	7,00	25,00	LE/LD		IMPA ROD		15,00	+	3
175,00	m²	-	7,00	25,00	LE/LD	LIMPA RODAS		LI	0,00	+	7
6.860,00	m²		7,00	980,00	LE/LD	0,00	+	57	0,00	+	
8.334,80	TOTAL:										
3,75	LSÃO ASFÁLTICA RR-1C'	A DE LIGAÇÃO COM EMU	O DO MATERIAL BET. PINTURA	AQUISIÇÃ							
3,75	FÁLTICA - 0,00045T/m²:	AÇÃO COM EMULSÃO AS	IOSO PARA A PINTURA DE LIG	DO MATERIAL BETUMIN	ANSPORTE	TR					
R\$138,41	io (26,939 + 0,253 x D) =	no Diário Oficial da Uniã	le outubro de 2017, publicada	lo DNIT n. 1.977, de 25 d	e Portaria o	la conform	se a formu	- adotou-s	do transp.	ara o valor	ılo p
		270,237))+(0,253*348,598									
256,00 Km. ICIVIS	/PR até Usina Asfaltica = 2	OBS.: D.IVI.1 da Kefinaria,	<u>'</u>								
			COM BORRACHA - FAIXA C	CONCRETO ASEÁLTICO							
Quantidade (n	Unidade	Espessura (m)	Largura (m)	Comprimento (m)	LADO		Est. Final			Est. inicial	
0,10	m³	0,04	2,40	zampunicino (m)	LE/LD		O DE ESQU		0,00	+	
0,10	m³	0,04	2,40		LE/LD		O DE ESQU		0,00	+	
1,04	m³	0,04	7,00	3,70	LE/LD	0	+	8	0,00	+	
44,80	m³	0,04	7,00	160,00	LE/LD	0,00	+	8	0,00	+	
	m³	0,04	7,00	3,70	LE/LD	18,00	+	19	18,00	+)
1,04	m³	0,04	7,00	3,70	LE/LD	0,00	+	38	0,00	+	3
1,04					LE/LD	AS	IMPA ROD	LI	15,00	+	3
	m³	0,04	7,00	25,00	LE/LD				0,00	+	7
1,04	m³ m³	0,04	7,00 7,00	25,00 25,00	LE/LD		IMPA ROD	LI	0,00		
1,04 7,00							IMPA ROD	57	0,00	+	
1,04 7,00 7,00	m³	0,04	7,00	25,00	LE/LD	AS				+	
1,04 7,00 7,00 274,40	m³ m³	0,04 0,04	7,00	25,00	LE/LD	AS				+	
1,04 7,00 7,00 274,40 336,50	m³ TOTAL (m³):	0,04 0,04	7,00	25,00	LE/LD	AS				+	-



ANEXO 04 - PLANILHA DE CÁLCULO DE QUANTITATIVOS DE SINALIZAÇÃO

PROJETO: PREFEITURA MUNICIPAL DE MARACAJÁ	CONTRATO:	DATA: 09/03/2020	FOLHA: 01/01
RUA: FRANCISCO CONSTANTINO DE OLIVEIRA	BAIRRO: VILA BEATRIZ	MUNICIPIO: MARACAJÁ	FOLHA . 01 / 01

						SINA	LIZAÇÃO HORIZONTAL	- PINTURA DE	FAIXA		
	Est. Inicia	I		Est. Final		Quantidade	Comprimento (m)	Largura (m)	Faixas (un.)	Tipo	Total (m²)
0	+	0,00	0	+	0,00	1,00	3,00	0,30	8,00	FAIXA DE PEDESTRE	7,20
0	+	0,00	0	+	0,00	1,00	3,50	0,30	2,00	FAIXA DE RETENÇÃO	2,10
8	+	8,00	8	+	8,00	1,00	3,70	7,00	1,00	LOMBADA	25,90
0	+	0,00	11	+	0,00	1,00	220,00	0,10	1,00	BORDO DIREITO (MEIO FIO)	22,00
0	+	0,00	11	+	0,00	1,00	220,00	0,10	1,00	BORDO ESQUERDO (MEIO FIO)	22,00
0	+	0,00	8	+	0,00	1,00	160,00	0,10	1,00	EIXO DE PISTA	16,00
43	+	5,00	43	+	8,00	1,00	3,00	0,30	8,00	FAIXA DE PEDESTRE	7,20
43	+	5,00	43	+	8,00	1,00	3,50	0,30	2,00	FAIXA DE RETENÇÃO	2,10
43	+	15,00	43	+	18,00	1,00	3,00	0,30	8,00	FAIXA DE PEDESTRE	7,20
43	+	15,00	43	+	18,00	1,00	3,50	0,30	2,00	FAIXA DE RETENÇÃO	2,10
47	+	10,00	47	+	13,00	1,00	3,00	0,30	8,00	FAIXA DE PEDESTRE	7,20
47	+	10,00	47	+	13,00	1,00	3,50	0,30	2,00	FAIXA DE RETENÇÃO	2,10
19	+	18,00	19	+	18,00	1,00	3,70	7,00	1,00	LOMBADA	25,90
38	+	0,00	38	+	0,00	1,00	3,70	7,00	1,00	LOMBADA	25,90
8	+	0,00	57	+	0,00	1,00	980,00	0,10	1,00	BORDO DIREITO	98,00
8	+	0,00	57	+	0,00	1,00	980,00	0,10	1,00	BORDO ESQUERDO	98,00
8	+	0,00	57	+	0,00	1,00	980,00	0,10	1,00	EIXO DE PISTA	98,00
										TOTAL:	468,90

	SINALIZAÇÃO VERTICAL - PLACA DE ADVERTÊNCIA											
Est. Inicial Est. Final Quantidade Comprimento (m) Largura (m) Lado Tipo Quantidad											Quantidade (un.)	
8	+	8,00	8	+	8,00	1,00	0,45	0,45	ESQUERDO	LOMBADA	1,00	
8	+	8,00	8	+	8,00	1,00	0,45	0,45	DIREITO	LOMBADA	1,00	
19	+	18,00	19	+	18,00	1,00	0,45	0,45	ESQUERDO	LOMBADA	1,00	
19	+	18,00	19	+	18,00	1,00	0,45	0,45	DIREITO	LOMBADA	1,00	
38	+	0,00	38	+	0,00	1,00	0,45	0,45	ESQUERDO	LOMBADA	1,00	
38	+	0,00	38	+	0,00	1,00	0,45	0,45	DIREITO	LOMBADA	1,00	
TOTAL:										6,00		

						SINALIZA	AÇÃO VERTICAL - PLAC	A DE REGULAM	ENTAÇÃO			
	Est. Inicia	ıl		Est. Final		Quantidade	Comprimento (m)	Largura (m)	Lado	Tipo	Quantidade (un.)	
2	+	0,00	2	+	0,00	1,00	0,50	0,50	DIREITO	40 KM/H	1,00	
6	+	0,00	6	+	0,00	1,00	0,50	0,50	ESQUERDO	40 KM/H	1,00	
0	+	0,00	0	+	0,00	1,00	0,60	0,60	ESQUERDO	PARE	1,00	
11	+	0,00	11	+	0,00	1,00	0,50	0,50	DIREITO	40 KM/H	1,00	
18	+	16,00	18	+	16,00	1,00	0,50	0,50	ESQUERDO	40 KM/H	1,00	
21	+	10,00	21	+	10,00	1,00	0,50	0,50	DIREITO	40 KM/H	1,00	
30	+	0,00	30	+	0,00	1,00	0,50	0,50	ESQUERDO	40 KM/H	1,00	
43	+	5,00	43	+	5,00	1,00	0,60	0,60	DIREITO	PARE	1,00	
43	+	15,00	43	+	15,00	1,00	0,60	0,60	DIREITO	PARE	1,00	
44	+	0,00	44	+	0,00	1,00	0,60	0,60	DIREITO	PARE	1,00	
47	+	10,00	47	+	10,00	1,00	0,60	0,60	DIREITO	PARE	1,00	
										TOTAL:	11 00	

SINALIZAÇÃO VERTICAL- PLACA DE OBRA											
	Est. Inicia	I		Est. Final		Quantidade	Comprimento (m)	Largura (m)	Lado	Tipo	Quantidade (un.)
8 + 0,00 57 + 0,00 1,00 2,00 1,25 - PLACA DE OBRA							2,50				
	TOTAL:										2,50

OBSERVAÇÃO:



ORÇAMENTO E QUADRO DE CONSULTA DE PREÇOS DE MERCADO

Especificação detalhada:	Metro					
Fornecedor Consultado	CNPJ	Data da coleta da Informação	Contato	Telefone	Custo	R\$
Pré moldados Pagani	08.372.222/0001-47	25/06/2020	Reginaldo	3524-1063	R\$ 32,	.00
Concretubos	08.982.272/0001-46	25/06/2020	Josi	3524-0999	R\$ 33,	.12
Artevila Ind. e Com. Ltda	79.937.199/0001-39	25/06/2020	Renata	3432-0272	R\$ 29,	.00
Data-base do Orçamento:	jun/20					
Valor adotado por unidade:	R\$ 29,00					
Equipamento/Material:	Tubo de Concreto Simpl	es 0,60m				
Especificação detalhada:	Metro	I		1		
Fornecedor Consultado	CNPJ	Data da coleta da Informação	Contato	Telefone	Custo	R\$
Pré moldados Pagani	08.372.222/0001-47	25/06/2020	Reginaldo	3524-1063	R\$ 55,	.00
Concretubos	08.982.272/0001-46	25/06/2020	Josi	3524-0999	R\$ 64,	.04
Artevila Ind. e Com. Ltda	79.937.199/0001-39	25/06/2020	Renata	3432-0272	R\$ 75,	.00
Data-base do Orçamento:	jun/20					
Valor adotado por unidade:	R\$ 55,00					
Equipamento/Material:	CONCRETO ASFALTICO	COM BORRACHA (FAIXA	A C) - EXCLUSO EXE	CUÇÃO E TRANSPORT	E	
Especificação detalhada:	T				Com transporte	Sem Transpor
Fornecedor Consultado	CNPJ	Data da coleta da Informação	Contato	Telefone	Custo R\$	Custo R\$
Cedro Mineradora	85.281.889/0004-28	10/08/2019	Debora	(48) 3523-1711	-	R\$ 420,00
JR Construções e Terraplenagem Ltda	05.895.635/0001-18	10/08/2019	Rafael	3432-0318	-	R\$ 350,00
Confer	75.534.974/0001-54	10/08/2019	Leonardo	99927-9117	-	R\$ 400,00
	<u> </u>					
Data-base do Orçamento:	nov/19					
Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade:	nov/19 R\$ 400,00					
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largu	ıra				
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largu m					
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largu	ura Data da coleta da Informação	Contato	Telefone	Custo	R\$
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado	Meio fio - 15cm de largum CNPJ	Data da coleta da Informação				
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47	Data da coleta da Informação 25/06/2020	Reginaldo	3524-1063	R\$ 22,	.30
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020		3524-1063 98402-0555	R\$ 22, R\$ 18,	30
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const.	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47	Data da coleta da Informação 25/06/2020	Reginaldo Licinho	3524-1063	R\$ 22,	30
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho	3524-1063 98402-0555	R\$ 22, R\$ 18,	30
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho	3524-1063 98402-0555	R\$ 22, R\$ 18,	30
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20 R\$ 18,46	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho	3524-1063 98402-0555 3463-1501	R\$ 22, R\$ 18,	30 00 46
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho	3524-1063 98402-0555 3463-1501	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18,	30 00 46
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz	3524-1063 98402-0555 3463-1501	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18,	30 00 46 Sem Transpor
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 Data da coleta da Informação	Reginaldo Licinho Laiz Contato	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte	30 00 46 Sem Transpor
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 Data da coleta da Informação 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$	30 00 46 Sem Transpor
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari Jazida Eckert	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47 02.721.573/0001-30	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo Tafarel	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063 3434-2498	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$ R\$ 71,00 R\$ 70,00	30 00 46 Sem Transpo Custo R\$
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari Jazida Eckert Data-base do Orçamento:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largem CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47 02.721.573/0001-30 02.808.957/0001-94	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo Tafarel	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063 3434-2498	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$ R\$ 71,00 R\$ 70,00	30 00 46 Sem Transpo Custo R\$
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largem CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47 02.721.573/0001-30 02.808.957/0001-94 jun/20	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo Tafarel	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063 3434-2498	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$ R\$ 71,00 R\$ 70,00	30 00 46 Sem Transpo Custo R\$
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari Jazida Eckert Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largem CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47 02.721.573/0001-30 02.808.957/0001-94 jun/20 R\$ 63,00	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo Tafarel	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063 3434-2498	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$ R\$ 71,00 R\$ 70,00	30 00 46 Sem Transpor Custo R\$
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari Jazida Eckert Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largem CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47 02.721.573/0001-30 02.808.957/0001-94 jun/20 R\$ 63,00 Areia	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo Tafarel	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063 3434-2498	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$ R\$ 71,00 R\$ 70,00 R\$ 63,00	30 00 46 Sem Transpor Custo R\$
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari Jazida Eckert Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada:	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largum CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47 02.721.573/0001-30 02.808.957/0001-94 jun/20 R\$ 63,00 Areia m³	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo Tafarel Junior	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063 3434-2498 98867-0176	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$ R\$ 71,00 R\$ 70,00 R\$ 63,00	Sem Transpor Custo R\$ Sem Trans.
Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari Jazida Eckert Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari Jazida Eckert Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Areal Maccari	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largem CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47 02.721.573/0001-30 02.808.957/0001-94 jun/20 R\$ 63,00 Areia m³ CNPJ	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo Tafarel Junior Contato Taffarel	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063 3434-2498 98867-0176 Telefone 3434-2498	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$ R\$ 71,00 R\$ 70,00 R\$ 63,00 Com Transporte Custo R\$ R\$ 45,00	Sem Transpor Custo R\$ Sem Trans
Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Concredur MadeRonchi Mat. Const. Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Pré moldados Pagani Areal Maccari Jazida Eckert Data-base do Orçamento: Valor adotado por unidade: Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado Fornecedor Consultado Equipamento/Material: Especificação detalhada: Fornecedor Consultado	R\$ 400,00 Meio fio - 15cm de largem CNPJ 08.372.222/0001-47 02.690.724/0001-30 81.531.162/0001-58 jun/20 R\$ 18,46 Areia Grossa m³ CNPJ 08.372.222/0001-47 02.721.573/0001-30 02.808.957/0001-94 jun/20 R\$ 63,00 Areia m³ CNPJ	Data da coleta da Informação 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020 25/06/2020	Reginaldo Licinho Laiz Contato Reginaldo Tafarel Junior Contato	3524-1063 98402-0555 3463-1501 Telefone 3524-1063 3434-2498 98867-0176	R\$ 22, R\$ 18, R\$ 18, R\$ 18, Com Transporte Custo R\$ R\$ 71,00 R\$ 70,00 R\$ 63,00 Com Transporte Custo R\$	30 00 46 Sem Transpo Custo R\$ Sem Trans



ORÇAMENTO E QUADRO DE CONSULTA DE PREÇOS DE MERCADO

Equipamento/Material:	Brita Graduada					
Especificação detalhada:	m³	I = I		T	T	
Fornecedor Consultado	CNPJ	Data da coleta da Informação	Contato	Telefone	Cust	o R\$
Miner. Cedro Maracajá	85.281.889/0004-28	25/06/2020	Débora	3523-0389	R\$ 4	6,00
SBM - Mineração Ltda	14.779.384/0003-69	25/06/2020	Karine	3523-1008	R\$ 5	4,00
Britagem Sombrio	03.894.584/0001-84	25/06/2020	Dulce Mara	3533-1027	R\$ 5	0,00
Data-base do Orçamento:	jun/20					
Valor adotado por unidade:	R\$ 50,00					
		20)				
Equipamento/Material:	Pedra Britada N.02 (19	a 38)mm			- ·	To = .
Especificação detalhada:	m³				Com Transporte	Sem Transporte
Fornecedor Consultado	CNPJ	Data da coleta da Informação	Contato	Telefone	Custo R\$	Custo R\$
Miner. Cedro Maracajá	85.281.889/0004-28	25/06/2020	Débora	3523-0389	R\$ 39,00	
Britagem Sombrio	03.894.584/0001-84	25/06/2020	Dulce Mara	3533-1027	R\$ 50,00	
Jazida Eckert	02.808.957/0001-94	25/06/2020	Jonas	98867-0176	R\$ 62,00	
Data-base do Orçamento:	jun/20			•	•	•
Valor adotado por unidade:	R\$ 39,00					
5 · /8.4 ·	D. J. D. J. J. N. 04 (0.5	40)				
Equipamento/Material:	Pedra Britada N.01 (9,5	a 19)mm			C	Ic
Especificação detalhada:	m³			1	Com Transporte	Sem Transporte
Fornecedor Consultado	CNPJ	Data da coleta da Informação	Contato	Telefone	Custo R\$	Custo R\$
Miner. Cedro Maracajá	85.281.889/0004-28	25/06/2020	Débora	3523-0389	R\$ 39,00	
Britagem Sombrio	03.894.584/0001-84	25/06/2020	Dulce Mara	3533-1027	R\$ 58,00	
Jazida Eckert	02.808.957/0001-94	25/06/2020	Jonas	98867-0176	R\$ 60,00	
Data-base do Orçamento:	jun/20					
Valor adotado por unidade:	R\$ 39,00					

٠.	COMPOSI	ÇÕES DE	PREÇO UNITÁRIO			
Agente Pro Empreend	omotor / Proponente:				JNICIPAL DE MARACAJA CONSTANTINO DE OL	
№ de Con				Programa:		
1	ATERRO MECANIZADO DE PASSEIO COM RETROESCAVADEIRA UTILIZA	ANDO MATE	RIAL DA REGULARIZAÇÃO PARA TRAVAM	ENTO DO MEIO	FIO (CAPACIDADE DA (CAÇAMBA DA
	INSUMO	UNIDADE	ORIGEM DE PREÇO ITEM	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	CUSTO TOTAL
5678	RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X4, POTÊNCIA LÍQ. 88 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,26 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.674 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHP DIURNO. AF_06/2014	СНР	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0190000	69,52	1,32
5679	RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X4, POTÊNCIA LÍQ. 88 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,26 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.674 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНІ	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0250000	31,98	0,80
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	н	COLETADO	0,0230000	12,87	0,30
91533	COMPACTADOR DE SOLOS DE PERCUSSÃO (SOQUETE) COM MOTOR A GASOLINA 4 TEMPOS, POTÊNCIA 4 CV - CHP DIURNO. AF_08/2015	СНР	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0610000	21,52	1,31
91534	COMPACTADOR DE SOLOS DE PERCUSSÃO (SOQUETE) COM MOTOR A GASOLINA 4 TEMPOS, POTÊNCIA 4 CV - CHI DIURNO. AF_08/2015	СНІ	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0570000	17,6	1,00
	DOCA DE LODO FAI ALVENADIA TILOLO MASICO DEVESTIDA S/ADSANCIA	MASSA DE O	TIMENTO E ADEIA 1.2 CORDE LACTRO DE	CONCRETO 10CA	A E TANADA DE CONCRE	4,73
2 CÓDIGO	BOCA DE LOBO EM ALVENARIA TIJOLO MAÇICO, REVESTIDA C/ ARGA INSUMO	UNIDADE	ORIGEM DE PREÇO ITEM	COEFICIENTE	PRECO UNITÁRIO	CUSTO TOTAL
34	ACO CA-50, 10,0 MM, VERGALHAO	KG	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	4,26		17,34
34	AREIA GROSSA - POSTO JAZIDA/FORNECEDOR (RETIRADO NA JAZIDA, SEM		COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	4,20	4,07	17,54
<u>367</u>	TRANSPORTE)	<u>M3</u>	COLETADO	0,37	63,00	23,25
1106	CAL HIDRATADA CH-I PARA ARGAMASSAS CHAPA DE MADEIRA COMPENSADA RESINADA PARA FORMA DE	KG	COLETADO	24,89	0,43	10,58
1350	CONCRETO, DE *2,2 X 1,1* M, E = 10 MM	UN	COLETADO	0,1338843	40,80	5,46
1379	CIMENTO PORTLAND COMPOSTO CP II-32	KG	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	87,1860000	0,42	36,31
<u>4718</u>	PEDRA BRITADA N. 2 (19 A 38 MM) POSTO PEDREIRA/FORNECEDOR, SEM FRETE	<u>M3</u>	COLETADO	<u>0,1260000</u>	0,00	0,00
<u>4721</u>	PEDRA BRITADA N. 1 (9,5 a 19 MM) POSTO PEDREIRA/FORNECEDOR, SEM FRETE	<u>M3</u>	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0320000	0,00	0,00
6189	TABUA DE MADEIRA NAO APARELHADA *2,5 X 30* CM, CEDRINHO OU EQUIVALENTE DA REGIAO	м	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,3074900	16,63	5,11
i	TIJOLO CERAMICO MACICO *5 X 10 X 20* CM	UN	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	381,6000000	0,30	113,53
7258						
7258 43132	ARAME RECOZIDO 16 BWG, D = 1,65 MM (0,016 KG/M) OU 18 BWG, D = 1,25 MM (0,01 KG/M)	KG	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,07	12,11	0,87
		KG H	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,07		0,87 7,17
43132	1,25 MM (0,01 KG/M)				17,36	7,17
43132 88245 88262 88309	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H H	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO	0,4130000 1,9600000 8,2110000	17,36 20,98 17,46	7,17 41,12 143,36
43132 88245 88262	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	н	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000	17,36 20,98 17,46	7,17 41,12 143,36 234,36
43132 88245 88262 88309	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H H	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO	0,4130000 1,9600000 8,2110000	17,36 20,98 17,46	7,17 41,12 143,36
43132 88245 88262 88309	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS,	H H H	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000	17,36 20,98 17,46 12,87	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46
43132 88245 88262 88309 88316	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE	H H H H COMMETTO	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS -
43132 88245 88262 88309 88316	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS,	H H H H COMMETTO	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000	17,36 20,98 17,46 12,87 3AIXO NÍVEL DE INTER	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS -
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG,	H H H H COMMETTO E COMMETTO E UNIDADE	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I	17,36 20,98 17,46 12,87 3AIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS -
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG,	H H H H UIÂMETRO CUMENTO E UNIDADE	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I COEFICIENTE 0,074	17,36 20,98 17,46 12,87 3AIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	H H H H CIMENTO E UNIDADE CHP	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 COEFICIENTE 0,074	17,36 20,98 17,46 12,87 3AIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,72
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H H H H CIMENTO E UNIDADE CHP	COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I COEFICIENTE 0,074 0,155	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45 29,00 15,72	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,72 29,87 5,44
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	H H H H H CIMENTO E UNIDADE CHP CHI	COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMIENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I COEFICIENTE 0,074 0,155	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45 29,00 15,72 12,87	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,72 29,87 5,44 8,91
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680 5681 88246 88316	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL.	H H H H H CIMENTO E UNIDADE CHP CHI H H	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 TR.2110000 O,074 0,155 1,03 0,346 0,692	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45 29,00 15,72 12,87	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,72 29,87 5,44 8,91
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680 5681 88246 88316 88629	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL.	H H H H H H CIMENTO E UNIDADE CHP CHI H H H H H H H H H H H H H H H H H	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I COEFICIENTE 0,074 0,155 1,03 0,346 0,692 0,002	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45 29,00 15,72 12,87 371,6	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,72 29,87 5,44 8,91 0,74
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680 5681 88246 88316 88629	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL. AF_08/2014 TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE	H H H H H H H H H H H H H H H H H H H	COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE DE 600 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I 0,074 0,155 1,03 0,346 0,692 0,002	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45 29,00 15,72 12,87 371,6	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,72 29,87 5,44 8,91 0,74 54,46 FERÊNCIAS -
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680 5681 88246 88316 88629	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL. AF_08/2014 TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS,	H H H H H H H H H H H H H H H H H H H	COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMIENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I COEFICIENTE 0,074 0,155 1,03 0,346 0,692 0,002	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45 29,00 15,72 12,87 371,6	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,72 29,87 5,44 8,91 0,74
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680 5681 88246 88316 88629	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL. AF_08/2014 TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE	H H H H H H H H H H H H H H H H H H H	COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE DE 600 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I 0,074 0,155 1,03 0,346 0,692 0,002	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 29,00 15,72 12,87 371,6 BAIXO NÍVEL DE INTER	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,78 29,87 5,44 8,91 0,74 54,46 FERÊNCIAS -
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680 5681 88246 88316 88629 4 CÓDIGO	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP, 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL. AF_08/2014 TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROPIÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROPIÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG,	H H H H H H H H H H H H H H H H H H H	COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I COEFICIENTE 0,074 0,155 1,03 0,346 0,692 0,002	17,36 20,98 17,46 12,87 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 29,00 15,72 12,87 371,6 BAIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62	7,17 41,17 143,34 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,78 29,87 5,44 8,99 0,74 54,46 CUSTO TOTAL CUSTO TOTAL
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680 5681 88246 88316 88629 4 CÓDIGO 5680	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL. AF_08/2014 TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	H H H H H H H H H H H H H H H H H H H	COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO COLETADO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE COLETADO COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE DE 600 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO I ASSENTAMENTO. AF_12/2015 ORIGEM DE PREÇO ITEM COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I 0,074 0,155 1,03 0,346 0,692 0,002 EM LOCAL COM I COEFICIENTE 0,1050	17,36 20,98 17,46 12,87 3AIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 29,00 15,72 12,87 371,6 3AIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45	7,17 41,17 143,34 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 29,87 5,44 8,91 0,74 54,46 CUSTO TOTAL 6,75
43132 88245 88262 88309 88316 3 CÓDIGO 5680 5681 88246 88316 88629 4 CÓDIGO 5680	1,25 MM (0,01 KG/M) ARMADOR COM ENCARGOS COMPLEMENTARES CARPINTEIRO DE FORMAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP, 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP, MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 TUBO CONCRETO, DN 400 MM, PARA AGUAS PLUVIAIS ASSENTADOR DE TUBOS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL. AF_08/2014 TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, FORNE INSUMO RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014 RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	H H H H H H H H H H H H H H H H H H H	COLETADO COLETA	0,4130000 1,9600000 8,2110000 18,2110000 18,2110000 EM LOCAL COM I 0,074 0,155 1,03 0,346 0,692 0,002 EM LOCAL COM I COEFICIENTE 0,1050 0,2210	17,36 20,98 17,46 12,87 3AIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 54,62 29,00 15,72 12,87 371,6 3AIXO NÍVEL DE INTER PREÇO UNITÁRIO 64,62 30,45 30,45 55,00	7,17 41,12 143,36 234,36 638,46 FERÊNCIAS - CUSTO TOTAL 4,78 4,78 29,87 5,44 8,91 0,74 54,46 FERÊNCIAS -

COMPOSIÇÕES DE PREÇO UNITÁRIO								
Agente Promotor / Proponente: PREFEITURA MUNICIPAL DE MARACAJÁ								
Empreen	dimento:			RUA FRANCISCO	CONSTANTINO DE OLI	VEIRA		
Nº de Co	№ de Contrato: Programa:							
ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL. AF_08/2014 AG_08/2014 AG_08								

	COMPOSI	ÇÕES DE	PREÇO UNITÁRIO			
Agente Pro Empreend Nº de Con					NICIPAL DE MARACAJA CONSTANTINO DE OL	
IV- uc con	uuto.			rrograma.		
5	REATERRO MECANIZADO DE VALA COM RETROESCAVADEIRA (CAPACIE				DE 0,8 A 1,5 M, PROF	UNDIDADE ATÉ
CÓDIGO	INSUMO	UNIDADE	CAIS COM BAIXO NÍVEL DE INTERFERÊNCI ORIGEM DE PREÇO ITEM	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	CUSTO TOTAL
CODIGO		UNIDADE	ORIGEIVI DE PREÇO ITEIVI	COEFICIENTE	PREÇO UNITARIO	COSTO TOTAL
5680	RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНР	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0300	64,62	1,94
5681	RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНІ	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0390	30,45	1,19
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	COLETADO	0,0280	12,87	0,36
						3,49
6	LASTRO DE VALA COM PREPARO DE FUNDO, LARGURA MENOR QUE 1,5		MADA DE AREIA, LANÇAMENTO MECANIZ AF_06/2016	ADO, EM LOCAL	COM NÍVEL BAIXO DE	INTERFERÊNCIA.
CÓDIGO	INSUMO	UNIDADE	ORIGEM DE PREÇO ITEM	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	CUSTO TOTAL
370	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA/FORNECEDOR (RETIRADO NA JAZIDA, COM	<u>M3</u>	COLETADO	1,1000		38,50
370	TRANSPORTE)	IVIS	COLETADO	1,1000	35,00	36,30
5680	RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНР	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	<u>0,1060</u>	64,62	6,85
5681	RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНІ	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,5300	30,45	16,14
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	COLETADO	0,7630	17,46	13,32
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	COLETADO	<u>1,1440</u>	12,87	14,72
						89,53
7	EXECUÇÃO E (COMPACTAÇ	ÃO DE SUB BASE COM SEIXO ROLADO			
CÓDIGO	INSUMO	UNIDADE	ORIGEM DE PREÇO ITEM	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	CUSTO TOTAL
	SEIXO ROLADO	<u>M3</u>	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	1,3000	<u>0</u>	<u>0</u>
5680	RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНР	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0150	55,54	0,83
5681	RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X2, POTÊNCIA LÍQ. 79 HP, CAÇAMBA CARREG. CAP. MÍN. 1 M3, CAÇAMBA RETRO CAP. 0,20 M3, PESO OPERACIONAL MÍN. 6.570 KG, PROFUNDIDADE ESCAVAÇÃO MÁX. 4,37 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНІ	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0360	100,45	3,62
5684	ROLO COMPACTADOR VIBRATÓRIO DE UM CILINDRO AÇO LISO, POTÊNCIA 80 HP, PESO OPERACIONAL MÁXIMO 8,1 T, IMPACTO DINÂMICO 16,15 / 9,5 T, LARGURA DE TRABALHO 1,68 M - CHP DIURNO. AF_06/2014	СНР	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0030	44,48	0,13
5685	ROLO COMPACTADOR VIBRATÓRIO DE UM CILINDRO AÇO LISO, POTÊNCIA 80 HP, PESO OPERACIONAL MÁXIMO 8,1 T, IMPACTO DINÂMICO 16,15 / 9,5 T, LARGURA DE TRABALHO 1,68 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНІ	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0480	69,68	3,34
73436	ROLO COMPACTADOR VIBRATÓRIO PÉ DE CARNEIRO PARA SOLOS, POTÊNCIA 80 HP, PESO OPERACIONAL SEM/COM LASTRO 7,4 / 8,8 T, LARGURA DE TRABALHO 1,68 M - CHP DIURNO. AF_02/2016	СНР	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0040	28,73	0,11
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	н	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0510	97,62	4,98
93244	ROLO COMPACTADOR VIBRATÓRIO PÉ DE CARNEIRO PARA SOLOS, POTÊNCIA 80 HP, PESO OPERACIONAL SEM/COM LASTRO 7,4 / 8,8 T, LARGURA DE TRABALHO 1,68 M - CHI DIURNO. AF_02/2016	СНІ	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0470	12,87	0,60
			1			

13,61

	COMPOSI	CÕEC DI	F DDECO LIMITÁDIO				
Agente Pr Empreend Nº de Con	omotor / Proponente: limento:	ÇOES DI	E PREÇO UNITÁRIO		UNICIPAL DE MARACAJ. O CONSTANTINO DE OL		
8	EXECUÇÃO E COMPACTAÇÃO DE BASE E OU SUB B						
CÓDIGO	INSUMO	UNIDADE	ORIGEM DE PREÇO ITEM	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	CUSTO TOTAL	
5684	ROLO COMPACTADOR VIBRATÓRIO DE UM CILINDRO AÇO LISO, POTÊNCIA 80 HP, PESO OPERACIONAL MÁXIMO 8,1 T, IMPACTO DINÂMICO 16,15 / 9,5 T, LARGURA DE TRABALHO 1,68 M - CHP DIURNO. AF_06/2014	СНР	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0090	69,68	0,6	
5685	ROLO COMPACTADOR VIBRATÓRIO DE UM CILINDRO AÇO LISO, POTÊNCIA 80 HP, PESO OPERACIONAL MÁXIMO 8,1 T, IMPACTO DINÂMICO 16,15 / 9,5 T, LARGURA DE TRABALHO 1,68 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНІ	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0210	28,73	0,60	
5901	CAMINHÃO PIPA 10.000 L TRUCADO, PESO BRUTO TOTAL 23.000 KG, CARGA ÚTIL MÁXIMA 15.935 KG, DISTÂNCIA ENTRE EIXOS 4,8 M, POTÊNCIA 230 CV, INCLUSIVE TANQUE DE AÇO PARA TRANSPORTE DE ÁGUA - CHP DIURNO. AF_06/2014	СНР	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0020	130,88	0,2	
5903	CAMINHÃO PIPA 10.000 L TRUCADO, PESO BRUTO TOTAL 23.000 KG, CARGA ÚTIL MÁXIMA 15.935 KG, DISTÂNCIA ENTRE EIXOS 4,8 M, POTÊNCIA 230 CV, INCLUSIVE TANQUE DE AÇO PARA TRANSPORTE DE ÁGUA - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНІ	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0280	29,39	0,8.	
5932	MOTONIVELADORA POTÊNCIA BÁSICA LÍQUIDA (PRIMEIRA MARCHA) 125 HP, PESO BRUTO 13032 KG, LARGURA DA LÂMINA DE 3,7 M - CHP DIURNO. AF_06/2014	СНР	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0080	107,08	0,80	
5934	MOTONIVELADORA POTÊNCIA BÁSICA LÍQUIDA (PRIMEIRA MARCHA) 125 HP, PESO BRUTO 13032 KG, LARGURA DA LÂMINA DE 3,7 M - CHI DIURNO. AF_06/2014	СНІ	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0220	42,26	0,93	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	н	COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE	0,0300	12,87	0,39	
	AQUISIÇÃO DE BGS COM TRANSPORTE	<u>M3</u>	COLETADO	1,4000	50,00	70,0	
96463	ROLO COMPACTADOR DE PNEUS, ESTATICO, PRESSAO VARIAVEL, POTENCIA 110 HP, PESO SEM/COM LASTRO 10,8/27 T, LARGURA DE ROLAGEM 2,30 M - CHP DIURNO. AF_06/2017	СНР	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0040	93,81	0,38	
96464	ROLO COMPACTADOR DE PNEUS, ESTATICO, PRESSAO VARIAVEL, POTENCIA 110 HP, PESO SEM/COM LASTRO 10,8/27 T, LARGURA DE ROLAGEM 2,30 M - CHI DIURNO. AF_06/2017	СНІ	ATRIBUÍDO SÃO PAULO	0,0260	38,88	1,01	
				•		75,88	
9	ASSENTAMENTO DE GUIA (MEIO-FIO) EM TRECHO RETO, CONFECCION	IADA EM CO	NCRETO PRÉ-FABRICADO, DIMENSÕES 10	0X15X13X30 CM	(COMPRIMENTO X BA	ASE INFERIOR X	
CÓDIGO	INSUMO	UNIDADE	ORIGEM DE PREÇO ITEM	COEFICIENTE	PREÇO UNITÁRIO	CUSTO TOTAL	
	AREIA MEDIA - POSTO JAZIDA/FORNECEDOR (RETIRADO NA JAZIDA, COM TRANSPORTE)	<u>M3</u>	COLETADO	0,0070	35,00	0,25	
	MEIO-FIO OU GUIA DE CONCRETO, PRE-MOLDADO, COMP 1 M, *30 X 15/ 12* CM (H X L1/L2)	<u>M</u>	COLETADO	1,0050	18,46	18,55	
88309	PEDREIRO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	COLETADO	0,3940	17,46	6,88	
88316	SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES	Н	COLETADO	0,3940	12,87	5,07	

COLETADO

COEFICIENTE DE REPRESENTATIVIDADE

МЗ

88316

88629

AF_08/2014

SERVENTE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES
ARGAMASSA TRAÇO 1:3 (CIMENTO E AREIA MÉDIA), PREPARO MANUAL.

0,3940

0,0020

12,87

371,60

5,07 0,74

SISTEMA DE CUSTOS REFERENCIAIS DE OBRAS - SICRO Custo Unitário de Referência 4011471 Concreto asfáltico com borracha - faixa C - brita comercial A - EQUIPAMENTOS		Santa Catarina jul/19		ção da equipe:	•		alores em reais (R\$)
		0	Utilização		Custo Horário		Custo Horário
		Quantidade	Operativa	Improdutiva	Produtivo	Improdutivo	Total
E9762 Rolo o	compactador de pneus autopropelido de 27 t - 85 kW	1	1	0	131,3974	61,8097	131,3974
E9530 Rolo d	compactador de pneus autopropelido de 27 t - 85 kW	1	0,54	0,46	134,8116	55,8151	98,4732
E9545 Vibroa	acabadora de asfalto sobre esteiras - 82 kW	1	0,76	0,24	170,5257	73,8445	147,3222
				Custo horário total de equipame			377,1928
B - MÃO DE OBRA		Quantidade	Unidade	Unidade Custo Horário		Custo Horário Total	
P9824 Serve	nte	8	h	17,8902			143,1216
			Custo ho	rário total de r	não de obra:		143,1216
			Custo	Custo horário total de execução:			520,3144
			C	Custo unitário de execução:			7,4490
			Custo do FIC:				0,0486
C - MATERIAL		Quantidade	Unidade	Unidade Custo Horário Custo			
			Custo unitário total de material:				
D - ATIVIDADES A	D - ATIVIDADES AUXILIARES		Unidade	Custo Horário		Custo Horário Total	
6416213 Usina	gem de concreto asfáltico com borracha - faixa C - brita comercial	1,02	t	400,0	0000		408
			Custo to	Custo total de atividades auxiliares:			408
						Subtotal:	415,4976
E - TEMPO FIXO		Código	Quantidade	Unidade	Custo	Unitário	Custo Unitário
6416713	gem de concreto asfáltico com borracha - faixa C - brita comercial - Caminhão Ilante 10 m³	5914649	1,02	t		6,6	6,7320
				Custo unitário total		de tempo fixo:	6,7320
					Custo unitá	rio direto total:	422,23

ORÇAMENTO

Agente Promotor / Proponente: PREFEITURA MUNICIPAL DE MARACAJÁ
Empreendimento: RUA FRANCISCO CONSTANTINO DE OLIVEIRA

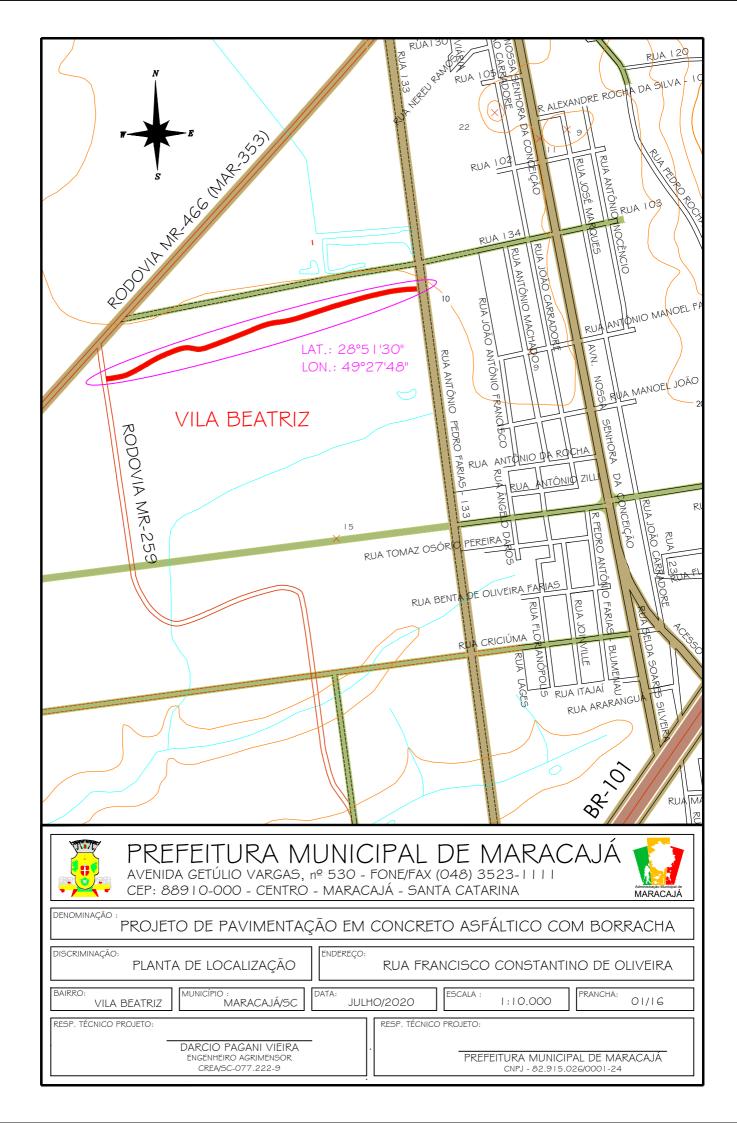
Empreendimen		NUA FRANCISCO CO	I STANTING DE GEI	VLINA		Walana						
Nº do Item	Descrição	Unidade	Quantidade			Valores		Fonte	Referência de Custo			
				Unitário sem BDI	BDI	Unitário com BDI	Total					
RUA FRANCISCO CONSTANTINO DE OLIVEIRA												
	TERRAPLENAGEM - 1.140,00m	1 2	257.00	Ind 0.24	22.22	n4 40.45	R\$ 10.874,85	SINIARI OS (OS	101.010			
	ESCAVAÇÃO VERTICAL A CÉU ABERTO, EM OBRAS DE INFRAESTRUTURA, INCLUINDO CARGA, DESCARGA E TRANSPORTE, EM SOLO DE 1º	m³	357,00		23,33			SINAPI 06/20	101.240			
	ESPALHAMENTO DE MATERIAL COM TRATOR DE ESTEIRAS. AF_11/2019	m³	357,00	R\$ 0,68	23,33	R\$ 0,84	R\$ 299,40	SINAPI 06/20	100.574			
1.3	ATERRO MECANIZADO DE PASSEIO COM RETROESCAVADEIRA UTILIZANDO MATERIAL DA REGULARIZAÇÃO PARA TRAVAMENTO DO MEIO FIO	m³	1.190,96	R\$ 4,73	23,33	R\$ 5,83	R\$ 6.947,48	COMPOSIÇÃO 1	94.341			
	(CAPACIDADE DA CAÇAMBA DA RETRO: 0,26 M³ / POTÊNCIA: 88 HP)							•				
	DRENAGEM -1.140,00m		1				R\$ 201.612,26					
	BOCA DE LOBO EM ALVENARIA TIJOLO MAÇICO, REVESTIDA C/ ARGAMASSA DE CIMENTO E AREIA 1:3, SOBRE LASTRO DE CONCRETO 10CM E	un.	53	R\$ 638,46	23,33	R\$ 787,41	R\$ 41.732,87	COMPOSIÇÃO 2	83.659			
	TAMPA DE CONCRETO ARMADO TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, DIÂMETRO DE 400 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO EM LOCAL COM BAIXO	m	313,00	R\$ 54,46	23,33	R\$ 67,17	R\$ 21.022,81	COMPOSIÇÃO 3	92.210			
2.2	NÍVEL DE INTERFERÊNCIAS - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO. AF_12/2015	""	313,00	11.5 34,40	23,33	N3 07,17	N.5 21.022,81	CONFOSIÇÃOS	52.210			
	TUBO DE CONCRETO PARA REDES COLETORAS DE ÁGUAS PLUVIAIS, DIÂMETRO DE 600 MM, JUNTA RÍGIDA, INSTALADO EM LOCAL COM BAIXO NÍVEL DE INTERFERÊNCIAS - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO. AF_12/2015	m	873,00	R\$ 92,47	23,33	R\$ 114,04	R\$ 99.559,76	COMPOSIÇÃO 4	92.212			
	ESCAVAÇÃO MECANIZADA DE VALA COM PROFUNDIDADE ATÉ 1,5 M (MÉDIA ENTRE MONTANTE E JUSANTE/UMA COMPOSIÇÃO POR TRECHO)											
2.4	COM RETROESCAVADEIRA (CAPACIDADE DA CAÇAMBA DA RETRO: 0,26 M3 / POTÊNCIA: 88 HP), LARGURA DE 0,8 M A 1,5 M, EM SOLO DE 1A	m³	2.029,40	R\$ 4,11	23,33	R\$ 5,07	R\$ 10.296,75	SINAPI 06/20	90.106			
	CATEGORIA, LOCAIS COM BAIXO NÍVEL DE INTERFERÊNCIA.								1			
	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M3, EM VIA URBANA EM REVESTIMENTO PRIMÁRIO (BOTA FORA DA ESCAVAÇÃO DAS VALAS - DMT= 1KM). AF_04/2016	m³/Km	2.029,40	R\$ 0,79	23,33	R\$ 0,97	R\$ 1.978,51	SINAPI 06/20	93.589			
	REATERRO MECANIZADO DE VALA (EM SEIXO ROLADO FORNECIDO PELA PREFEITURA) COM RETROESCAVADEIRA (CAPACIDADE DA CAÇAMBA DA											
	RETRO: 0,26 M ³ / POTÊNCIA: 88 HP), LARGURA DE 0,8 A 1,5 M, PROFUNDIDADE ATÉ 1,5 M, COM SOLO DE 1ª CATEGORIA EM LOCAIS COM BAIXO	m³	1.598,37	R\$ 3,49	23,33	R\$ 4.30	R\$ 6.879,71	COMPOSIÇÃO 5	93.379			
	NÍVEL DE INTERFERÊNCIA. AF 04/2016	· · ·		,,,,			1.7					
	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M3, EM VIA URBANA EM REVESTIMENTO PRIMÁRIO (<u>SEIXO PARA REATERRO - DMT= 2,2KM</u>).											
2.7	AF 04/2016	m³/Km	3.516,40	R\$ 0,79	23,33	R\$ 0,97	R\$ 3.428,23	SINAPI 06/20	93.589			
	LASTRO DE VALA COM PREPARO DE FUNDO, LARGURA MENOR QUE 1,5 M, COM CAMADA DE AREIA, LANÇAMENTO MANUAL, EM LOCAL COM								1			
	NÍVEL BAIXO DE INTERFERÊNCIA. AF 06/2016	m³	130,98	R\$ 89,53	23,33	R\$ 110,42	R\$ 14.462,91	COMPOSIÇÃO 6	94.111			
2.9	BOCA PARA BUEIRO SIMPLES TUBULAR, DIAMETRO =0,60M, EM CONCRETO ARMADO, INCLUINDO FORMAS, ESCAVACAO, REATERRO E MATERIAIS, EXCLUINDO MATERIAL REATERRO JAZIDA E TRANSPORTE. ESCONSIDADE= 0º	un.	2,00	R\$ 912,48	23,33	R\$ 1.125,36	R\$ 2.250,71	SINAPI 06/20	73.856/2			
	PAVIMENTAÇÃO - 1.140,00m						R\$ 606.253,21					
	ESCARIFICAÇÃO, REGULARIZACAO E COMPACTACAO DE SUBLEITO ATE 20 CM DE ESPESSURA	m²	5.954,80	R\$ 1,13	23,33	R\$ 1,39		SINAPI 06/20	100.576			
	EXECUÇÃO E COMPACTAÇÃO DE SUB BASE COM SEIXO ROLADO - (ESPESSURA: 20CM) - REFORÇO DO SUBLEITO	m³	357,72		23,33			COMPOSIÇÃO 7	96.399			
	Escavação, carga e transporte de material de 2ª categoria - DMT de 2.000 a 2.500 m - caminho de serviço em leito natural com escavadeira e											
	caminhão basculante de 14 m³ (Seixo Rolado)	m³	357,72	R\$ 6,30	23,33	R\$ 7,77	R\$ 2.780,07	SICRO 06/20	5.502.595			
	EXECUÇÃO E COMPACTAÇÃO DE BASE E OU SUB BASE COM BRITA GRADUADA SIMPLES - (ESPESSURA: 15CM)	m³	1.000,18	R\$ 75,88	23,33	R\$ 93,58	R\$ 93.599,27	COMPOSIÇÃO 8	96.396			
	TRANSPORTE COM CAMINHÃO BASCULANTE DE 10 M3, EM VIA URBANA EM REVESTIMENTO PRIMÁRIO (BRITA GRADUADA SIMPLES (BGS) PARA		· ·									
3.5	BASE - DMT= 3 KM). AF_04/2016	m³/Km	3.000,53	R\$ 0,79	23,33	R\$ 0,97	R\$ 2.925,29	SINAPI 06/20	93.589			
	· -											
	ASSENTAMENTO DE GUIA (MEIO-FIO) EM TRECHO RETO, CONFECCIONADA EM CONCRETO PRÉ-FABRICADO, DIMENSÕES 100X15X12X30 CM	m	14,00	R\$ 31,49	23,33	R\$ 38,84	R\$ 543,71	COMPOSIÇÃO 9	94.273			
	(COMPRIMENTO X BASE INFERIOR X BASE SUPERIOR X ALTURA), PARA VIAS URBANAS (USO VIÁRIO), INCLUSIVE MEIO FIO DE TRAVAMENTO							ŕ	1			
3.7	IMPRIMAÇÃO LIGANTE COM EMULSÃO ASFÁLTICA	m²	8.334,80	R\$ 0,25	23,33	R\$ 0,31	R\$ 2.595,57	SICRO 06/20	4.011.352			
	AQUISICÃO EMULSÃO ASFÁLTICA PARA IMPRIMAÇÃO 0,0013 t/m²	Т	10,84		15,00				M0104			
	TRANSPORTE EMULSÃO ASFÁLTICA PARA IMPRIMAÇÃO 0,0013 t/m²	T	10,84		15,00				a DNIT n. 1.977			
	PINTURA DE LIGAÇÃO	m²	8.334,80	R\$ 0,20	23,33	R\$ 0,25	R\$ 2.076,45	SICRO 06/20	4.011.353			
	AQUISIÇÃO EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C 0,00045 t/m²	Т	3,75		15,00			· ·	M2092			
	TRANSPORTE AQUISIÇÃO EMULSÃO ASFÁLTICA RR-1C 0,00045 t/m²	T	3,75		15,00				a DNIT n. 1.977			
	EXECUÇÃO DO CONCRETO ASFÁLTICO COM BORRACHA - FAIXA C - ESPESSURA 4CM - P. ESPECIFICO 2,50 t/m³ - EXCLUSO TRANSPORTE	Т	841,25		23,33			SICRO 06/20	4.011.466			
		T/Km	12.618,75						5.914.389			
4 SINALIZAÇÃO HORIZONTAL E VERTICAL - 1.140,00m R\$ 8.230,47												
	SINALIZACAO HORIZONTAL COM TINTA RETRORREFLETIVA A BASE DE RESINA ACRILICA COM MICROESFERAS DE VIDRO (FAIXA	,										
	CENTRAL+LOMBADAS+FAIXA DE PEDESTRE)	m²	468,90	R\$ 10,92	23,33	R\$ 13,47	R\$ 6.316,42	SINAPI 06/20	72.947			
	Placa de advertência para sinalização de obras montada em suporte metálico móvel	un.	6	R\$ 50,30	23,33	R\$ 62,03	R\$ 372,19	SINAPI 06/20	5.212.560			
	Placa de regulamentação para sinalização de obras montada em suporte metálico móvel	un.		R\$ 45,47	23,33				5.212.557			
	PLACA DE OBRA EM CHAPA DE ACO GALVANIZADO - (DIMENSÕES 2,00m x 1,25m)	m²	2,50		23,33			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4813			
			2,50			. 505,55	. 52 1,50					

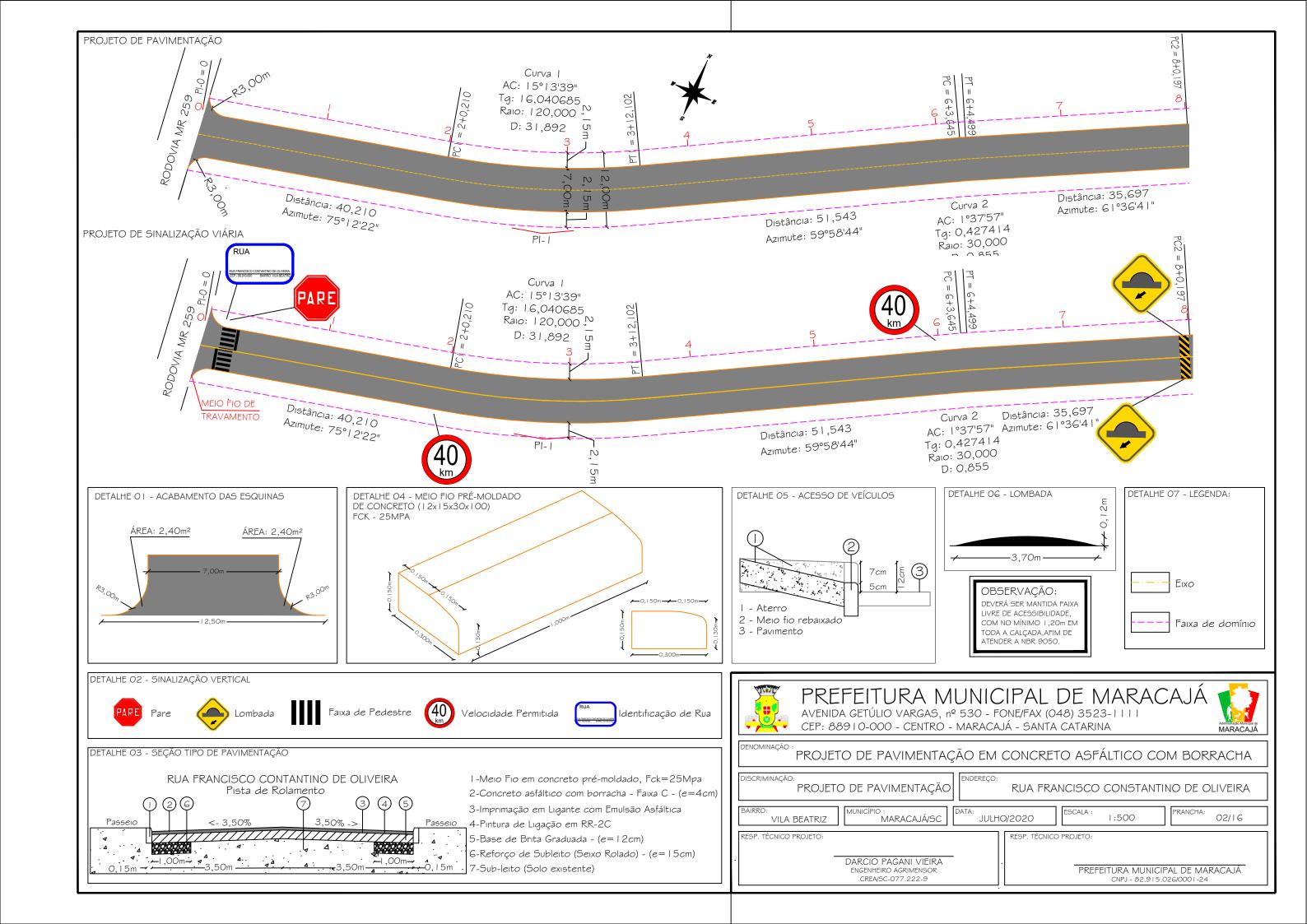
OBS.: SINAPI/SICRO DESONERADO 06/2020 - FLORIANÓPOLIS/SC SINAPI/SICRO - ENCARGOS SOCIAIS DESONERADOS: 85,34%(HORA) 48,85%(MÊS) DATA BASE DO ORÇAMENTO: 06/2020

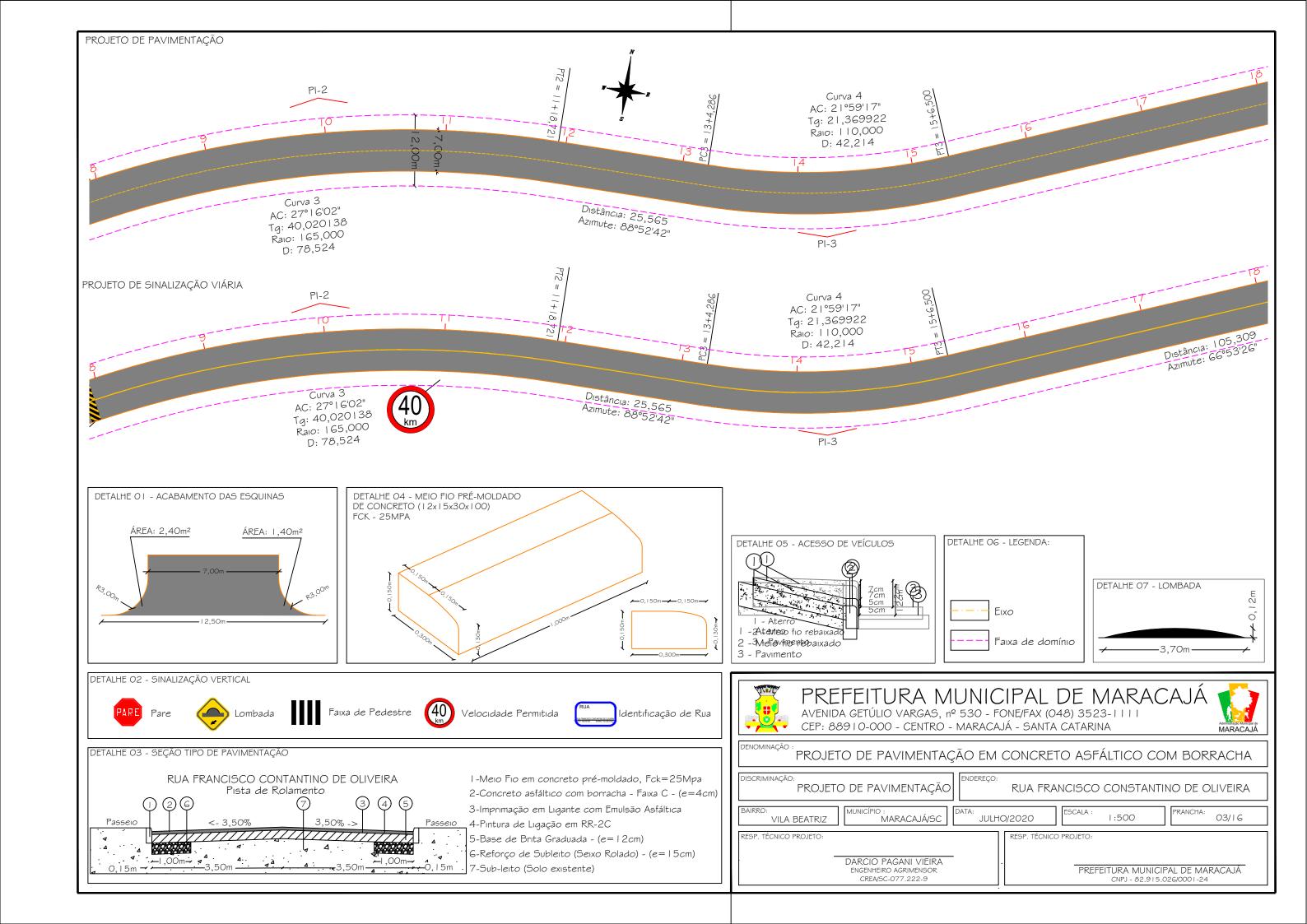
Responsável técnico pelos itens: DARCIO PAGANI VIEIRA - CREA/SC - 077.222-9

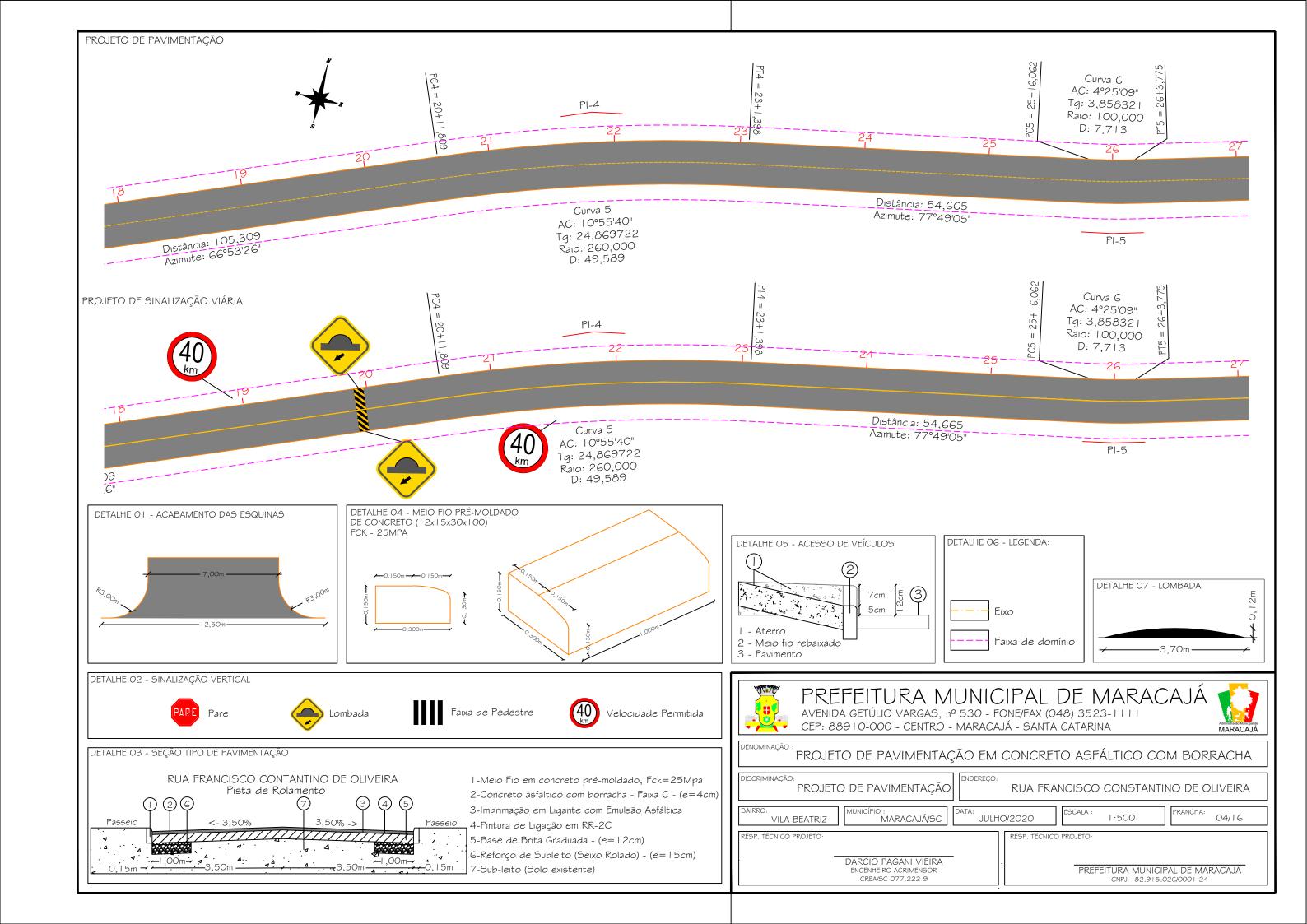
TOTAL: R\$ 826.970,79

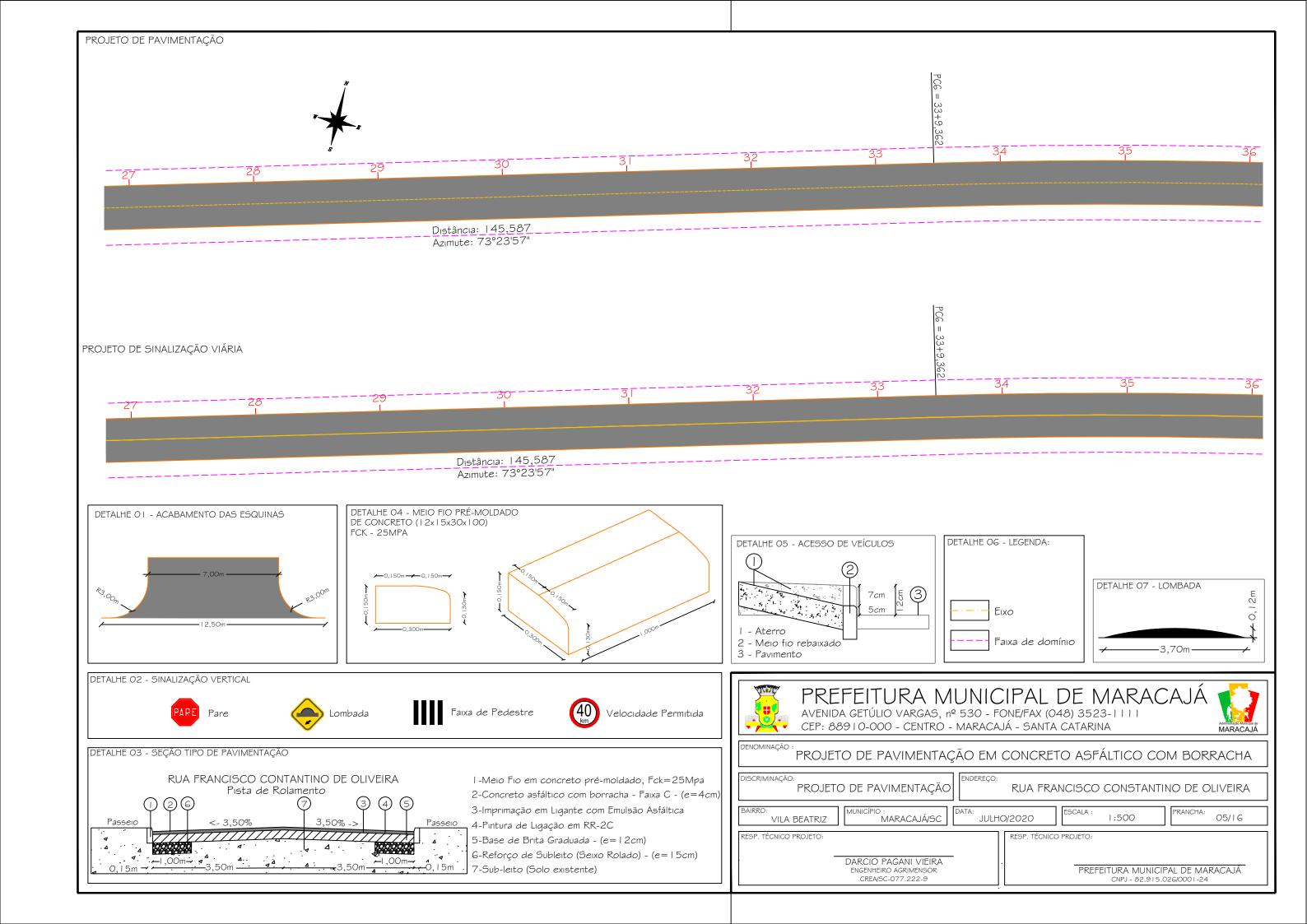
DATA: 23/07/2020

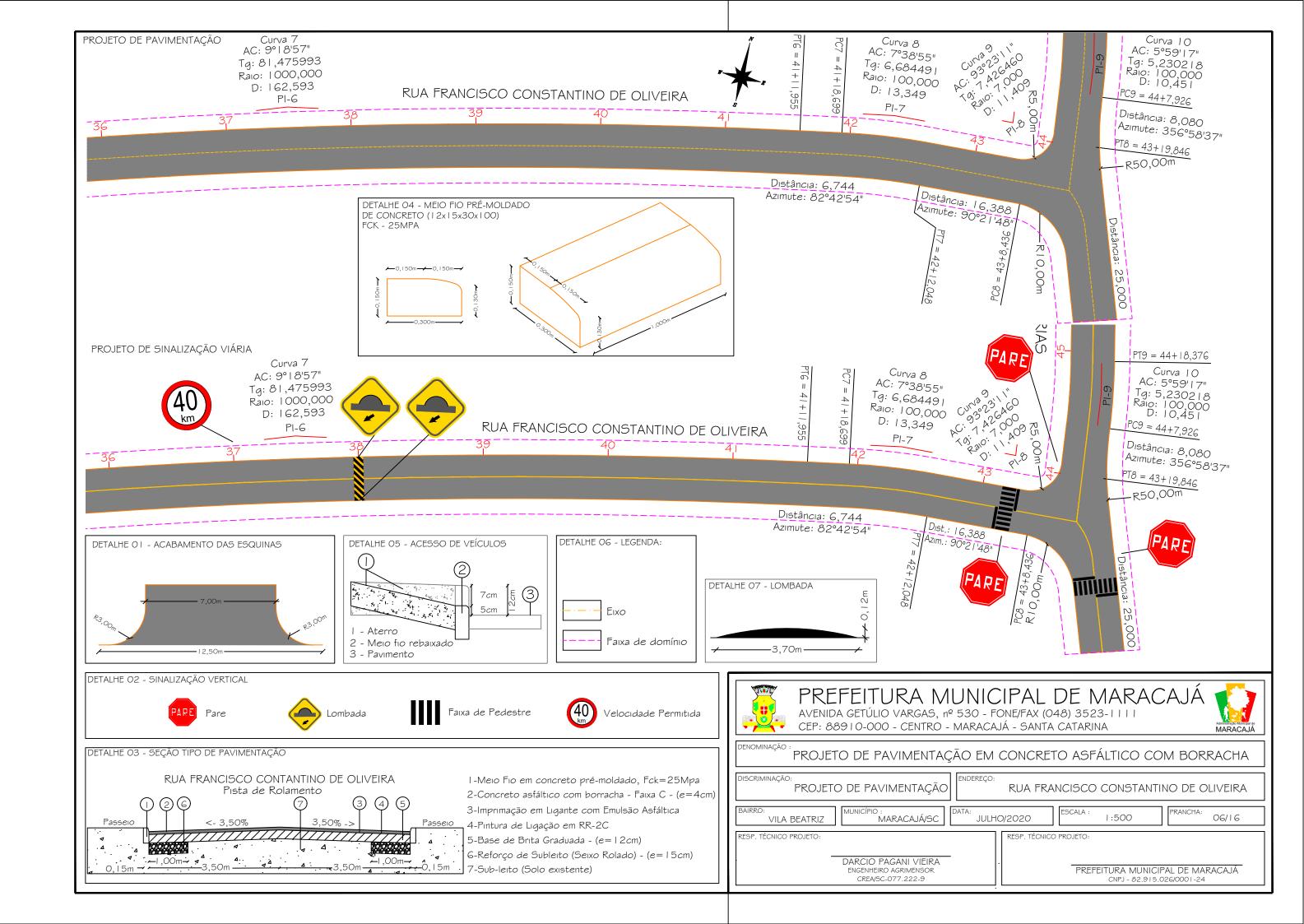


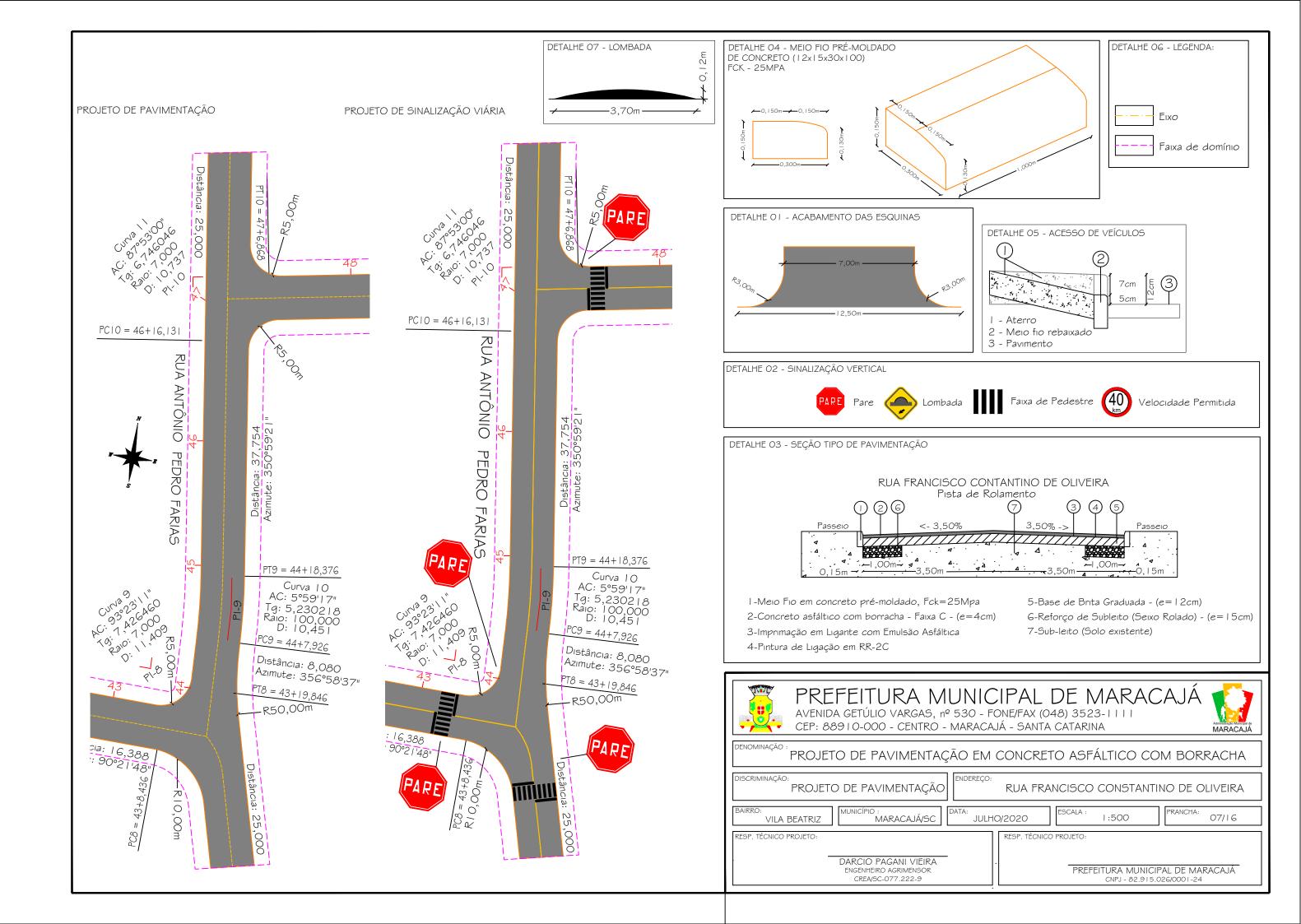


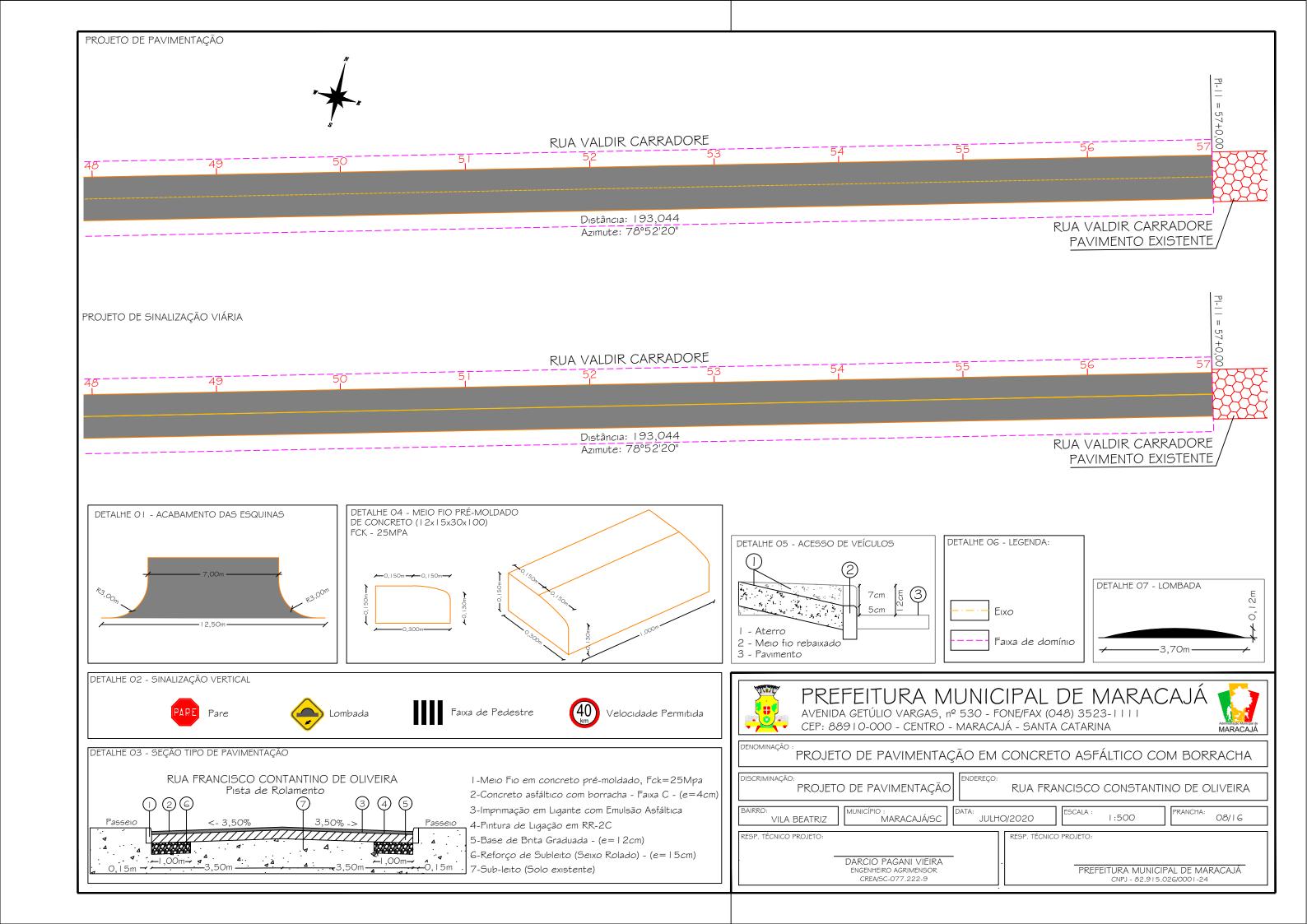


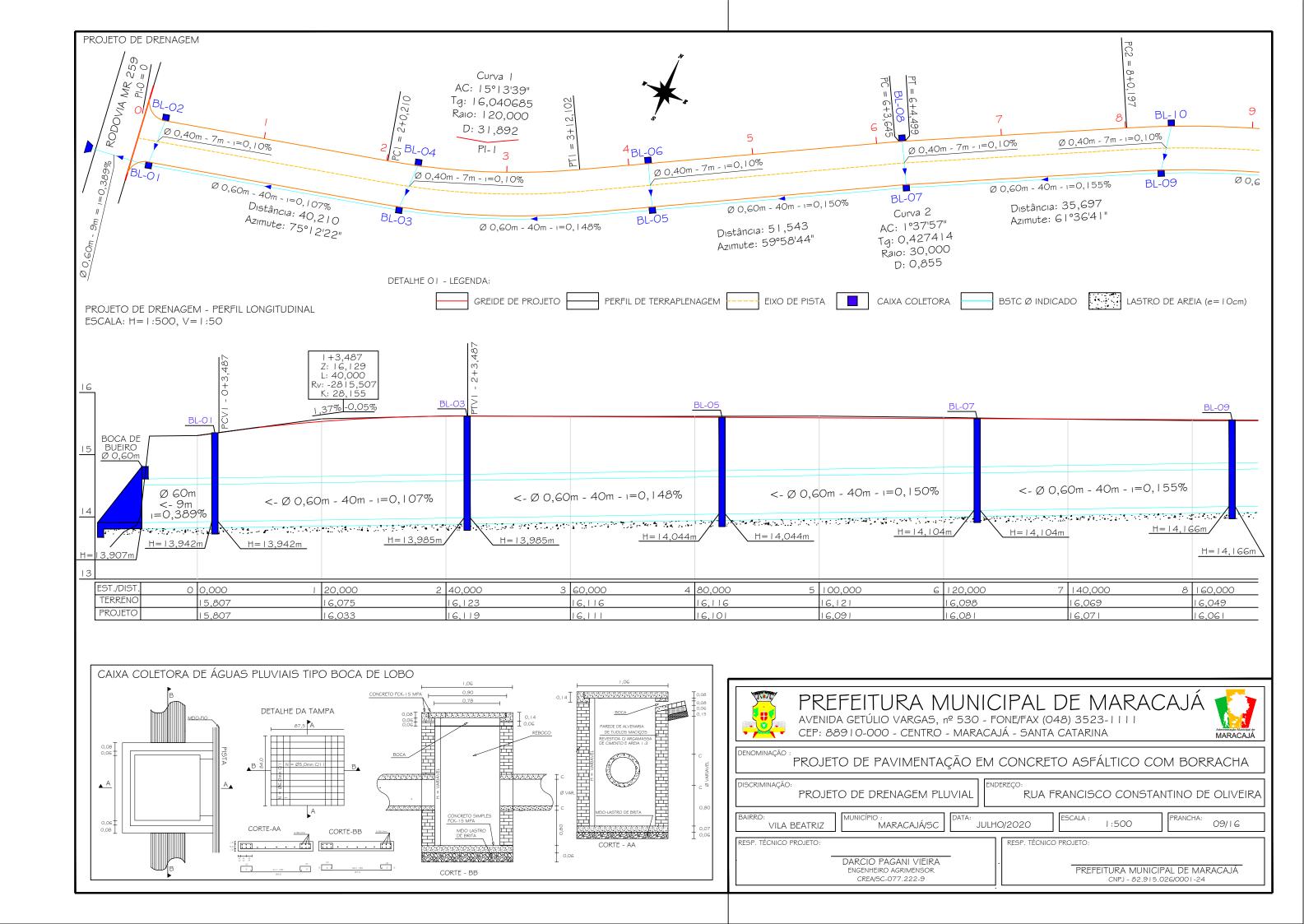


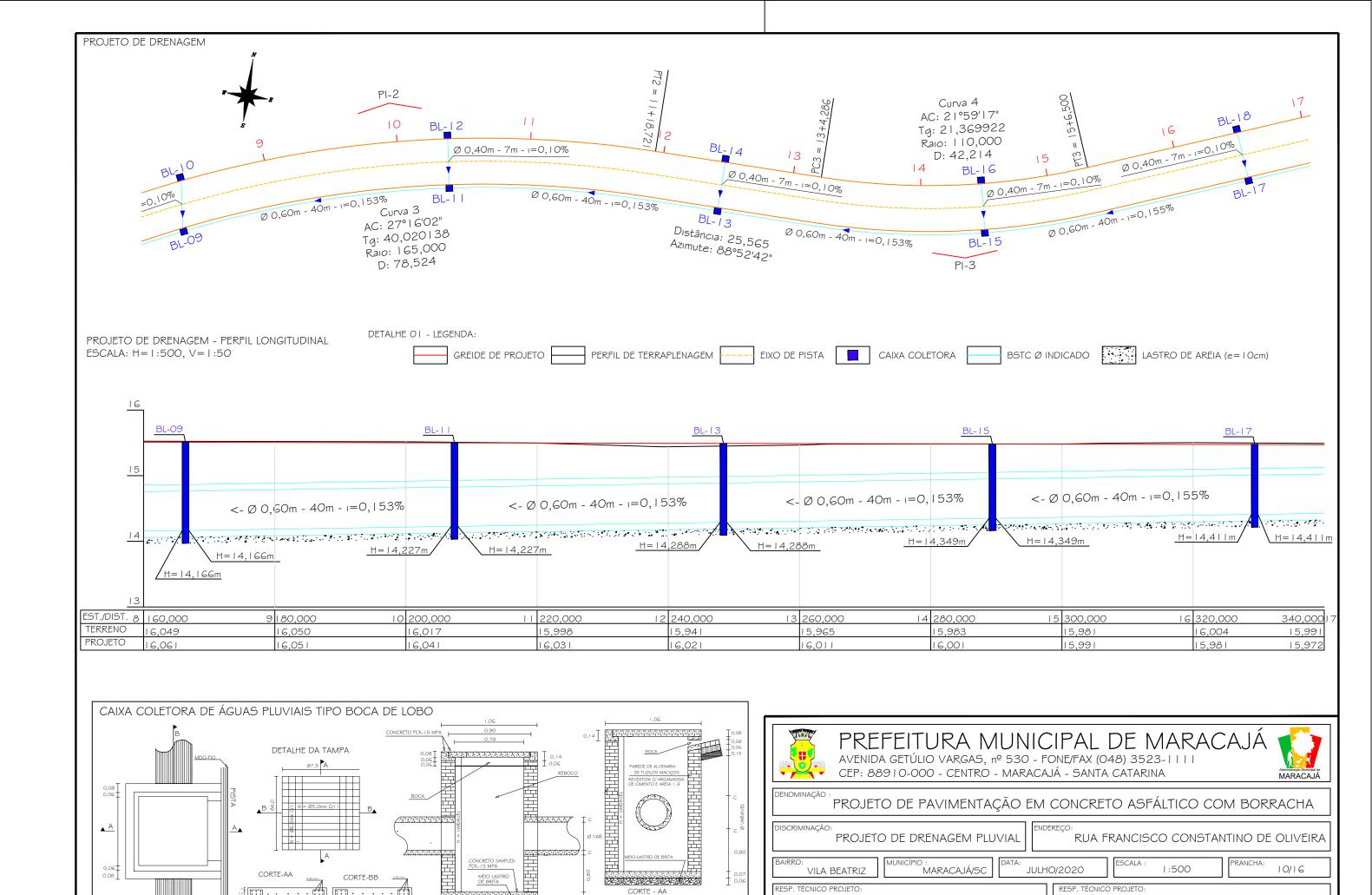










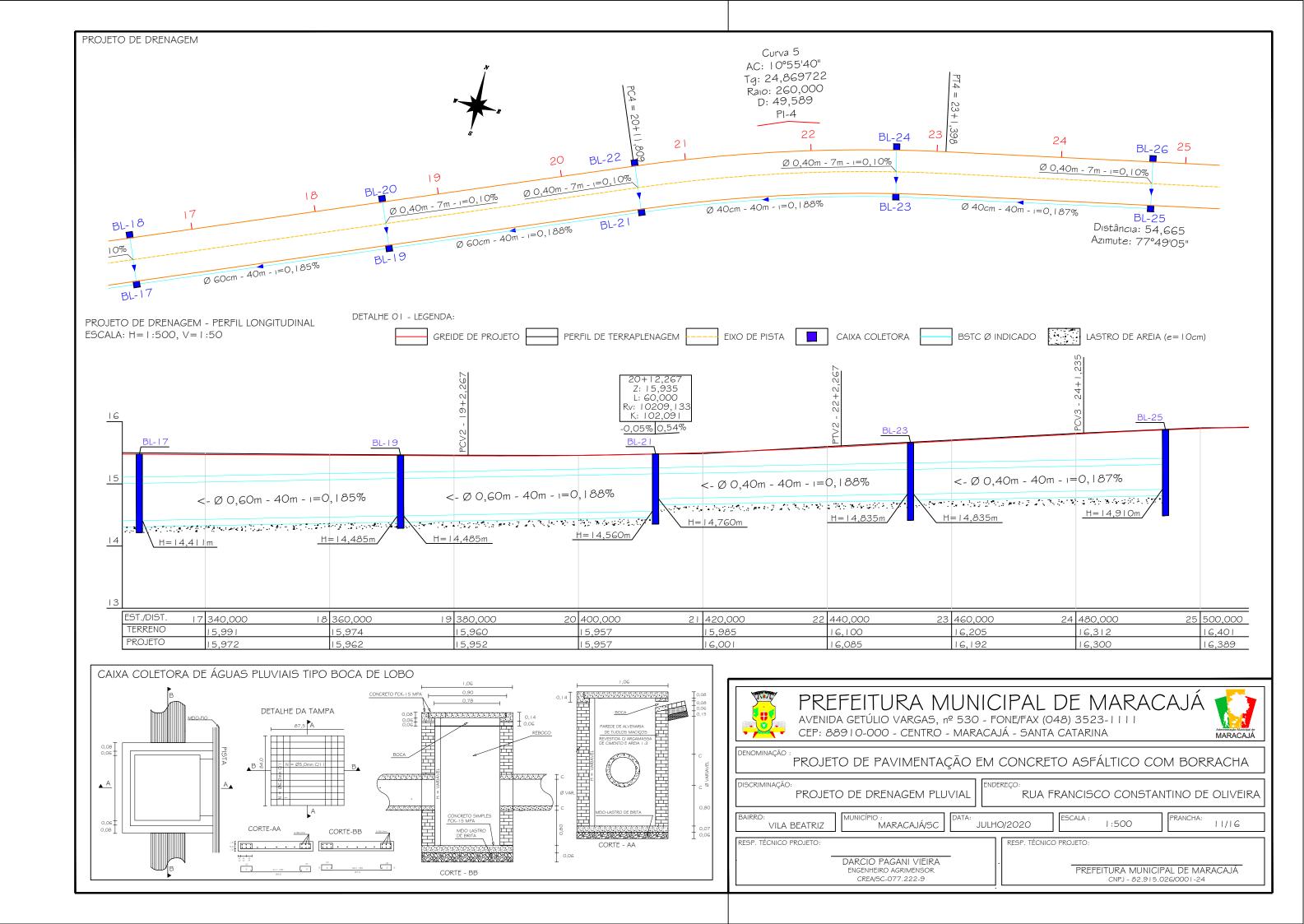


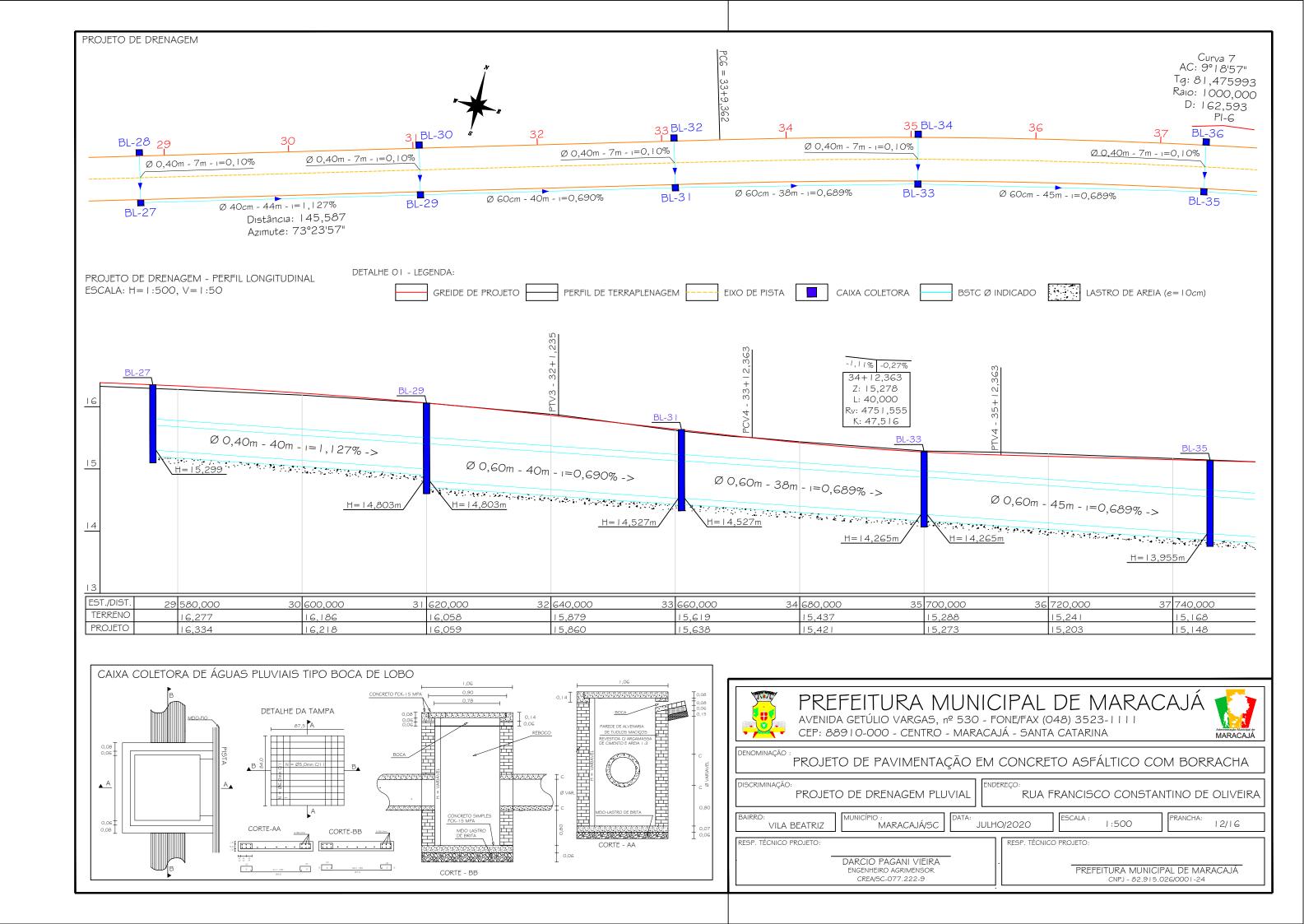
10 5 3 J

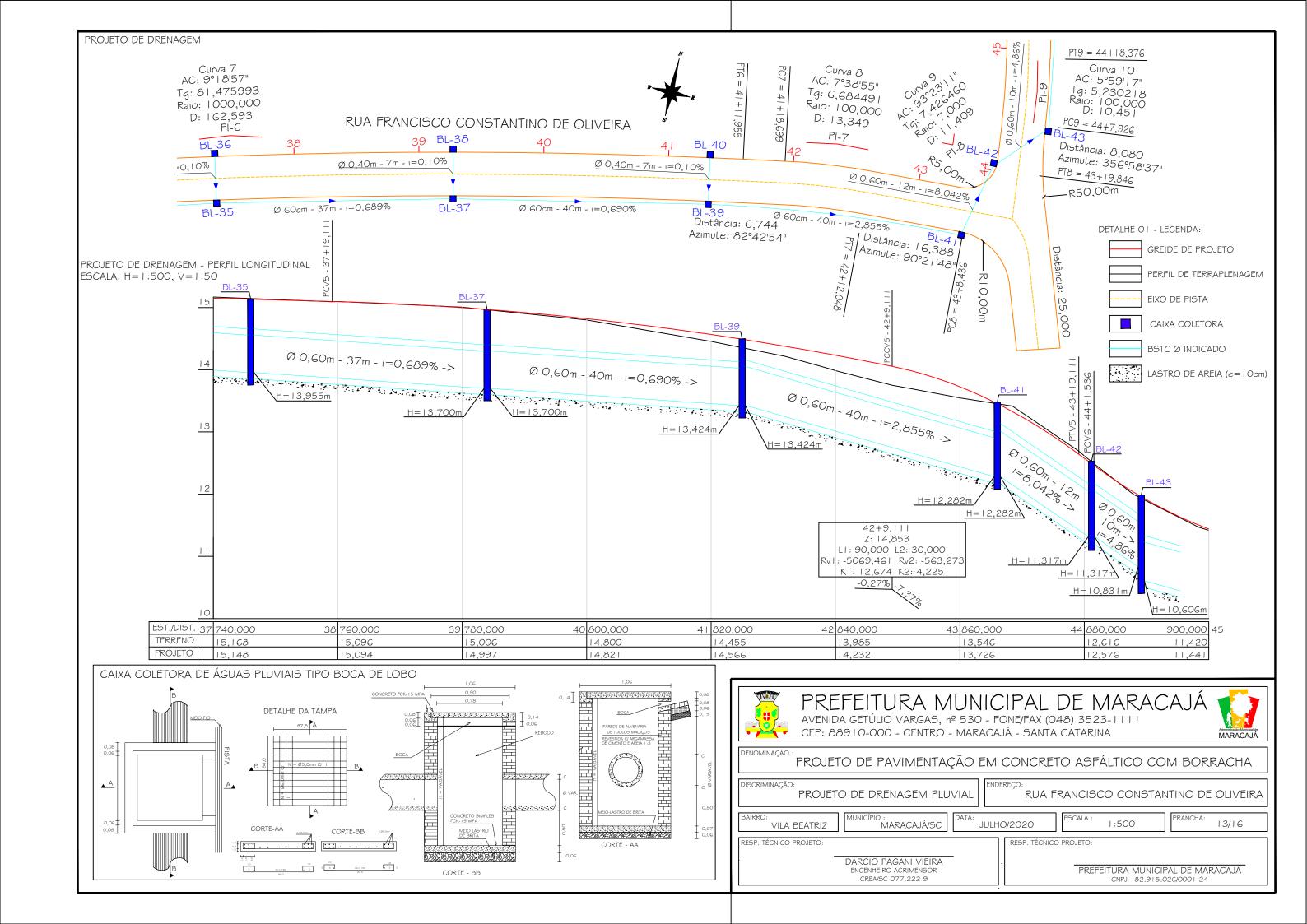
CORTE - BB

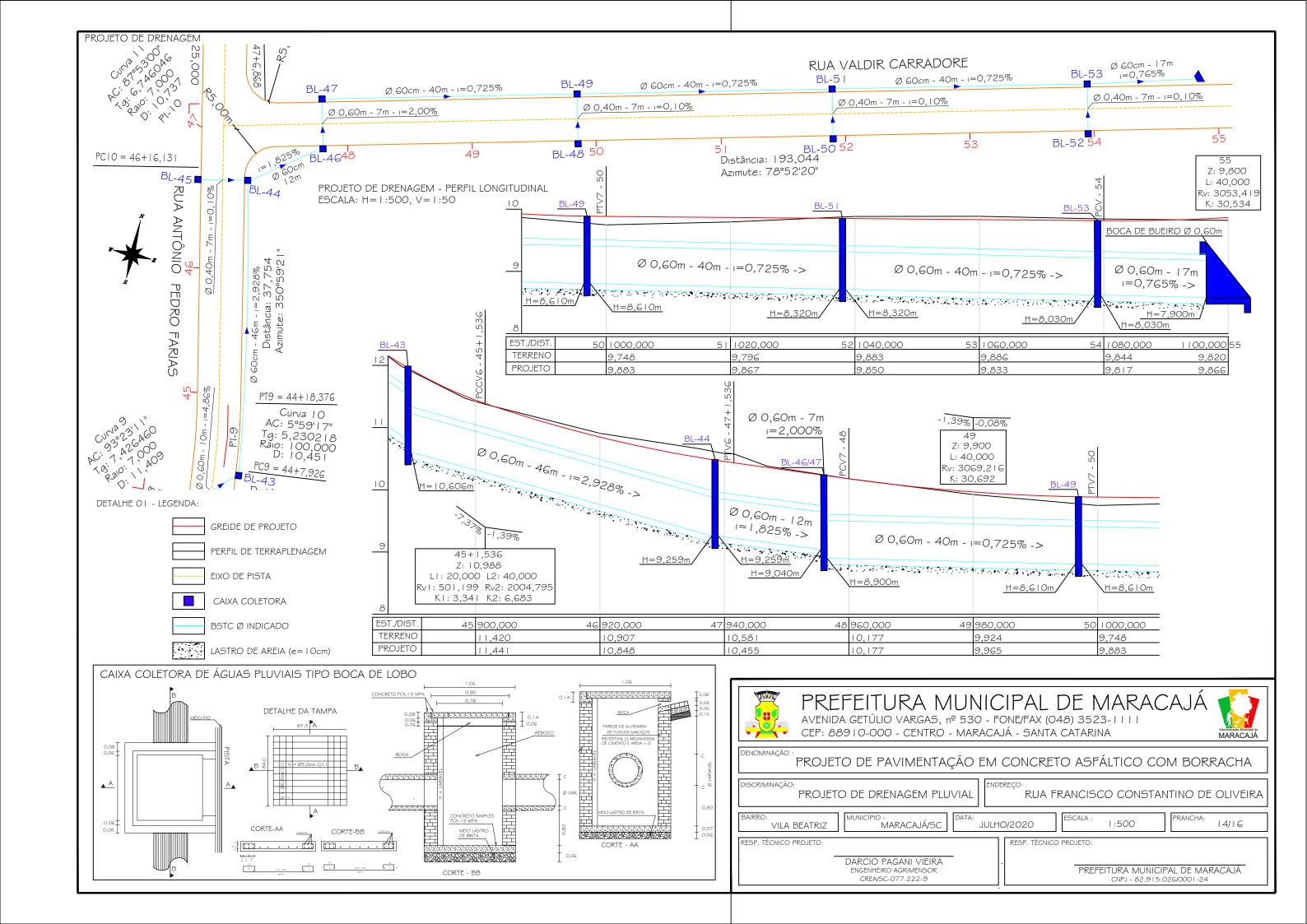
DARCIO PAGANI VIEIRA

ENGENHEIRO AGRIMENSOR CREA/SC-077.222-9 PREFEITURA MUNICIPAL DE MARACAJÁ CNPJ - 82.915.026/0001-24

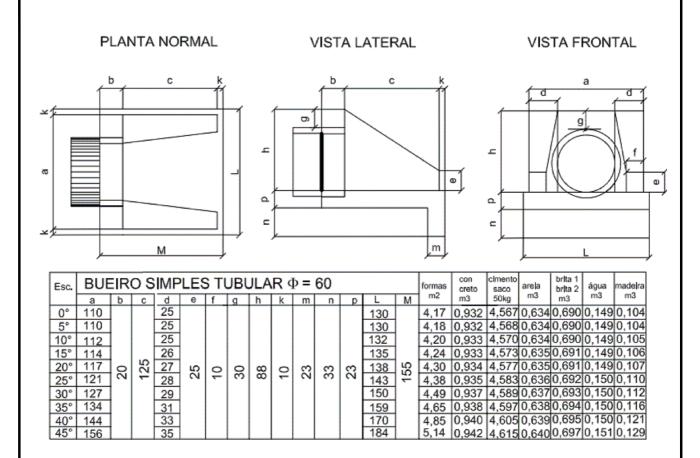








BOCA PARA BUEIRO SIMPLES TUBULAR, DIAMETRO =0,60M





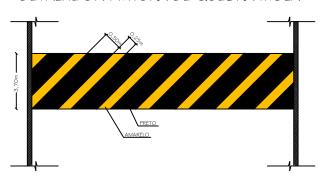
PLACA DE VELOCIDADE MÁXIMA PERMITIDA



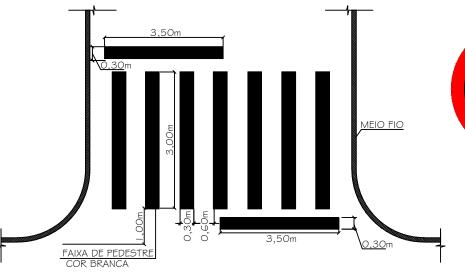
DETALHE DE LINHA AMARELA (EIXO)



DETALHE DA PINTURA DE QUEBRA MOLA



DETALHE DE FAIXA DE PEDESTRE COM RETENÇÃO



POSTE EM AÇO GALVANIZADO POR DENTRO E POR FORA ESPESSURA 3,65mm DIÂMETRO 2" ALTURA 3,00M

PLACA METÁLICA

ESPESSURA 2mm

PLACA DE PARADA OBRIGATÓRIA

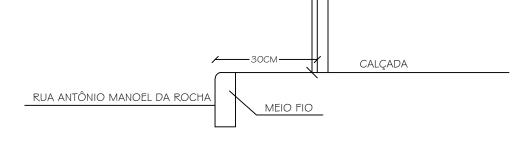


DETALHE: QUADRO PADRÃO DE LETRAS E ALGARISMOS

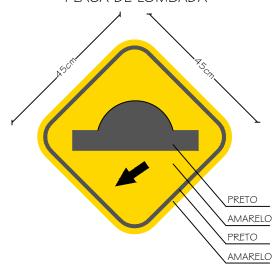
LETRA/ ALGARISMO	ALTURA (mm)	LARGURA (mm)	ESP. DOS TRAÇOS (mm)
Р	125	86	20
Α	125	106	20
R	125	86	20
E	125	77	20
k	100	70	16
m	100	79	16
h	100	68	16
0	125	89	20
2	125	85	20
4	125	93	20
6	125	85	20
8	125	85	20

OBSERVAÇÃO:

- I TODOS OS DEMAIS SERVIÇOS DE SINALIZAÇÃO NECESSÁRIOS, E NÃO ESPECIFICADOS NESTE PROJETO, DEVERÃO SEGUIR O CÓDIGO DE TRÂNSITO BRASILEIRO.
- (LEI N° 9.503 DE 23 DE SETEMBRO DE 1.977)
- 2 SINALIZAÇÃO VIÁRIA HORIZONTAL E VERTICAL, DE ACORDO COM RESOLUÇÕES CONTRAN/DENATRAN Nº 180 E Nº 236.
- 3 AS PLACAS SÃO PINTADAS COM TINTA REFLETIVA E ADESIVADAS
- 4 GARANTIA DE 5 ANOS



PLACA DE LOMBADA



EXEMPLO DE PLACA INIDICATIVA DE RUA





AVENIDA GETÚLIO VARGAS, nº 530 - FONE/FAX (048) 3523-111 CEP: 889 I O-000 - CENTRO - MARACAJÁ - SANTA CATARINA

MARACAJÁ

16/16

PROJETO DE PAVIMENTAÇÃO EM CONCRETO ASFÁLTICO COM BORRACHA

DISCRIMINAÇÃO SINALIZAÇÃO - DETALHES

JULHO/2020

RUA FRANCISCO CONSTANTINO DE OLIVEIRA ESCALA :

SEM ESCALA

RESP. TÉCNICO PROJETO:

VILA BEATRIZ

DARCIO PAGANI VIEIRA ENGENHEIRO AGRIMENSOR CREA/SC-077.222-9

) : MARACAJÁ/SC

RESP. TÉCNICO PROJETO

PREFEITURA MUNICIPAL DE MARACAJÁ CNPJ - 82.915.026/0001-24