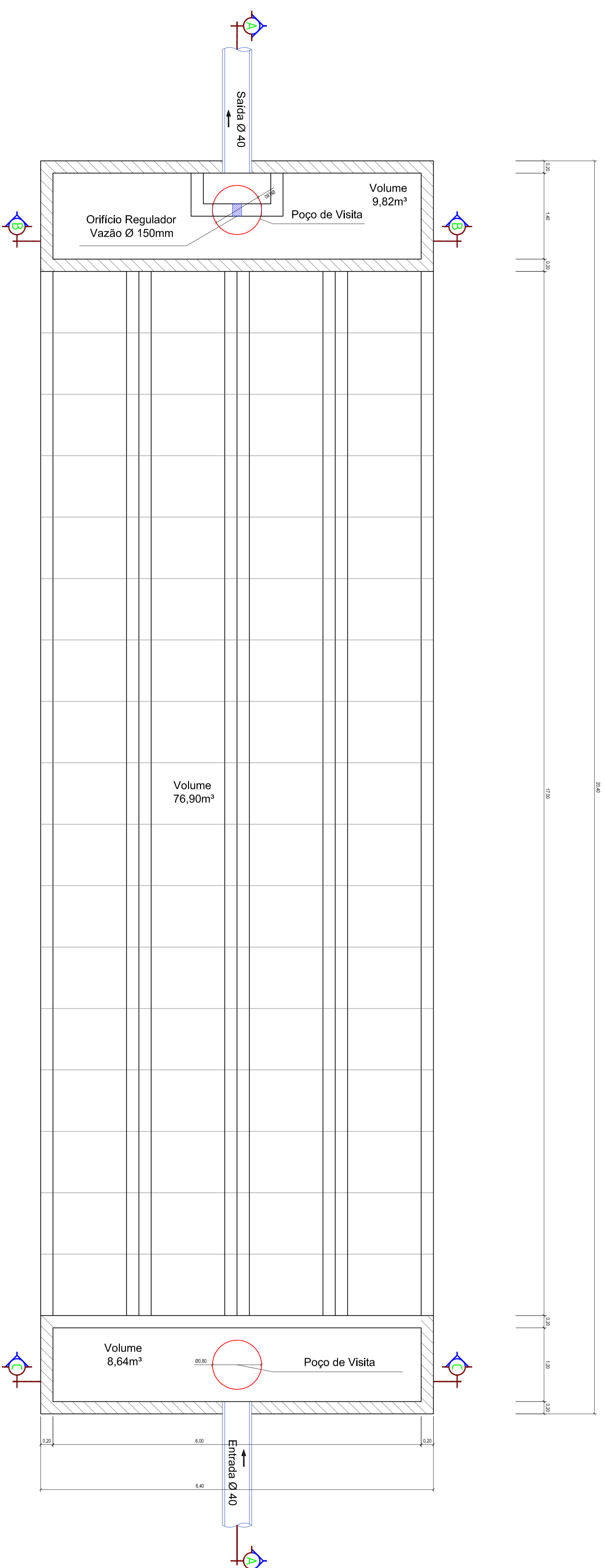


**PLANTA BAIXA**  
**ESCALA 1:50**



**VAZÃO (SITUAÇÃO ATUAL)**

$Q = C \cdot I \cdot A$   
 $Q = 0,35 \cdot 0,235 \cdot 0,89$   
 $Q = 0,073 \text{ m}^3/\text{s}$

Q = Vazão;  
 I = Intensidade de chuva;  
 C = Coeficiente de escoamento superficial;  
 A = Área de contribuição;

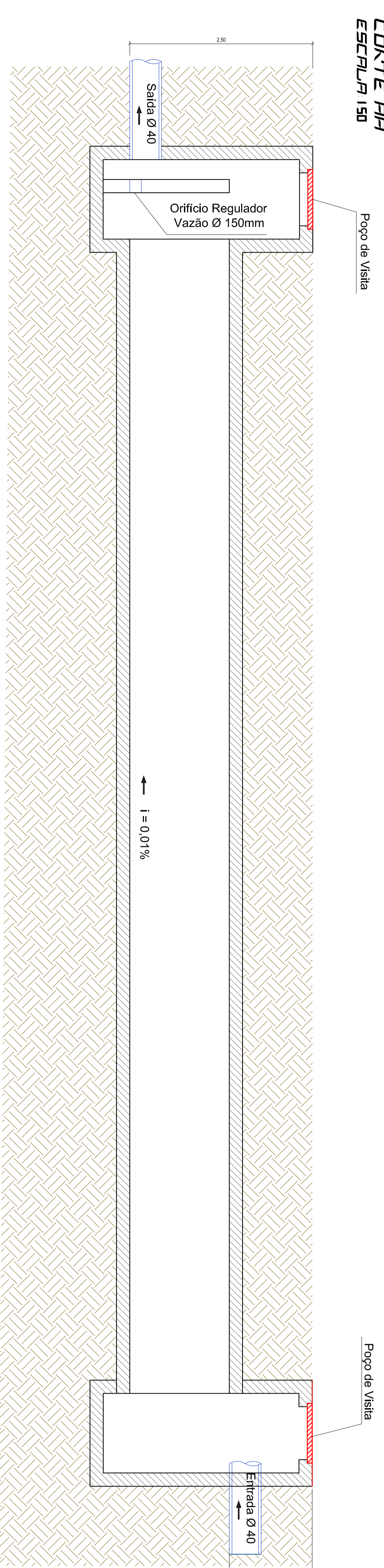
**VAZÃO DO ORIFÍCIO (150 mm)**

$Q = Cd \cdot S \cdot (\sqrt{2} \cdot g \cdot h)$   
 $Q = 0,82 \cdot 0,017 \cdot (\sqrt{2} \cdot 9,81 \cdot 1,2)$   
 $Q = 0,070 \text{ m}^3/\text{s}$

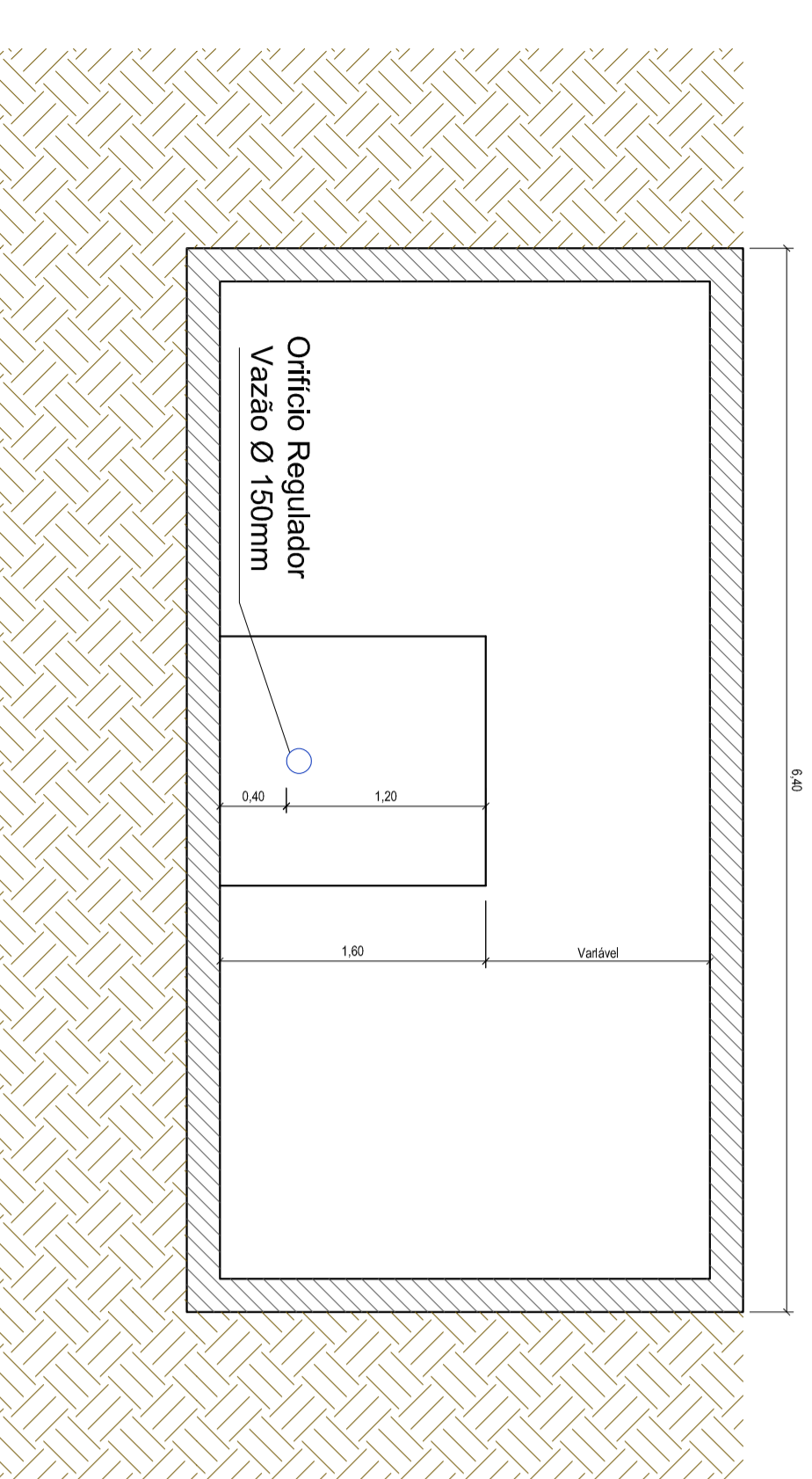
Q = Vazão  
 Cd = Coeficiente de descarga;  
 S = Área do orifício;  
 g = gravidade;  
 h = altura coluna água;

**CONCLUSÃO: A VAZÃO GERADA PELO ORIFÍCIO É MENOR QUE A VAZÃO EXISTENTE.**

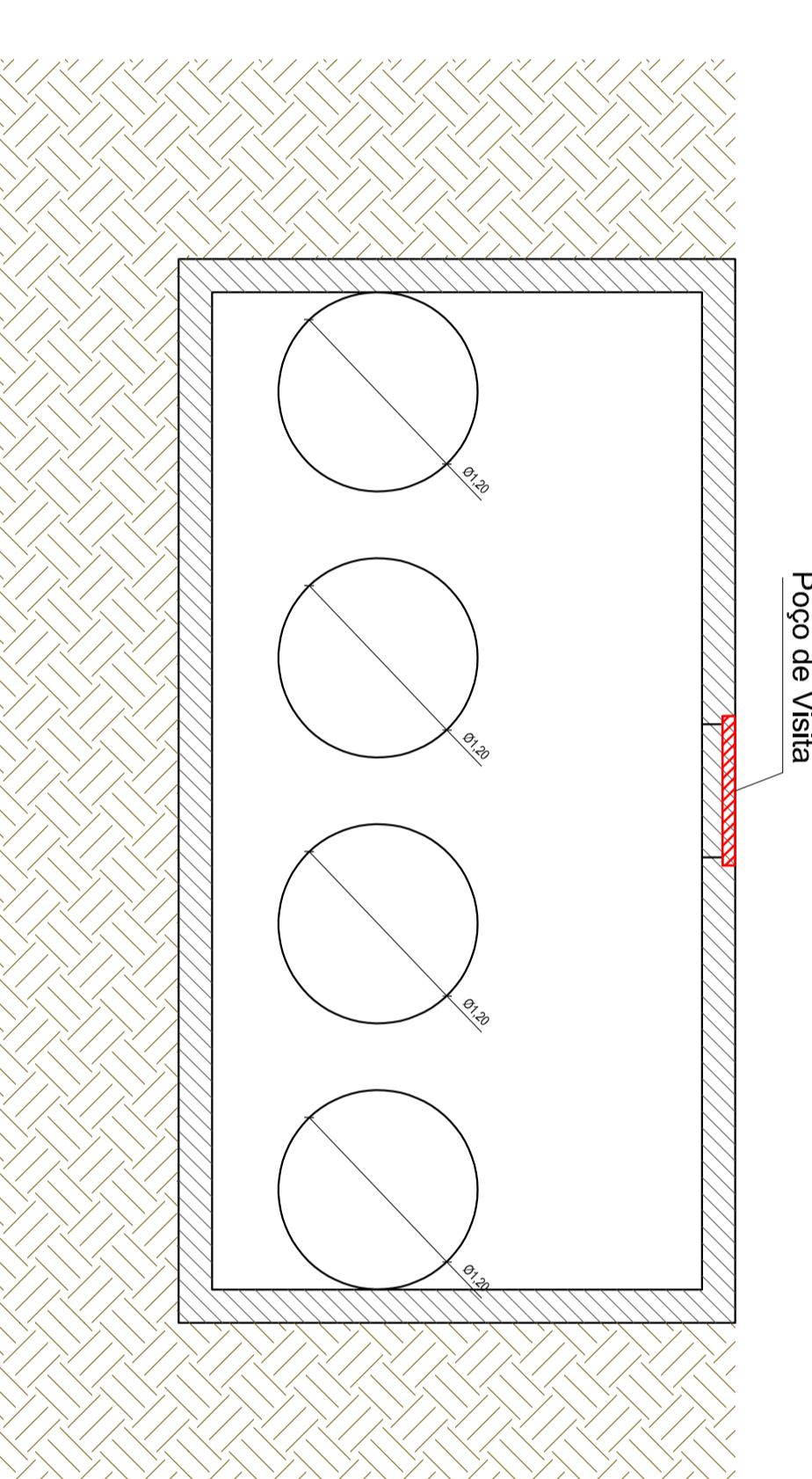
**CORTE AA**  
**ESCALA 1:50**



**CORTE BB**  
**ESCALA 1:50**



**CORTE CC**  
**ESCALA 1:50**



O calculo utilizado para o dimensionamento do reservatório consiste no desenvolvimento da precipitação ate determinar o tempo em que a vazão de entrada seja a mesma que a vazão do orifício, através do método racional.

Assim obtemos o tempo de 45 minutos.

Calculando o volume total de entrada, menos o volume que saiu pelo orifício neste tempo, chegamos ao volume do reservatório.

Neste caso chegamos a:

$V = 94,62 \text{ m}^3$

<b>CARIMBOS</b>	
PROJETISTA	ELABORADOR GEM
PROF. CARLOS HENRIQUE DE MOURA	ENGENHEIRO CIVIL
C. F. Nº 10.826/2006-02	ENGENHEIRO CIVIL
REPRESENTANTE LEGAL	
<b>PROJETO DE DRENAGEM</b>	
<b>DETALHES</b>	
EMPRESA RESPONSÁVEL	REVISÃO
RESIDENCIAL JARDIM DI ÁVILA	<b>04</b>
PROJETADO POR	DATA DA REVISÃO
MIRV. HENRIQUE BIANCHI	02/10/2020
PROF. Nº 411.462/0001-62	
PROFESSOR	DATA
RUA SANTA CATARINA	22/05/2018
Nº 99.233-001	
BAIRRO FLORESTA	ESCALA
	INDICADA
COORDENADOR	FECHA
JONIVILLE / SC	2
INVESTIGADOR	3
JONIVILLE / SC	
PROF. Nº 10.826/2006-02	
ENGENHEIRO CIVIL	
ENGENHEIRO CIVIL	
PROF. Nº 10.826/2006-02	
ENGENHEIRO CIVIL	
PROF. Nº 10.826/2006-02	
ENGENHEIRO CIVIL	