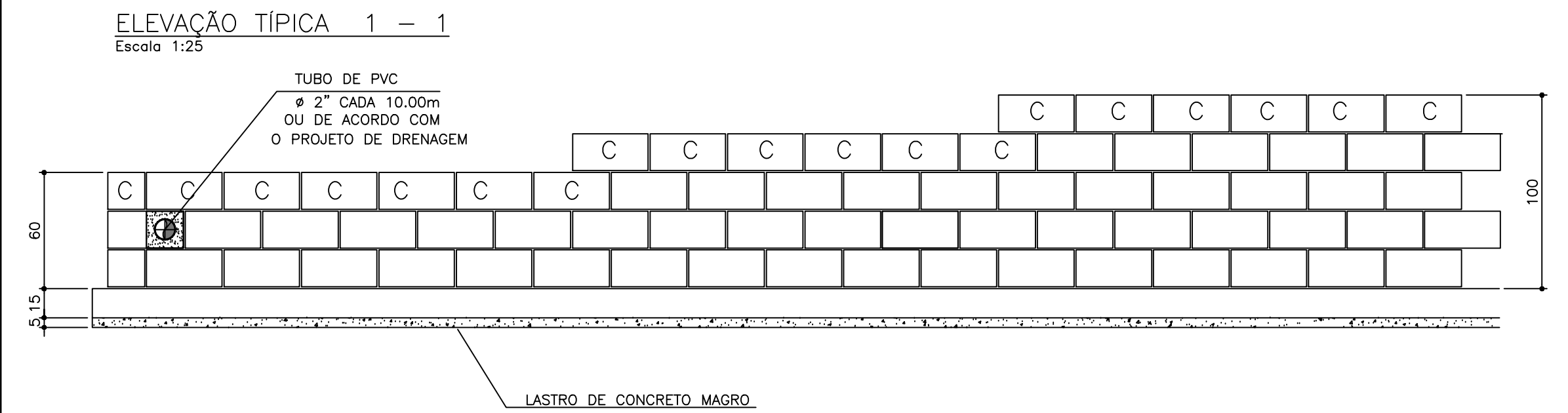
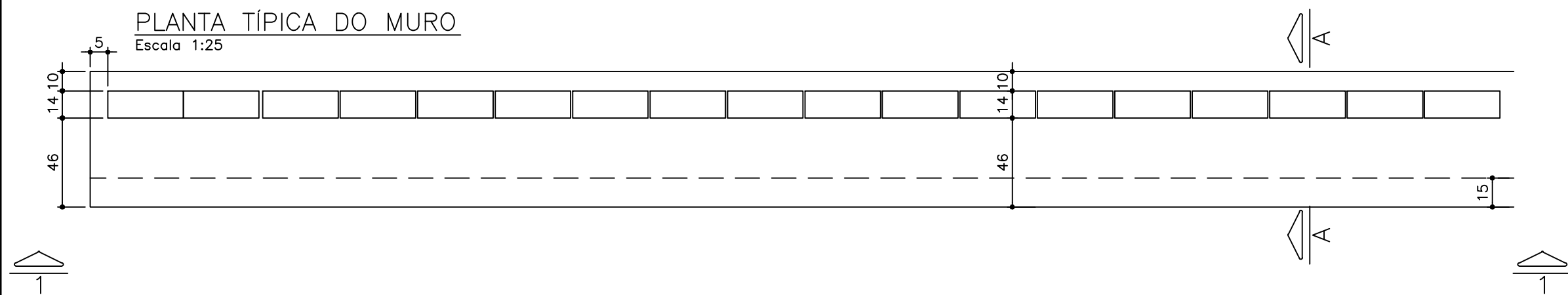




MURO DEARRIMO – DIVISA – FUNDOS DE LOTES

CORTE AA

Escala 1:20

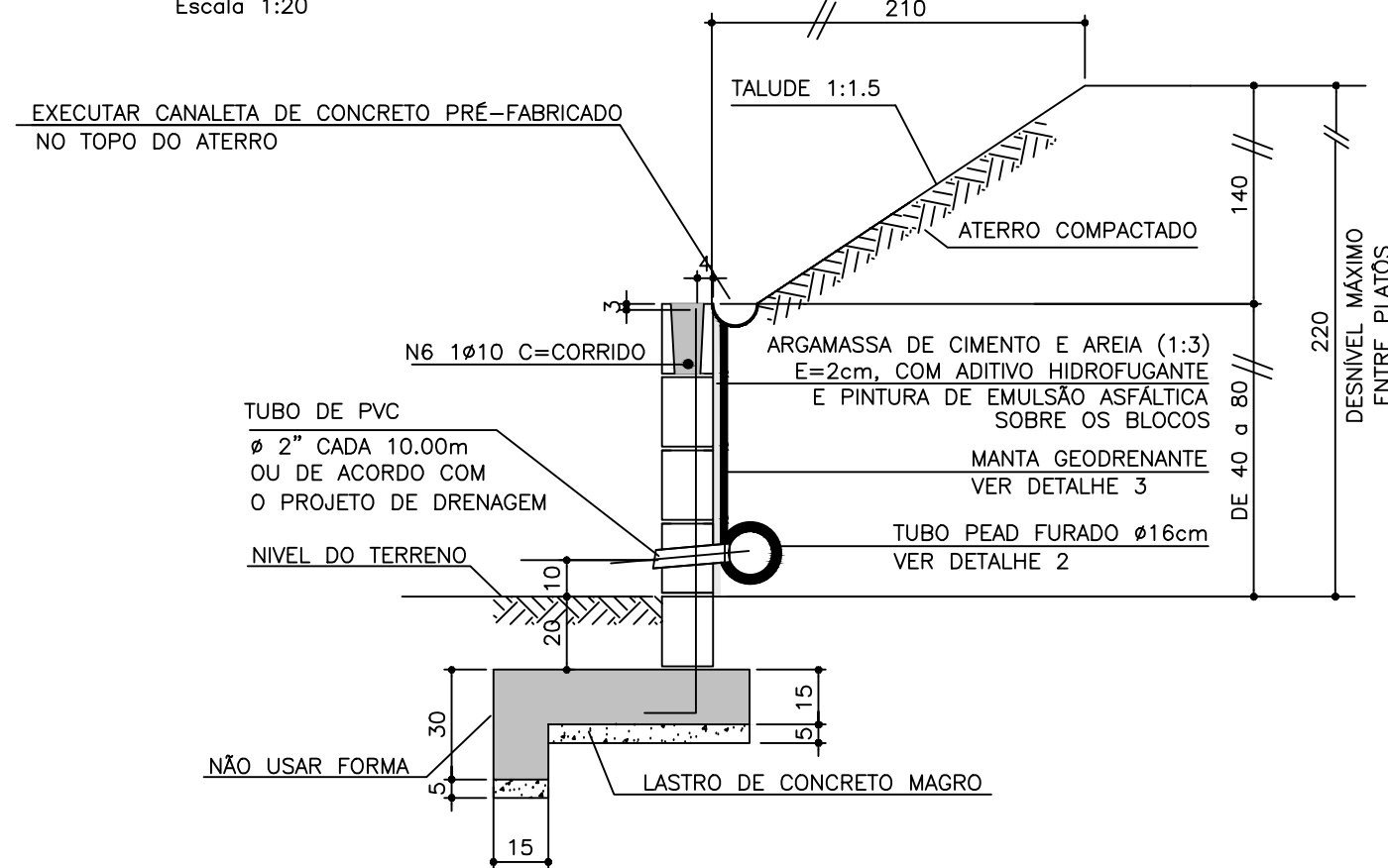
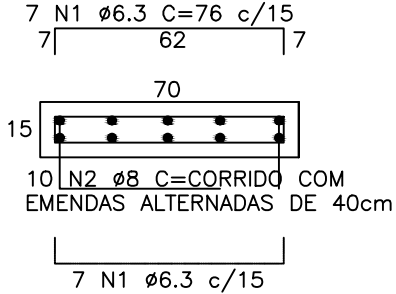


TABELA DE FERROS POR METRO LINEAR

N	Ø (mm)	QUANT.	COMPRIMENTOS (cm)	
			UNITÁRIO	TOTAL
1	6,3	14	76	1064
2	8	11	100	1100
3	8	2,5	88	220
4	8	2,5	108	270
5	8	2,5	128	320
6	10	1	100	100
7	6,3	7	68	476

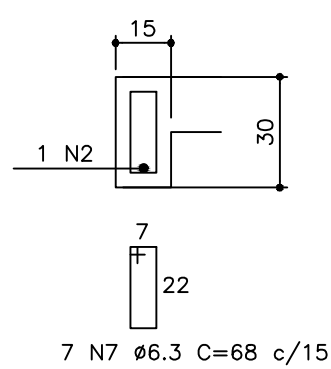
ARMAÇÃO DA SAPATA

Escala 1:20



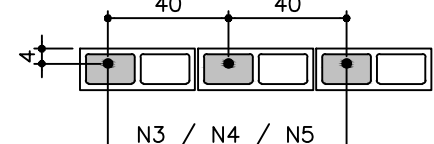
ARMAÇÃO DA VIGA

Escala 1:20



PLANTA DA PAREDE

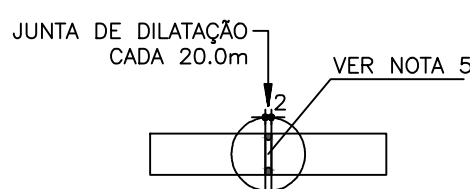
Escala 1:25



DETALHE 1

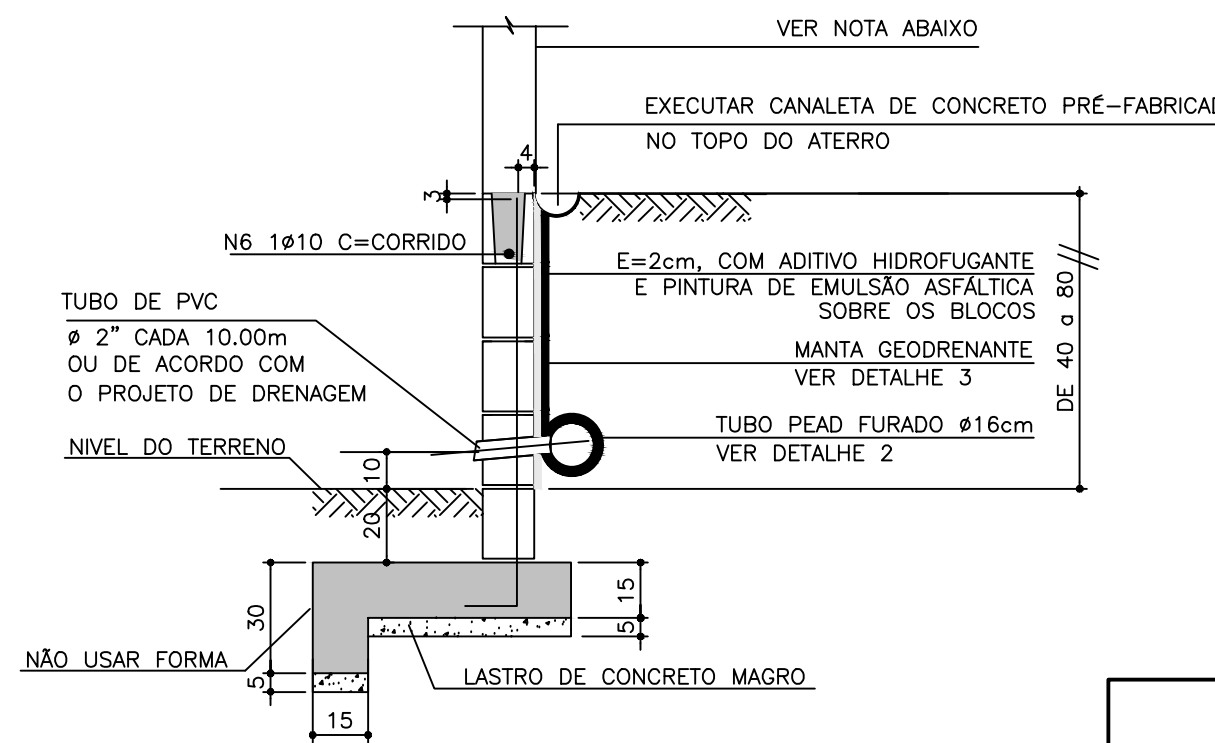
JUNTA DE DILATAÇÃO

Escala 1:25



MURO DE ARRIMO – DIVISA – LATERAIS DE LOTES

Escala 1:20

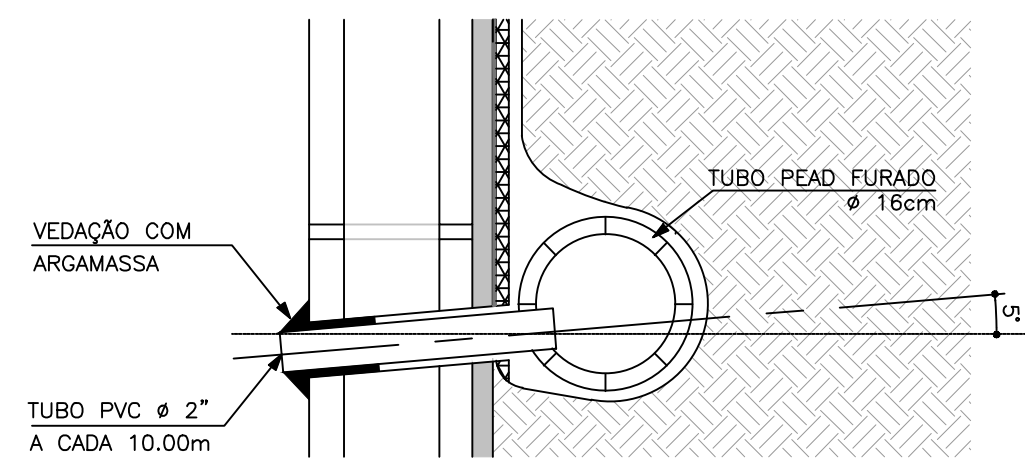


NOTA

– MURO DE FECHAMENTO SOBRE ARRIMO CALCULADO PARA RECEBER A ALVENARIA COM ALTURA MÁXIMA DE 2,00m (BLOCO DE CONCRETO 14x19x39)
OBS: NÃO INCLUIDO NOS QUANTITATIVOS.
– A ALTURA E ESPECIFICAÇÃO DO FECHAMENTO DEVERÁ SEGUIR A DEFINIÇÃO DO PROJETO DE URBANISMO.

DETALHE 2 – BARBACÃS

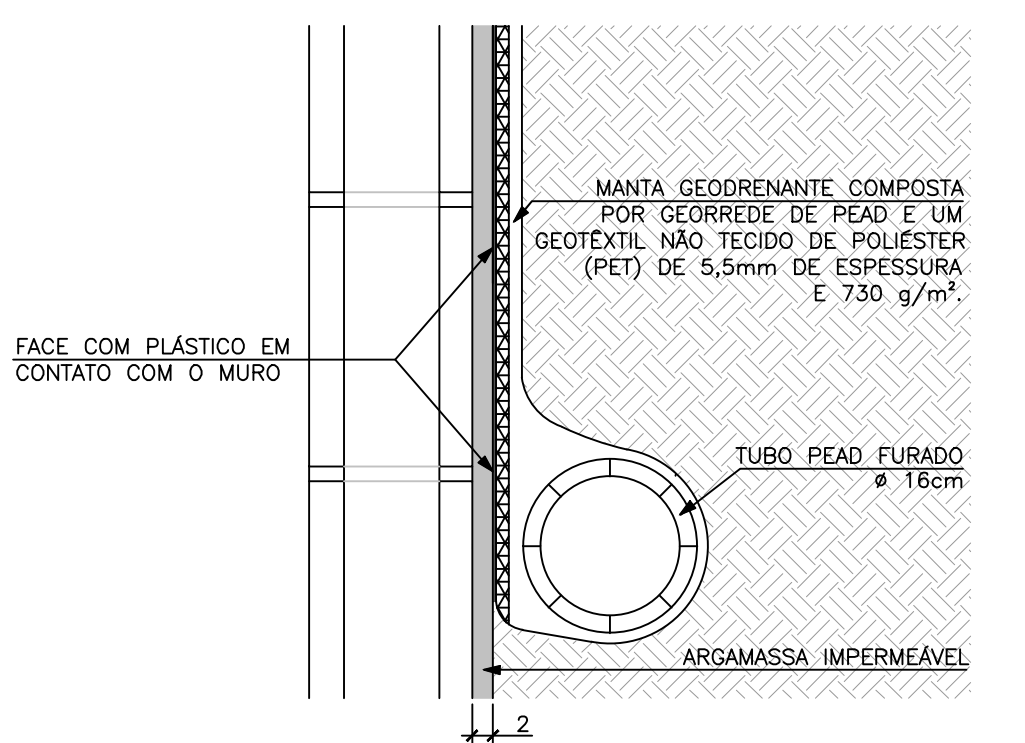
S/Escala



DETALHE 3

MANTA GEODRENANTE

S/Escala



LISTA DE MATERIAIS POR METRO LINEAR DE MURO

		MURO H=0,40M		MURO H=0,60M		MURO H=0,80M	
ITEM	MATERIAL	UNIDADE	QUANT.	UNIDADE	QUANT.	UNIDADE	QUANT.
	ALVENARIA						
1	ARGAMASSA IMPERMEÁVEL	m²	0,60	m²	0,80	m²	1,00
2	BLOCO DE CONCRETO – 14cm	m²	0,60	m²	0,80	m²	1,00
3	PINTURA NEUTROL 2 DEMÃOS	m²	0,60	m²	0,80	m²	1,00
4	AÇO CA–50A	kg	1,51	kg	1,71	kg	1,91
5	TUBO DE PVC – ø2”	m	0,024	m	0,024	m	0,024
6	MANTA GEODRENANTE	m²	0,80	m²	1,00	m²	1,20
7	GRAUTE	m³	0,025	m³	0,031	m³	0,036
8	TUBO DE PVC – ø3”	m	0,05	m	0,05	m	0,05
9	COTOVELO PVC 90º ø3”	un	0,1	un	0,1	un	0,1
	FUNDAÇÃO						
10	LOCAÇÃO DA OBRA	m	1,00	m	1,00	m	1,00
11	ESCAVAÇÃO MANUAL	m³	0,28	m³	0,28	m³	0,28
12	APILOAMENTO MANUAL CAVA DE FUNDAÇÃO	m²	0,70	m²	0,70	m²	0,70
13	LASTRO DE CONCRETO MAGRO	m³	0,035	m³	0,035	m³	0,035
14	AÇO CA–50A	kg	8,25	kg	8,25	kg	8,25
15	CONCRETO ESTRUTURAL fck>= 25 MPa	m³	0,128	m³	0,128	m³	0,128
16	REATERRO COMPACTADO	m³	0,092	m³	0,092	m³	0,092
17	TUBO PEAD FURADO ø16cm	m	1,00	m	1,00	m	1,00
18	CANALETA DE CONCRETO PRÉ–FABRICADO MEIA CANA 20cm	m	1,00	m	1,00	m	1,00

OBS.: – O VOLUME DE ESCAVAÇÃO E REATERRO DEVERÁ SER CALCULADO PARA CADA OBRA ESPECÍFICA

RESUMO AÇO P/ 1METRO H=0,40			
Ø (mm)	kg/m	COMPR. (m)	PESO (kg)
6,3	0,25	15,40	3,85
8	0,40	13,20	5,28
10	0,63	1,00	0,63
PESO TOTAL			9,76

RESUMO AÇO P/ 1METRO H=0,60			
Ø (mm)	kg/m	COMPR. (m)	PESO (kg)
6,3	0,25	15,40	3,85
8	0,40	13,70	5,48
10	0,63	1,00	0,63
PESO TOTAL			9,96

RESUMO AÇO P/ 1METRO H=0,80			
Ø (mm)	kg/m	COMPR. (m)	PESO (kg)
6,3	0,25	15,40	3,85
8	0,40	14,20	5,68
10	0,63	1,00	0,63
PESO TOTAL			10,16

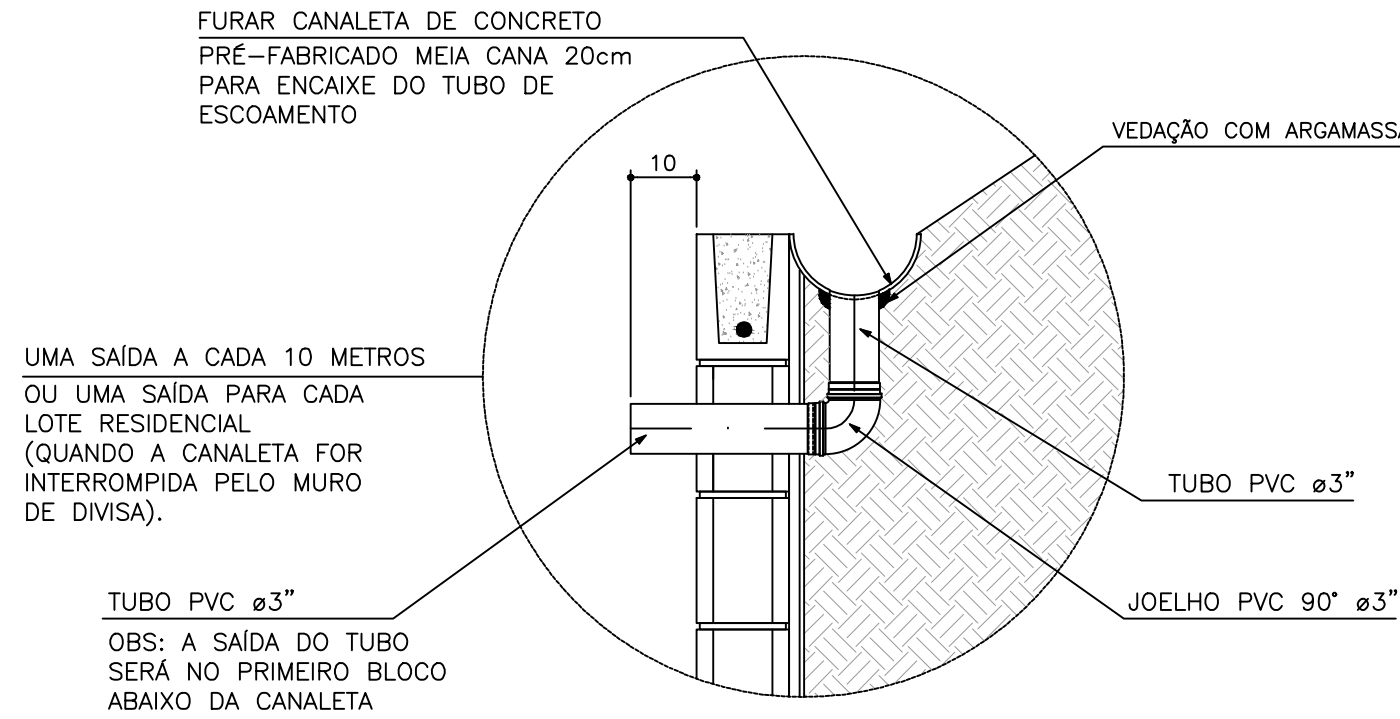
TABELA RESUMO

Fundação em Sapata– H= 40cm, 60cm e 80cm		
Altura h=cm	Altura máxima do talude:140cm Proporção1:1,5	Desnível máximo entre platôs
40	140	180
60	140	200
80	140	220

ATENÇÃO: DEVERÃO SER APRESENTADOS LAUDOS DOS ENSAIOS DE RESISTÊNCIA DESCRITOS PELAS NORMAS VIGENTES PARA TODOS OS MATERIAIS UTILIZADOS NESSE PROJETO.

DETALHE DE ESCOAMENTO DA ÁGUA DA CANALETA DE DRENAGEM

Sem escala



FONTE / DADOS DE BASE

AUTORES DO PROJETO BÁSICO / COLABORADORES

CDHU

Argª IRENE BORGES RIZZO

Coordenação

Engª MARCELA LASCALLA

Análise

GERENCIADORA – CONCREMAT ENGENHARIA

Engª AYTTON PETRI

Coordenação Geral

Engª MARCIO SILVEIRO

Autor

LEGENDA/TABELAS

NOTAS

- DIMENSÕES EM CENTÍMETRO, BITOLAS EM MILÍMETRO, SALVO ONDE INDICADO.
- CONCRETO ESTRUTURAL fck>25 MPa. CONCRETO DAS BROCAS fck>25 MPa
- AÇO CA-50 fyk>500 MPa. AÇO CA-60 fyk>600 MPa.
- BLOCOS DE CONCRETO fbk>=4,0 MPa ARGAMASSA DE ASSENTAMENTO fa>=4,8 MPa RESISTENCIA DO PRISMA OCO/AREA LIQUIDA fpk>=3,6 MPa GRAUTE fgk>=15 MPa
- AS JUNTAS DE DILATAÇÃO DEVERÃO SER VEDADAS COM APLICAÇÃO DE UM CORDÃO DE MÁSTIQUE ELÁSTICO.
- O SOLO DE ASSENTAMENTO DA VIGA DE BASE DEVERÁ SER COMPACTADO ANTES DO LANÇAMENTO DO LASTRO
- COBRIMENTO MÍNIMO DAS ARMADURAS: 3cm
- O ATERRO DEVERÁ SER COMPACTADO EM CAMADAS HORIZONTAIS ACABADAS DE 20cm DE ESPESURA E ATINGIR 95% PN. DEVERÁ SER VERIFICADO ATRAVÉS DE ENSAIOS GEOTÉCNICOS SE AS CARACTERÍSTICAS DO ATERRO ATENDEM OS PARÂMETROS DEFINIDOS EM PROJETO
- O MATERIAL DE ATERRO DEVERÁ SER ISENTO DE IMPUREZAS
- PARÂMETROS GEOTÉCNICOS:
 $C = 0,5$
 $\psi = 30^\circ$
 $\gamma = 1,8 \text{ tf/m}^3$
- TENSÃO ADMISSÍVEL NO SOLO = $0,5 \text{ kgf/cm}^2$
- SOLUÇÃO DE FUNDAÇÃO A SER CONFIRMADA COM OS RELATÓRIOS DE RECONHECIMENTO DO SOLO E CONFORME PARECER TÉCNICO DE FUNDAÇÕES EMITIDO POR ENGENHEIRO GEOTÉCNICO
- ADOTAR ARMADURA EM RAZÃO DA ALTURA DO MURO
- BLOCO CANALETA [C]
- ESTE MURO PODE SER UTILIZADO NA DIVISA LATERAL DO TERRENO E A PAREDE LATERAL PODERÁ SER CONSTRUÍDA SOBRE O ARRIMO DESDE QUE NÃO HAJA TALUDE.
- O PROJETO DE DRENAGEM DO EMPREENDIMENTO DEVERÁ SER COMPATIBILIZADO COM A SOLUÇÃO DE DRENAGEM DO MURO ARRIMO

Revisões (discriminação)	Nº	Data	Rubrica
Valores p/ fck (grout) e fa (argamassa)	01	JUN/2016	



PROJETO

FOLHA
2/8

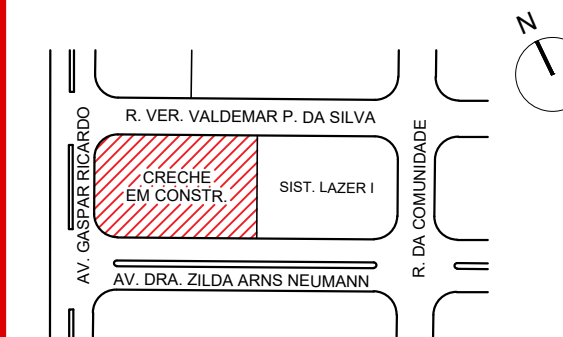
ASSUNTO - CONSTRUÇÃO DE MURO DE ARRIMO
0,40m A 0,80m COM SAPATA DO LADO EXTERNO DO TERRAPLENO

LOCAL - CRECHE PROINFANCIA TIPO I - AV. GASPAR RICARDO - "BASTOS H"

PROP. - PREFEITURA MUNICIPAL DE BASTOS

ESCALA - INDICADAS

SITUAÇÃO SEM ESCALA



SÉRGIO MASAO HOSSOYA

Engº Civil - Crea/SP 5061329667

CLAUDIO FERNANDO TEIXEIRA DE BRITO

Diretor Adm. da Secr. Munc. de Planejamento

KLEBER LOPES DE SOUSA

Prefeito Municipal



PREFEITURA MUNICIPAL DE BASTOS

Rua Ademar de Barros, 600 - Telefone (14) 3478-9800 - Centro
Bastos/SP - CEP 17690-000 - e-mail: planejamento@bastos.sp.gov.br

