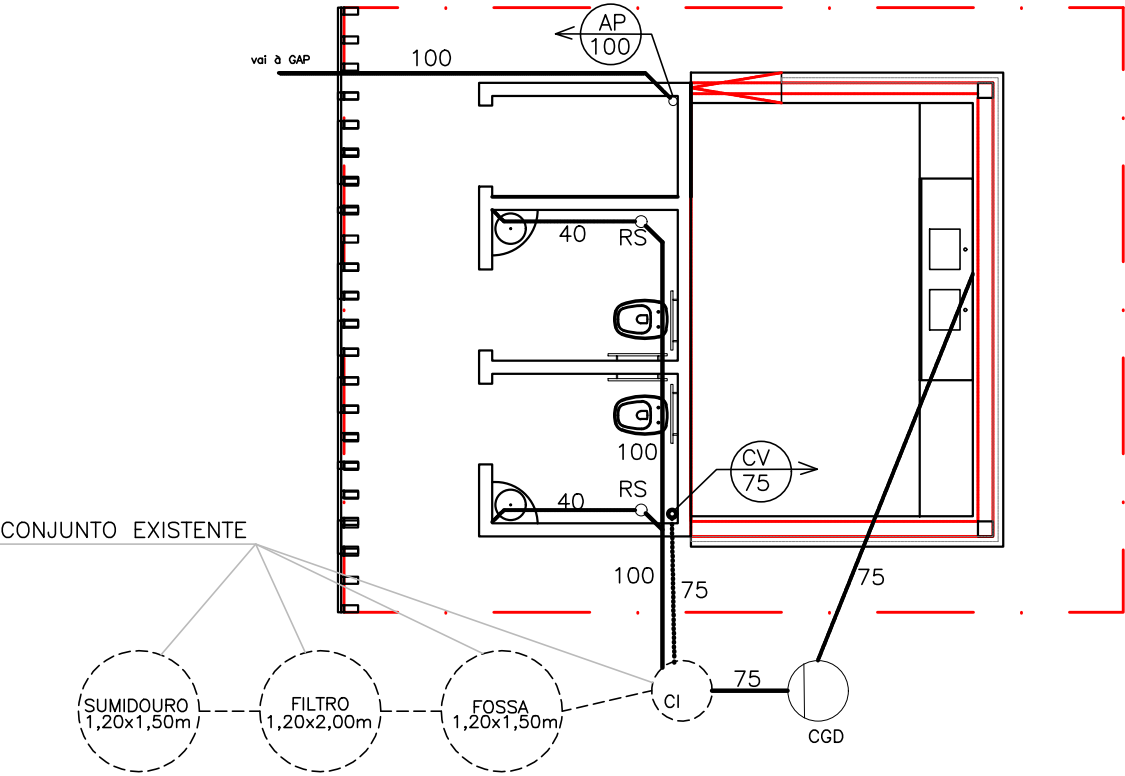
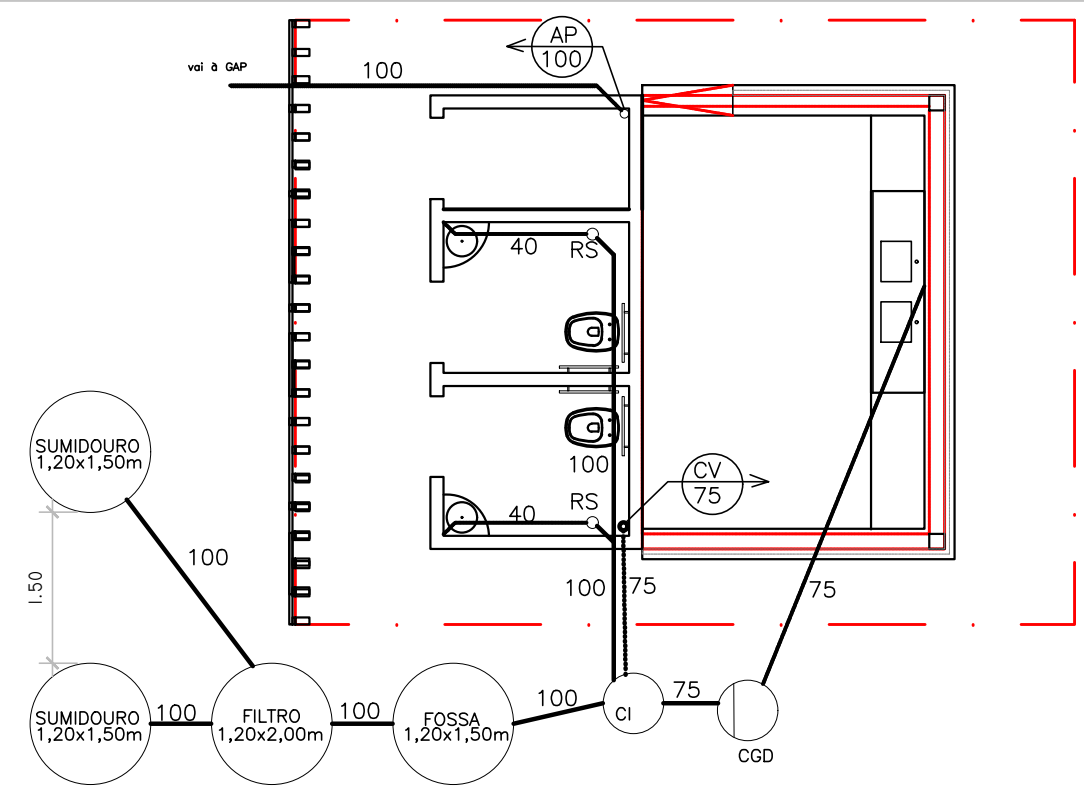


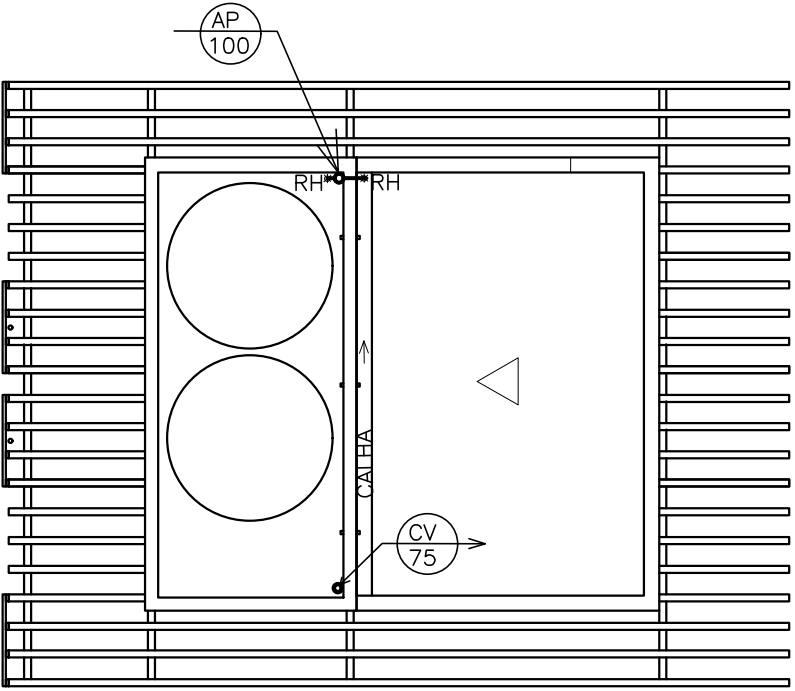
QUIOSQUES A SEREM CONSTRUÍDOS NOS LOCAIS DOS BANHEIROS PÚBLICOS



1 PLANTA BAIXA - TIPO 1
Esc.: 1/75



3 PLANTA BAIXA - TIPO 2
Esc.: 1/75



2 PLANTA DE COBERTURA
Esc.: 1/75

Dimensionamento do Tanque Séptico

$V = 1000 + NCT + K L_f$

V = Volume útil, em litros
N = Número de pessoas ou unidades de contribuição
C = Contribuição de despejos, em litros/pessoa x dia (Tabela 1)
T = Período de detenção, em dias (Tabela 2)
K = Taxa de acumulação de lodo digerido em dias, equivalente ao tempo de acumulação de lodo fresco (Tabela 3)
L_f = Contribuição de lodo fresco, em litros/pessoa x dia ou em litrolunidade x dia (Tabela 1)

Constante	N	C	T	K	L _f	V (litros)
1000	2	240	1	57	2	1708

Dimensões internas do tanque prismático			Volume útil	
Comprimento (m)	Largura (m)	Altura (m)	#DIV/0!	#DIV/0!

relação comprimento/largura (para tanques prismáticos retangulares) mínimo 2:1, máximo 4:1.
largura interna mínima: 0,80 m

Dimensões internas do tanque cilíndrico			Volume útil	
Largura (m)	Altura (m)	Volume útil	#DIV/0!	#DIV/0!
1,2	1,5	1,70		

diâmetro interno mínimo: 1,10 m
profundidade - tabela 4

LEGENDA ESGOTO

	COLUNA DE ESGOTO SANITÁRIO DIÂMETRO INDICADO		DECLIVIDADE INDICADA
	COLUNA DE VENTILAÇÃO DIÂMETRO INDICADO		RAIO SECO QUADRADO - R
	COLUNA DE ÁGUA PLUVIAL DIÂMETRO INDICADO		RAIO SINONADO REDONDO - RS
	TUBO QUE SOBE		CAIXA DE ÁREA - CA
	TUBO QUE DESCE		CAIXA SIFONADA SIMPLES - CS
	ESGOTO PRIMÁRIO		CAIXA DE INSPEÇÃO - CI
	ESGOTO SECUNDÁRIO		CAIXA SIFONADA - CS
	VENTILAÇÃO		CAIXA RETENTORA DE GORDURA (simples) - CGS
	ÁGUA PLUVIAL		CAIXA RETENTORA DE GORDURA (duplo) - CGD

NOTAS:
1) PROJETO BÁSICO ELABORADO PARA AUXÍLIO NO LEVANTAMENTO DE QUANTITATIVOS E ORÇAMENTO.
2) CONJUNTO DE FOSSA, FILTRO E SUMIDOURO EXISTENTE NOS QUIOSQUES A SEREM CONSTRUÍDOS NOS LOCAIS QUE ANTERIORMENTE ERAM BANHEIROS PÚBLICOS (TIPO 1). NOS DEMAIS QUIOSQUES, O CONJUNTO DEVERÁ SER CONSTRUÍDO CONFORME A PLANTA TIPO 2.

Dimensionamento do Filtro Anaeróbio

$V = 1,6 \cdot N \cdot C \cdot T$

N é o número de contribuintes
C é a contribuição de despejos, em litros x habitantes/ dia (conforme a tabela 1)
T é o tempo de detenção hidráulica, em dias (conforme a tabela 4, abaixo)

Constante	N	C	T	V (litros)
1,6	2	240	1	768

O volume útil mínimo do leito filtrante deve ser de 1000 L.

A profundidade útil (h) é de 1,80 m para qualquer volume de dimensionamento

V (m³)	Constante	S (m³)
0,768	1,2	0,64

O diâmetro máximo e a largura não devem exceder a 3 vezes a profundidade útil

Dimensões internas do filtro			Vol útil (m³)	
Comp. (m)	Largura (m)	altura (m)	Prisma	Cilindro
0,90	1,80	1,8	2,92	1,15

Considerado leito filtrante de 1,20 m para efeito de cálculo

Dimensionamento do Sumidouro

$A_f = V_e / C_p$

A_f = Área da base do sumidouro (Área lateral)

V_e = Volume de efluente (N . C)

C_p = Coeficiente de percolação (Tabela abaixo)

TIPOS DE SOLOS	Coefficiente de Percolação (L/m²/dia)	Absorção Relativa
Areia grossa ou cascalho	maior que 140	Rápida
Areia fina	140 - 70	Média
Areia arenosa	70 - 32	Vagarosa
Argila	32 - 21	Semi-impermeável
Argila compacta ou rocha	menor que 21	Impermeável

V _e	C _p	A _f (m²)
480	70	7

Prismático					
QUANT.	C (m)	L (m)	h (m)	AL (m³)	Vol (m³)
1	1,20	1,82	2,1		

Cilíndrico			
QUANT.	D (m)	H (m)	V (m³)
1	1,20	1,82	2,1

0	REVISÃO INICIAL	22/10/2019	MMP	MMP	DGVV
REV.	DESCRIÇÃO	DATA	EXEC.	VERIF.	APROV.
 PREFEITURA SAQUAREMA TRABALHO E RESPEITO		APROVADO SECRETÁRIO DE OBRAS E INFRAESTRUTURA			
SECRETARIA DE OBRAS E INFRAESTRUTURA					
TÍTULO NOVOS QUIOSQUES - ITAÚNA PROJETO BÁSICO - INSTALAÇÕES SANITÁRIAS					
LOCAL RUA ESTUDANTE ELCIRA DE OLIVEIRA COUTINHO BARREIRA, SAQUAREMA				ARQ. ELETRÔNICO DE-002.20-ESG-001=0.DWG	
PROJETO		Nº DE-002.20-ESG-001=0			
RESPONSÁVEL - CAU/CREA		ESCALA INDICADA	DATA 10/2019	PRANCHA 01	