			Memória	a de cálculo	ľ	√ °:	R-MEN	/I-8-100-CA	M-BAS	-001
		CLIENTE: Empresa Municipal de Moradia, Urbanização e Saneamento folha: - Emusa								
		OBRA:	Proj	eto Básico de			mentação d e Niterói/RJ		тро Ве	elo no
	LS	TITULO:	Mem	ória de cálcu			e de dime		nto d	a rede
Serv	igos	Endereço: Campo Belo – Niterói / RJ						RESPONSAVEL: Luíz Henriqu	ie Kozlows	ski Ribeiro
				5.			~	CREA Nº:	17109854	
	Ī					DE REVIS				
REV.	PROP.			DESCR	IÇÃO I	E/OU FOLH	AS ATINGIC)AS		
	RELIMINAR (PR DNSTR. / COMP			ARA INFORMAÇÃO (PI) ME COMPR./CONSTRUÍDO	O (CC)		VAÇÃO (PA) FINAL (EF)		CELADO (C	
			DEV. 4	DEV B	V C	DEV D	DEV E	DEV E	251/ 0	DEV
ATA		6-2020	REV. A	REV. B RE	V. C	REV. D	REV. E	REV. F	REV. G	REV.
ROJETO		nrique								
XECUÇÃO		uedes Costa								
ERIFICAÇÃO	7 I I 1									

	Memória de cálculo	№: R-MEM-8-100-CAM-BA	\S-001	REV. 0
	•	enagem e pavimentação do bairro	FOLHA: 2 d	le 14
		no município de Niterói/RJ		
AMIS	Μemória de cálcul	o das vazões e de dimensiona	mento da	rede

de drenagem

1. DETERMINAÇÃO DA VAZÃO

Servicos

1.1. Delimitação e caracterização da Bacia Hidrográfica

Para a determinação da Bacia Hidrográfica foi utilizado o 1º relatório de hidrologia realizado pela empresa Hydro Science [1]. No presente relatório foi delimitado a bacia hidrográfica de toda a região oceânica, em especial as suas sub-bacias, para isso, foram utilizadas dados de hidrografia e da topografia disponibilizados pela prefeitura Municipal de Niterói.

Para o estudo em questão, foram consideradas sub-bacias que são drenadas para a Lagoa de Itaipú, demarcadas em verde conforme a figura 1.

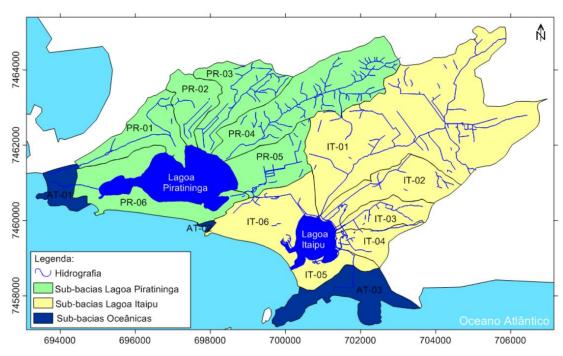


Figura 1 - Sub-bacias da Região Oceânica [1].

O bairro do Campo Belo se encontra na sub-bacia IT-04, cuja área de contribuição é de 1,18 km² [1], conforme mostra a tabela 1.

1		Memória de cálculo	Nº:	R-MEM-8-100-CAM-BA	AS-001		REV.
	OBRA:	Projeto Básico de dre	enagem e	pavimentação do bairro	FOLHA:	3 d	e 14
		Campo Belo r	no municí	pio de Niterói/RJ			

de drenagem

TÍTULO: Memória de cálculo das vazões e de dimensionamento da rede

IT-05

IT-06

Código Cota Cota Nome Sub-Comp. Declividade Área Bacia jusante Submontante bacia (m) média (%) (km²) bacia (m) (m) Córrego PR-01 200,00 3,00 2796,60 7,04 2,53 Viração 2900,00 PR-02 Rio Cafubá 230,00 3,00 7,83 1,67 PR-03 250,00 3,00 3533,00 Rio Arrozal 6,99 2,97 Piratininga PR-04 Rio Jacaré 350,00 3,00 6340,00 5,47 6,00 Vala Sto. PR-05 190,00 3,00 3405,00 5,49 2,49 Antônio PR-06 40,00 585,00 3,00 6,32 3,25 Rio João IT-01 140,00 3,00 7433,00 1,84 14,3 Mendes IT-02 Rio da Vala 100,00 3,00 3050,00 3,18 2,82 Rio Tiririca IT-03 ou dos 250,00 3,00 2640,00 9,36 1,51 Itaipu Colibris Valão IT-04 260,00 3,00 2481,00 10,36 1,18 Itacoatiara

Tabela 1 – Características das sub-bacias da Região de Itaipú [1].

3,00

3,00

1975,00

708,00

7,44

6,64

1,13

3,44

Para a determinação da área real da bacia de contribuição, traçamos a seguinte área conforme a figura 2.

150,00

50,00



Figura 2 – Delimitação da bacia de contribuição da Estrada da Serrinha. (Fonte: Google Earth)

10	Memória de cálculo	№ R-MEM-8-100-CAM-BA	AS-001 ¹	REV. 0
		enagem e pavimentação do bairro	FOLHA: 4 de	<u></u> ∋ 14
	Campo Belo i	no município de Niterói/RJ		
AMS	Μemória de cálculo	o das vazões e de dimensiona	mento da r	ede
Serviços		de drenagem		

A área referente a delimitação feita acima é de 0,52 km². Para auxiliar este traçado foi considerado as micro bacias formadas na região, com o intuito de demarcar toda a região que contribui para o local de estudo.

1.2. Cálculo da vazão: Método Racional

O método racional é largamente utilizado na determinação de vazão máxima de projeto para bacias pequenas, com áreas de contribuição até 150 hectares. Os princípios básicos desta metodologia são:

- A duração da precipitação máxima de projeto é igual ao tempo de concentração da bacia;
- Adota-se um coeficiente único de perdas, denominado C, estimado a partir das características da bacia:
 - Não avalia o volume da cheia e a distribuição temporal das vazões;

A equação modelo para é a seguinte:

$$Q = \frac{C \times i \times A}{K}$$
 Eq. 1

Onde:

- С Coeficiente de deflúvio, adimensional, adotado 0,80 para as demais regiões, conforme o termo de referência de projeto;
- i Intensidade pluviométrica em mm/h, adotado valor de 350 mm/mês [1];
- Α Área da bacia em hectare, definido no item 1.1 deste documento;

<u> </u>	Memória de cálculo	№ R-MEM-8-100-CAM-BA	AS-001	REV.
		enagem e pavimentação do bairro no município de Niterói/RJ	FOLHA: 5 C	de 14
AMS	πίτυιο: Memória de cálculo	o das vazões e de dimensiona	mento da	rede

K Constante de cálculo para ajuste das unidades;

de drenagem

2. DIMENSIONAMENTO HIDRÁULICO

Para o dimensionamento hidráulico das galerias de drenagem será adotada a formulação de Manning, uma das mais utilizadas para o cálculo de escoamentos em superfícies livres. Cuja fórmulas para velocidade e vazão em seção plena são expressas conforme as equações 2 e 3.

$$V = \frac{1}{n} \times R^{2/3} \times S^{1/2}$$
 Eq. 2

$$Q = \frac{\pi D^2}{4n} \times R^{2/3} \times S^{1/2}$$
 Eq. 3

Onde:

Serviços

- n Coeficiente de rugosidade de manning, adimensional, adotado 0,015, conforme o termo de referência de projeto;
- R Raio Hidráulico em m;
- S Declividade longitudinal em m/m;
- D Diâmetro útil da tubulação;

AMS Serviços

Memória de cálculo das vazões e de dimensionamento da rede de drenagem

Para o dimensionamento das redes tubulares foi considerado uma galeria com o diâmetro inicial de nominal (DN) de 400mm e um enchimento de no máximo 80% de sua capacidade. Este diâmetro foi adotado para obedecer a alguns critérios de prédimensionamento e exigências definidas no termo de referência cedido pela prefeitura de Niterói. Após o cálculo da vazão e velocidade para seção plena, foi utilizado uma tabela de condutos circulares parcialmente cheios para encontrar os respectivos valores considerando a seção em funcionamento com 80% de sua capacidade, conforme a tabela 2.

elaço	ões bas	seadas	IIa equ	iayao u	- Iviaiiii	iliy. v -	TH I	/III G V	4 - v.
y/D	R _H /D	A_m/D^2	v/vp	Q/Q_p	y/D	R _H /D	A_m/D^2	v/v _p	Q/Q
0,01	0.0066	0,0013	0.0890	0,00015	0,51	0,2531	0,4027	1,0084	0,5170
0,02	0,0132	0,0037	0,1408	0.00067	0,52	0,2562	0,4127	1.0165	0.534
0,03	0,0197	0,0069	0,1839	0,00161	0.53	0,2592	0,4227	1.0243	0.5512
0,04	0,0262	0,0105	0,2221	0,00298	0,54	0,2621	0,4327	1,0320	0,568
0.05	0,0326	0,0147	0,2569	0,00480	0,55	0,2649	0,4426	1,0393	0,585
0,06	0,0389	0,0192	0,2891	0,00708	0,56	0,2676	0,4526	1,0464	0,602
0,07	0.0451	0,0242	0,3194	0,00983	0.57	0,2703	0,4625	1,0533	0,620
0,08	0,0513	0,0294	0,3480	0,01304	0,58	0,2728	0,4724	1,0599	0,6374
0,09	0,0575	0,0350	0,3752	0,01672	0.59	0,2753	0,4822	1,0663	0,654
0,10	0,0635	0,0409	0.4011	0,02088	0,60	0,2776	0,4920	1,0724	0,6718
0,11	0,0695	0.0470	0,4260	0,02550	0,61	0,2799	0.5018	1,0783	0.6889
0,12	0,0755	0,0534	0,4499	0.03058	0,62	0,2821	0,5115	1,0839	0,705
0,13	0,0813	0,0600	0,4730	0.03613	0.63	0,2842	0,5212	1,0893	0,722
0,14	0,0871	0,0668	0,4953	0,04214	0.64	0,2862	0,5308	1,0944	0,739
0,15	0.0929	0,0739	0,5168	0,04861	0,65	0,2881	0,5404	1,0993	0,756
0,16	0,0986	0,0811	0,5376	0,05552	0.66	0,2900	0,5499	1,1039	0.772
0,17	0,1042	0,0885	0,5578	0.06288	0.67	0.2917	0.5594	1,1083	0.789
0,18	0,1097	0,0961	0,5774	0,07068	0,68	0,2933	0.5687	1,1124	0,805
0,19	0.1152	0,1039	0,5965	0,07891	0,69	0.2948	0,5780	1.1162	0.8214
0,20	0,1206	0,1118	0,6150	0.08757	0.70	0,2962	0,5872	1,1198	0,8372
0,21	0,1259	0,1199	0,6331	0,09664	0,71	0,2975	0.5964	1,1231	0,852
0,22	0,1312	0,1281	0,6506	0,10613	0.72	0,2987	0.6054	1,1261	0,8679
0,23	0,1364	0,1365	0.6677	0,11602	0.73	0,2998	0,6143	1,1288	0,8829
0,24	0,1416	0.1449	0,6844	0.12631	0.74	0.3008	0,6231	1,1313	0,897
0,25	0.1466	0,1535	0.7007	0,13698	0.75	0,3017	0.6319	1,1335	0,9118
0.26	0,1516	0.1623	0,7165	0,14803	0,76	0,3024	0,6405	1,1354	0,925
0,27	0,1566	0.1711	0,7320	0,15945	0.77	0,3031	0.6489	1.1369	0.9393
0,28	0,1614	0,1800	0.7470	0,17123	0.78	0,3036	0.6573	1,1382	0,952
0,29	0,1662	0,1890	0,7618	0,18336	0.79	0,3039	0,6655	1,1391	0.965
0,30	0.1709	0,1982	0.7761	0,19583	0.80	0.3042	0.6736	1,1397	0,9774
0,31	0,1756	0,2074	0,7901	0,20863	0.81	0.3043	0,6815	1,1400	0,9892
0,32	0,1802	0,2167	0,8038	0,22175	0,82	0.3043	0,6893	1,1399	1.0004
0,33	0,1847	0,2260	0,8172	0,23518	0.83	0.3041	0.6969	1,1395	1,0110
0,34	0,1891	0,2355	0,8302	0,24892	0.84	0,3038	0.7043	1,1387	1,0210
0,35	0,1935	0.2450	0.8430	0,26294	0,85	0,3033	0,7115	1,1374	1,0304
0,36	0,1978	0,2546	0,8554	0,27724	0,86	0,3026	0,7186	1,1358	1,039
0,37	0,2020	0,2642	0.8675	0,29180	0,87	0,3018	0,7254	1.1337	1,0470
0,38	0,2062	0,2739	0,8794	9,30662	0,88	0,3007	0,7320	1.1311	1,0542
0,39	0,2102	0,2836	0.8909	0,32169	0.89	0.2995	0.7384	1,1280	1,0604
0,40	0,2142	0,2934	0,9022	0,33699	0.90	0,2980	0,7445	1,1243	1,0658
0.41	0,2182	0,3032	0.9131	0,35250	0.91	0,2963	0,7504	1,1200	1,0701
0,42	0,2220	0,3130	0,9239	0,36823	0,92	0,2944	0,7560	1,1151	1,0732
0,43	0,2258	0,3229	0,9343	0,38415	0,93	0,2921	0,7612	1,1093	1,0752
0,44	0,2295	0,3328	0,9445	0,40025	0,94	0,2895	0.7662	1.1027	1,0756
0,45	0,2331	0,3428	0,9544	0,41653	0,95	0,2865	0,7707	1,0950	1,0745
0,46	0.2366	0,3527	0,9640	0,43296	0,96	0,2829	0,7749	1,0859	1,0713
0,47	0,2401	0,3627	0,9734	0,44954	0,97	0,2787	0,7785	1,0751	1,0657
0,48	0,2435	0,3727	0,9825	0,46624	0,98	0,2735	0,7816	1,0618	1,0566
0.49	0,2468	0,3827	0.9914	0,48307	0.99	0,2656	0,7841	1,0437	1,0419
0.50	0.2500	0,3927	1,0000	0,50000	1,00	0,2500	0,7854	1,0000	1,0000

Tabela 2 – Tabela de dimensionamento de condutos circulares parcialmente cheios [2].

	Memória de cálculo	№ R-MEM-8-100-CAM-BA	AS-001	REV. 0
		enagem e pavimentação do bairro	FOLHA: 7 C	le 14
	Campo Belo i	no município de Niterói/RJ		
AMS	πίτυιο: Memória de cálculo	o das vazões e de dimensiona	mento da	rede
Serviços		de drenagem		

Na tabela acima a coluna v/Vp e Q/Qp representam respectivamente a relação dos valores das velocidades da seção parcial com a velocidade para seção plana, e a vazão da seção parcial com a vazão para seção plena.

2.1. Velocidade de escoamento e Vazão de projeto

Considerando a equação 2 para o cálculo da velocidade para seção plena e multiplicando o valor final da velocidade pelo fator retirado da tabela 2, pode-se obter o valor final da velocidade de escoamento considerando a seção tubular com 80% de sua capacidade.

Utilizando a equação 3 para o dimensionamento da vazão para seção plena e multiplicando o valor final pelo fator retirado da tabela 2, é obtido o valor final da vazão considerando a seção tubular com 80% de sua capacidade.

O valor da velocidade de projeto obtido com o dimensionamento atende os valores mínimos e máximos definidos no termo de referência, concluindo que o dimensionamento da velocidade atende os requisitos de projeto.

Ao final deste documento será apresentado um resumo do dimensionamento de cada trecho apresentando detalhadamente os resultados.

3. DIMENSIONAMENTO DAS SARJETAS E BOCAS DE LOBO

As águas ao caírem nas áreas urbanas escoam inicialmente pelos terrenos até chegarem às ruas. Sendo as ruas abauladas (declividade transversal) e tendo inclinação longitudinal as águas escoarão rapidamente para as sarjetas e destas ruas abaixo. A capacidade da condução da rua ou da sarjeta será calculada a partir da hipótese da água escoando somente pelas sarjetas. Admita-se declividade transversal de 3% e a altura de água na sarjeta de 0,10m.

	Memória de cálculo	№ R-MEM-8-100-CAM-BAS-001	REV. 0
	•		8 de 14
	Campo Bel	o no município de Niterói/RJ	
ALMLS	TÍTULO: Memória de cálc	ulo das vazões e de dimensionamento d	da rede

Memória de cálculo das vazões e de dimensionamento da rede de drenagem

A dimensão da sarjeta foi definida conforme o termo de referência fornecido pela EMUSA e pode ser visualizado na figura 3:

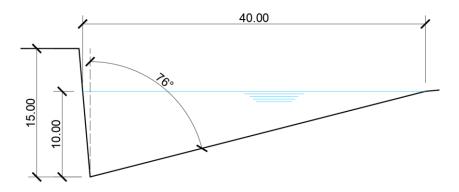


Figura 3 – Seção transversal típica da sarjeta (unidades em cm).

Com a geometria da sarjeta definida o dimensionamento da boca de lobo pode ser realizado calculando a vazão imediatamente a montante da boca e a vazão captada por ela, conforme equações 4 e 5 [3]. Para o cálculo, foi adotado uma boca de lobo com o comprimento de 1,00 m.

$$Q_0 = 36,424 \times y_0^{5/2} \times \sqrt{i/f}$$
 Eq. 4

$$Q = E \times Q_0$$
 Eq. 5

Onde:

Servicos

y₀ Profundidade da sarjeta, ou altura da lâmina d'água;

i Declividade longitudinal da sarjeta;

f Fator de atrito que é definido conforme a equação 6;

E Eficiência de uma boca de lobo, equação 8;

AMS

Memória de cálculo	Nº:	R-MEM-8-100-CAM-BAS-001

Projeto Básico de drenagem e pavimentação do bairro FOLHA:

Campo Belo no município de Niterói/RJ

TÍTULO:

OBRA:

Memória de cálculo das vazões e de dimensionamento da rede de drenagem

9 de 14

$$f = \left\{ \left(\frac{64}{R} \right)^2 + 9.5 \times \left[ln \left(\frac{\varepsilon}{3.7D} + \frac{5.74}{R^{0.9}} \right) - \left(\frac{2500}{R} \right)^6 \right]^{-16} \right\}^{0.125}$$
 Eq. 6

Onde:

- R Número de Reynolds, calculado conforme equação 7;
- 3 Rugosidade das paredes da sarjeta ($\varepsilon = 0,002 \text{ m}$);
- D Diâmetro hidráulico, D = 4 x Rh;

$$R = \frac{VD}{V}$$
 Eq. 7

Onde:

- ٧ Velocidade do escoamento em m/s;
- Viscosidade cinemática de água que pode ser aproximada por ٧ 10⁻⁶ m²/s;
- D Diâmetro hidráulico, $D = 4 \times R_h$;

$$E = \frac{Q}{Q_0} = 0.336 \times \frac{L}{y_0 \times tg\theta} \times \frac{1}{\sqrt{\frac{i}{f}}}$$
 Eq. 8

Onde:

		mória de cálculo	№ R-MEM-8-100-CAM-BAS-001	REV. 0
	OBRA:			de 14
		Campo Belo i	no município de Niterói/RJ	
AMIS	TÍTULO:	Memória de cálculo	o das vazões e de dimensionamento da	rede
Serviços			de drenagem	
	Q	Vazão captada p	ela boca de lobo;	
	Q_0	Vazão imediatam	nente a montante da boca;	
	y 0	Profundidade da	sarjeta, ou altura da lâmina d'água;	
	θ	Ângulo da sarjeta	a com a vertical, 76º para a sarjeta em est	udo;
	f	Fator de atrito qu	ue é definido conforme a equação 6;	

Como a capacidade de esgotamento das bocas de lobo é menor que a calculada devido a vários fatores, entre os quais a obstrução causada por detritos, irregularidades nos pavimentos das ruas junto às sarjetas e ao alinhamento real, na tabela 3 são propostos alguns coeficientes para estimar esta redução [3]. No projeto em questão, foi considerado um percentual permitido sobre o valor teórico de 80%.

Localização na sarjeta	Tipo de boca-de-lobo	% permitida sobre o valor teórico
Ponto Baixo	De guia Com grelha Combinada	80 50 65
Ponto intermediário	De Guia Grelha longitudinal Grelha transversal ou longitudinal com barras transversais combinadas	80 60 60

Tabela 3 – Fator de redução do escoamento para bocas de lobo [3].

AMS	
Serviços	

Memória de cálculo	№ R-MEM-8-100-CAM-BA	\S-001		REV.	0
OBRA: Projeto Básico de dre	enagem e pavimentação do bairro	FOLHA:	11 <i>(</i>	de 14	4
Campo Belo r	no município de Niterói/RJ				
TÍTULO:					

Memória de cálculo das vazões e de dimensionamento da rede de drenagem

O resultado do dimensionamento acima pode ser visualizado na tabela 4:

Número de Reynolds (R)	704918	adimensional
Fator de atrito (f)	0,0976	adimensional
Vazão imediatamente a montante da boca (Q0)	0,184	m³/s
Vazão da boca com FS (Q0)	0,148	m³/s
Vazão engolida pela boca (Q)	0,026	m³/s

Tabela 4 – Resultados do dimensionamento das bocas de lobo

Após o dimensionamento da vazão engolida pela boca, é definido o espaçamento entre elas e a área de contribuição de cada boca, para que possa ser realizado a distribuição delas através do arruamento. As equações 9 e 10 representam o cálculo do espaçamento entre as bocas e lobo e sua área de contribuição [3].

$$\Delta x = \frac{2000 \times Q}{60 \times C \times I \times L_R}$$
 Eq. 9

$$A = \frac{1000 \times Q}{60 \times C \times I}$$
 Eq. 10

Onde:

- Δ_x Distância entre as bocas de lobo em m;
- A Área de contribuição da boca em m²;
- Q Vazão engolida pela boca em m³/s;
- C Coeficiente de deflúvio, adimensional, adotado 0,80 para as demais regiões, conforme o termo de referência de projeto;

	Memória de cálculo	№ R-MEM-8-100-CAM-BA	\S-001	REV. 0			
-		enagem e pavimentação do bairro	FOLHA: 12 (de 14			
	Campo Belo ı	Campo Belo no município de Niterói/RJ					
AMS	πίτυιο: Memória de cálculo	o das vazões e de dimensiona	mento da	rede			
Serviços		de drenagem					

Intensidade da chuva em mm/mín;

Largura da rua em m;

O valor final das distâncias das bocas de lobo e área de contribuição é apresentado na tabela abaixo, junto com um croqui representativo.

Largura da rua (m)	Espaçamento entre bocas de lobo (Δx)	Área de cada boca de lobo (m²)
3,30	40,00	66,35
6,00	22,00	66,35
6,50	18,00	66,35

Tabela 5 – Resultados da área de contribuição e espaçamento entre as bocas de lobo.

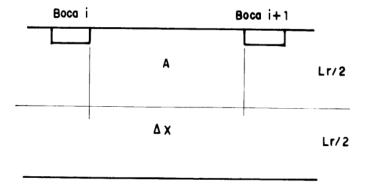


Figura 4 – Croqui representativo da área de contribuição e espaçamento entre as bocas de lobo.



Memória de cálculo

R-MEM-8-100-CAM-BAS-001

TÍTULO:

OBRA:

Projeto Básico de drenagem e pavimentação do bairro FOLHA: Campo Belo no município de Niterói/RJ

Nº:

13 de 14

REV.

0

Memória de cálculo das vazões e de dimensionamento da rede de drenagem

4. RESUMO DO DIMENSIONAMENTO

CICLOT		Cota P.	Coto		Velocidade de	tesc da	, cont	Areas das Bacias (m²	Bacias (m²)		Ceari	galeria		Danlaria	Velocida	tesc da
I KECHO	Nome da Rua	Inicial (m)	Final (m)	Dist. (m)	escoamento da sarjeta (m/s)	sarjeta (min)	(min)	Parcial	Acumulada	C	(m³/s)	adot. (%)	rugosida de	-	de (m/s)	galeria (min)
П	Rua Femando Peixoto	3,494	1,814	173,150	1,523	1,894	11,9	15915	49812	06'0	0,061	0,004	0,015	400	1,035	2,787
2	Avenida Boa Vista	1,814	1,226	337,300	1,523	3,690	13,7	23211	48117	06'0	0,058	0,004	0,015	400	1,035	5,430
3	Rua César Gonçales dos Santos	2,285	1,382	359,450	1,523	3,933	13,9	23930	48836	06'0	0,059	0,004	0,015	400	1,035	5,787
4	Rua Scylla Souza Ribeiro	2,308	2,089	250,900	1,523	2,745	12,7	19288	26888	06'0	0,041	0,004	0,015	400	1,035	4,039
2	Rua Roberto Peixoto	1,836	1,669	287,150	1,523	3,142	13,1	13268	30217	06'0	0,037	0,004	0,015	400	1,035	4,623
9	Rua Scylla Souza Ribeiro	2,181	2,049	305,470	1,523	3,342	13,3	10372	21671	06'0	0,026	0,004	0,015	400	1,035	4,918
7	Rua Samuel Wainer Filho	2,382	1,992	203,900	1,523	2,231	12,2	12656	23955	06'0	0,029	0,004	0,015	400	1,035	3,282
8	Rua Roberto Parago	4,681	1,395	418,520	1,523	4,579	14,6	44105	172796	06'0	0,210	0,004	0,015	009	1,357	5,142
6	RuaO	2,337	1,202	534,380	1,523	5,846	15,8	51923	65945	06'0	080'0	0,004	0,015	400	1,035	8,603
10	Rua Samuel Wainer Filho	2,307	1,995	203,800	1,523	2,230	12,2	13585	27607	06'0	0,034	0,004	0,015	400	1,035	3,281
11	Rua Dezoito	2,065	1,576	390,570	1,523	4,273	14,3	33062	33062	06'0	0,040	0,004	0,015	400	1,035	6,288
12	TravessaJ	4,965	2,466	169,730	1,523	1,857	11,9	28044	28044	06'0	0,034	0,004	0,015	400	1,035	2,732
13	RuaP	1,429	1,176	121,530	1,523	1,330	11,3	72.86	26403	06'0	0,032	0,004	0,015	400	1,035	1,956
14	RuaN	1,991	1,142	222,730	1,523	2,437	12,4	19336	20672	06'0	0,062	0,004	0,015	400	1,035	3,586
15	Rua Perminio Mendonça de Souza	2,466	1,660	157,340	1,523	1,721	11,7	8427	31336	06'0	0,038	0,004	0,015	400	1,035	2,533
16	Travessa B	2,655	2,086	125,240	1,523	1,370	11,4	5712	20805	06'0	0,061	0,004	0,015	400	1,035	2,016
17	Rua Leila Souza Putilini	2,506	2,280	191,490	1,523	2,095	12,1	2675	82692	06'0	0,033	0,004	0,015	400	1,035	3,083
18	Rua Samuel Wainer Filho	2,335	2,307	143,630	1,523	1,571	11,6	8826	30512	0,90	0,037	0,004	0,015	400	1,035	2,312
19	RuaM	2,264	1,087	195,770	1,523	2,142	12,1	15780	38689	0,90	0,047	0,004	0,015	400	1,035	3,152
20	Rua Samuel Wainer Filho	2,655	2,292	167,600	1,523	1,834	11,8	6873	45818	0,90	0,056	0,004	0,015	400	1,035	2,698
21	RuaL	2,274	1,239	12,730	1,523	0,139	10,1	19080	51893	0,90	0,063	0,004	0,015	400	1,035	0,205
22	Rua Perminio Mendonça de Souza	3,500	2,445	108,740	1,523	1,190	11,2	26139	26139	0,90	0,032	0,004	0,015	400	1,035	1,751
23	Travessa B	4,149	2,655	92,110	1,523	1,008	11,0	25612	25612	0,90	0,031	0,004	0,015	400	1,035	1,483
24	Rua Leila Souza Putilini	5,707	2,506	95,090	1,523	1,040	11,0	25134	25134	0,90	0,031	0,004	0,015	400	1,035	1,531
25	RuaO	2,337	1,202	388,980	1,523	4,256	14,3	40960	150444	0,90	0,183	0,004	0,015	200	1,201	5,396
56	Rua Samuel Wainer Filho	2,655	2,335	132,850	1,523	1,453	11,5	5432	43372	06'0	0,053	0,004	0,015	400	1,035	2,139
27	Rual	2,398	2,239	81,690	1,523	0,894	10,9	9904	9904	0,90	0,012	0,004	0,015	400	1,035	1,315

Tabela 6 – Resumo do dimensionamento.



	_	_		
Memória	dΔ	റാ		\sim
IVICITIONA	uc	_C a	ıvu	ıv

R-MEM-8-100-CAM-BAS-001

Projeto Básico de drenagem e pavimentação do bairro FOLHA: Campo Belo no município de Niterói/RJ

14 de 14

TÍTULO:

OBRA:

Memória de cálculo das vazões e de dimensionamento da rede de drenagem

5. REVISÃO BIBLIOGRÁFICA

- [1] SCIENCE HYDRO, Caracterização das vazões e dos aportes de cargas contribuintes ao sistema Peri lagunar Piratininga-Itaipu/Niterói. 1º relatório de hidrologia, Porto Alegre, RS, Brasil, 2018.
- [2] DIOGO, F. J. A., Curso de Drenagem Urbana, hidráulica aplicada, Rio de Janeiro, RJ, Brasil, 2019.
- [3] FUNDAÇÃO CENTRO TECNOLÓGICO DE HIDRÁULICA, Diretrizes básicas para projetos de drenagem urbana, São Paulo, SP, Brasil, 1999.