

Projeto de Manejo de Águas Pluviais

Nos pontos de caminhamento da rede em que ocorrer o afloramento d'água, o leito de assentamento dos tubos será em brita, ao invés de cascalho, formando um colchão de drenagem. No poço de visita a jusante do afloramento, serão implantados tubos de PVC de 100 milímetros, interligando o dreno à rede.

9.9 PREPARO DO LEITO

Terminada a escavação, proceder-se-á a limpeza do fundo da vala e a regularização do “greide”. Todo o trecho do leito escavado a mais e que levar aterro, deverá receber uma base de cascalho compactada, cuja espessura por diâmetro de rede, deverá ser conforme a Tabela 16 abaixo:

Tabela 16 - Espessura da Base do Leito para Tubos ou Seções da Galeria Molhada

| Diâmetro do Tubo ou Seção da Galeria Moldada | Espessura da Base (m) |
|---|----------------------------------|
| 400 mm | 0,05 |
| 500 mm | 0,05 |
| 600 mm | 0,10 |
| 800 mm | 0,10 |
| 1000 mm | 0,15 |
| 1200 mm | 0,15 |
| 1500 mm | 0,20 |
| 1,65 x 1,65 m | 0,20 |
| 1,80 x 180 m | 0,20 |
| 2,00 x 2,00 m | 0,20 |

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

Projeto de Manejo de Águas Pluviais

| | |
|----------------------|-------------|
| <u>2,20 x 2,20 m</u> | <u>0,20</u> |
| <u>2,40 x 2,40 m</u> | <u>0,20</u> |

Toda a compactação deverá ser executada por meio manual nos locais onde, a critério da fiscalização, seja impróprio o uso de compactadores mecânicos. O terreno ou cascalho deverá ser umedecido (umidade ótima), determinada para o tipo de solo existente, e compactado com grau nunca inferior a 100% do Proctor Normal para o caso de redes em tubo.

Nos trechos de terreno muito úmido deverá ser executada drenagem através de lastro em brita, substituindo o lastro de cascalho pelo de brita, conforme a Tabela 14, acima. Após a compactação, proceder-se-á ao nivelamento do fundo das valas com aparelho de precisão topográfica, cujo perfil deverá ser das cotas do projeto, diminuída da espessura do tubo e somada ao da bolsa para as redes em tubos.

9.10 TUBOS DE PEAD E CONCRETO

Todos os tubos de concreto simples ou armado serão do tipo ponta e bolsa. Deverão ser executados em conformidade com as Normas e Especificações Técnicas vigentes no País (NBR 6118/82, NBR 7481/82, entre outras) e ter resistência à compressão diametral de acordo com a EB-6 e EB-103, conforme Lei nº 4150 de 21/11/62, fazendo parte integrante destas especificações.

O critério da fiscalização poderá aceitar tubos do tipo macho e fêmea, desde que no seu assentamento seja empregado um macaco TIRFOR para juntá-los bem e, para efeito de pagamento dos tubos, deverá ser pago somente 70% do valor dos tubos

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

ponta e bolsa. Os tubos deverão apresentar na sua parte externa, o nome da empreiteira, a data de fabricação e a especificação de sua classe, tendo como objetivo atender o controle tecnológico da obra.

9.11 TUBOS DE CONCRETO SIMPLES

Na fabricação dos tubos de concreto simples deverá ser empregado concreto, cuja resistência aos 28 dias seja igual a **25,0 MPa** (F_{ck} 28 dias = 25,0 MPa).

9.12 TUBOS DE CONCRETO ARMADO

Na fabricação dos tubos de concreto armado deverá ser empregado concreto, cuja resistência aos 28 dias seja igual a **30,0 MPa** (F_{ck} 28 dias = 30,0 MPa) e para a armadura, empregar-se-á telas de aço CA-60 soldadas. A tela para armadura simples deverá ser posicionada próxima ao centro da espessura da parede, de tal maneira que ficará da parte interna uma distância correspondente a 0,42 de espessura da parede e com as pontas justapondo-se em 35 centímetros. A designação das telas de aço CA-60 soldadas, a serem empregadas na fabricação dos tubos, estão relacionadas na

Tabela 17/Tabela 18, a seguir, onde são apresentadas por diâmetro e classe dos tubos.
Nesta

Tabela 17 há também a indicação da espessura da parede do tubo para atingir a classe pretendida.

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

Projeto de Manejo de Águas Pluviais

Durante a fabricação dos tubos pela empreiteira, a fiscalização deverá exigir o controle tecnológico do concreto empregado, através de firma especializada, e verificar se estão empregando a tela indicada corretamente.

Aconselha-se o emprego de tubos por classe, em função do aterro sobre os mesmos.

Estas peças são dimensionadas de acordo com a sua necessidade de vazão, especificidade (condução de água pluvial ou efluentes) e resistência mecânica necessária (de acordo com a carga que atuará sobre a peça), sendo assim, quanto maior a resistência do produto, maior será o número de sua classificação. A Norma Técnica Brasileira que regulamenta sua fabricação: ABNT NBR 8890:2008 – “Tubos de concreto de seção circular para águas pluviais e esgotos sanitários – Requisitos e métodos de ensaio” regula seu processo de fabricação e dimensionamento.

Exemplo de nomenclatura de tubos de concreto:

- Tubos de concreto destinados a águas pluviais:
 - Sem armação: PS 1 e PS 2;
 - Com armação: PA 1, PA 2, PA 3 e PA 4;

As nomenclaturas são dadas de acordo com a sua respectiva classe de resistência que corresponde a valores mínimos de fissuração e rompimento da peça. A seguir, classes de resistências e diâmetros comercializados comumente:

Tabela 17 - Tubos Simples, não armados, que tem as nomenclaturas: PS1 ou PS2.

| DN | Carga mínima de ruptura kN/m |
|--------|------------------------------|
| Classe | ES |
| 400 | 36 |
| 600 | 54 |

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

Projeto de Manejo de Águas Pluviais

Carga diametral de ruptura kN/m

Tabela 18 -Compressão diametral de tubos armados e/ou reforçados com fibras de aço.

| DN | Carga mínima de fissura (tubos armados) ou carga isenta de danos (tubos reforçados com fibras) kN/m | | | | Carga mínima de ruptura kN/m | | | |
|-------|---|-----|-----|-----|------------------------------|-----|-----|-----|
| | PA1 | PA2 | PA3 | PA4 | PA1 | PA2 | PA3 | PA4 |
| 300 | 12 | 18 | 27 | 36 | 18 | 27 | 41 | 54 |
| 400 | 16 | 24 | 36 | 48 | 24 | 36 | 54 | 72 |
| 500 | 20 | 30 | 45 | 60 | 30 | 45 | 68 | 90 |
| 600 | 24 | 36 | 54 | 72 | 36 | 54 | 81 | 108 |
| 700 | 28 | 42 | 63 | 84 | 42 | 63 | 95 | 126 |
| 800 | 32 | 48 | 72 | 96 | 48 | 72 | 108 | 144 |
| 900 | 36 | 54 | 81 | 108 | 54 | 81 | 122 | 162 |
| 1 000 | 40 | 60 | 90 | 120 | 60 | 90 | 135 | 180 |
| 1 100 | 44 | 66 | 99 | 132 | 66 | 99 | 149 | 198 |
| 1 200 | 48 | 72 | 108 | 144 | 72 | 108 | 162 | 216 |
| 1 500 | 60 | 90 | 135 | 180 | 90 | 135 | 203 | 270 |
| 1 750 | 70 | 105 | 158 | 210 | 105 | 158 | 237 | 315 |

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÊ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

Projeto de Manejo de Águas Pluviais

| | | | | | | | | |
|---|----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| 2 000 | 80 | 120 | 180 | 240 | 120 | 180 | 270 | 360 |
| Carga diametral de fissura/ruptura kN/m | | | | | | | | |
| Qd | 40 | 60 | 90 | 120 | 60 | 90 | 135 | 180 |

Nota 1: Carga diametral de fissura (trinca) ou ruptura é a relação entre a carga de fissura (trinca) ou ruptura e o diâmetro nominal do tubo.

Nota 2: Outras classes podem ser admitidas mediante acordo entre fabricante e comprador, devendo ser satisfeitas as condições estabelecidas nesta Norma para tubos de classe normal. Para tubos armados, a carga mínima de ruptura deve corresponder a 1,5 da carga mínima de fissura (trinca).

9.13 ASSENTAMENTO E REJUNTAMENTO DOS TUBOS

A empreiteira, antes de transportar para a obra os tubos, deverá selecioná-los, retirando do lote os que apresentarem defeitos aparentes, pois esses defeitos, para serem aceitos, deverão estar isentos de fraturas, fissuras largas ou profundas, de asperezas na superfície interna e excentricidade. Para serem transportados, os tubos deverão estar devidamente curados.

O assentamento de cada lote de tubo só poderá iniciar após o exame e a escolha do Engenheiro Fiscal para teste, mas com a devida autorização por escrito no Diário de Obra. Lotes de tubos assentados sem a devida autorização e sem terem sido submetidos ao ensaio de compressão diametral serão de inteira responsabilidade da empreiteira. Caso os mesmos sejam recusados por apresentarem defeitos aparentes ou por ocasião dos ensaios, as substituições dos lotes serão executadas sem qualquer ônus para a contratante.

A junta interna entre dois tubos (a ponta e a bolsa) não poderá ser superior a 5 milímetros e os tubos deverão ser rejuntados com argamassa de cimento e areia no traço 1:4. As juntas na parte interna serão rejuntadas cuidadosamente, alisando-se

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

a argamassa de modo a se evitar, tanto quanto possível, rebarbas e rugosidades que poderão alterar o regime de escoamento das águas, sendo que para tubos de diâmetro igual ou superior a 800 milímetros o rejuntamento interno deverá ser em toda sua seção circular. Na parte externa, além de tomadas as juntas, as bolsas serão completadas por um colar de seção triangular isósceles da mesma argamassa. Não poderão ser assentados tubos trincados ou danificados durante a descida na vala, ou que apresentarem quaisquer defeitos construtivos que passarem despercebidos pela inspeção da fiscalização.

Após o assentamento dos tubos a fiscalização deverá conferir o seu alinhamento e verificar se as juntas não estão superiores a 5 milímetros, para tanto basta medir o comprimento do trecho e contar o número de tubos e do comprimento medido e subtrair o comprimento dos tubos. O resultado desta subtração deverá ser dividido pelo número de tubos, cujo novo resultado será o espaçamento médio de cada junta.

Nas redes executadas com tubos de diâmetro igual e maior que 800 milímetros a fiscalização deverá conferir também o rejuntamento interno dos tubos.

9.14 POÇOS DE VISITA E CAIXAS DE PASSAGEM

As caixas e os poços de visita, cujo diâmetro do tubo de saída seja menor ou igual a 800 milímetros, serão executados de acordo com as plantas de detalhe de poço de visita e caixa de passagem para redes < 600 milímetros ou para redes de 800 milímetros, em alvenaria de blocos de concreto, sendo em concreto armado pré-moldado as lajes do fundo e da tampa. Para diâmetros maiores serão executados em concreto armado de acordo com as plantas de detalhe de poço de

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÊ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

Projeto de Manejo de Águas Pluviais

visita e caixa de passagem para redes de 1.000, 1.200 e 1.500 milímetros, para aterro menor ou igual a 3,00 metros sobre a laje da tampa.

Os poços de visita e as caixas de passagem apoiam-se sobre uma camada de concreto magro de 0,05 metros de espessura, executados sobre uma base de cascalho compactado de 0,20 metros de espessura. As paredes internas, quando em alvenaria, serão revestidas com argamassa de cimento/areia no traço 1:3. A concretagem das paredes em concreto armado deverá ser executada com todo o cuidado necessário, para obter faces isentas de defeitos. Em princípio, é dispensado o revestimento destas paredes, mas caso o concreto apresente falhas ou brocas devido ao adensamento mecânico mal executado, a fiscalização poderá recusar o serviço ou exigir que os trechos com defeitos sejam devidamente escarificados, novamente concretados com o emprego de forma e revestidos.

As visitas dos poços serão executadas com aduelas de concreto, vibrado de 0,40 metros de comprimento útil e 600 milímetros de diâmetro interno, rejuntado com argamassa de cimento/areia no traço 1:4. Nas visitas e no corpo de caixa do poço deverão ser colocados estribos de ferro fundido, espaçados de 0,40 metros um do outro. As visitas dos PVs localizados em área verde ou sob calçada, terão um tampão de ferro fundido do tipo T-105, as dos poços de visita localizados sob as vias, terão tampões de ferro fundido do tipo T-137.

A quantidade total dos poços de visita pode ser confirmada nos desenhos das plantas parciais do projeto.

9.15 BOCAS DE LOBO

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

Serão utilizadas bocas em meio fio vazado, executadas com rebaixo de 5 centímetros. O número total de bocas de lobo deverá ser dimensionado de acordo com a área de contribuição da bacia.

9.16 ATERROS

O aterro das valas para as redes com o emprego de tubos será executado em duas etapas. Na primeira, o aterro será executado até a metade da altura dos tubos, devendo ser compactado em camadas não superiores a 20 centímetros. Se possível, deverá sempre ser usado o mesmo material da escavação devidamente umedecido, evitando-se a parte com presença de matéria orgânica. A compactação das camadas nas redes com diâmetro igual ou menor que 600 milímetros e nas camadas iniciais das redes com diâmetro igual ou maior que 800 milímetros deverão ser executados com soquetes **manuais de 15 quilos de peso e com 100 milímetros de diâmetro**. As últimas camadas dos aterros, compactadas até a metade da altura do diâmetro dos tubos, para as redes com diâmetro igual ou maior que 800 milímetros serão compactados, por meio de compactadores mecânicos.

De um modo geral, a segunda etapa de execução dos aterros das valas será efetuada sem compactação, deixando a sobra amontoada acima do nível natural do terreno, com o fim de compensar futuros abatimentos do aterro ou espalhada ao redor da vala de acordo com as instruções da fiscalização.

Quando da execução de redes ao longo ou em travessias das vias existentes, ou projetadas, com programação para a implantação imediata, o aterro acima da metade do diâmetro dos tubos deverá ser compactado por meios mecânicos até o nível do terreno, em toda extensão da via, sendo que nas travessias, a extensão

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÊ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

será de $(L/2)+h$ a partir do eixo do cruzamento, e para cada lado, onde: L é igual ao comprimento do trecho da rede, compreendido entre 02 (dois) pontos de cruzamento com os bordos da pista e "h" a profundidade da vala em correspondência ao eixo da pista.

A empreiteira é totalmente responsável por eventuais abatimentos que ocorrerem no pavimento asfáltico, onde a mesma tenha executado o aterro de valas. Acontecendo o abatimento, a empreiteira será obrigada a refazer o aterro e recompor o pavimento sem ônus para a contratante.

9.17 REATERRO

De modo geral, o reaterro dos lados externos de uma galeria é executado sem compactação, amontoando-se o material excedente sobre o leito aterrado. Entretanto, quando se tratar de galerias, executadas sob pavimento, será exigido o reaterro compactado mecanicamente, em camadas de 20 centímetros, até o nível da superfície. Em qualquer galeria será exigida compactação mecânica em camadas de 20 centímetros nos trechos onde houver mudança de direção, até o nível superior da galeria pelo lado externo da deflexão, numa extensão de 10 metros. O reaterro compactado deverá ter controle de umidade e ser acompanhado pela fiscalização.

9.18 LIMPEZA DO CANTEIRO

Após a execução das redes, por ocasião de cada medição e no recebimento da obra, toda a área afetada pela execução deverá ser limpa, removendo todos os entulhos. A argamassa a ser utilizada deverá ser executada sobre amassadeira de

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

madeira, ficando proibido executá-la sobre o asfalto. Qualquer resto de massa ou entulho que ficarem sobre as pistas ou calçadas deverão ser varridos e lavados.

9.19 REMOÇÃO DE MATERIAL EXCEDENTE

O serviço de carga e transporte, por meio de caminhão, do material excedente proveniente da escavação, até o bota fora, a ser indicado pela fiscalização, só poderá ser executado excepcionalmente, depois de devidamente autorizado em Diário de Obra pela fiscalização.

9.20 SEGURANÇA DO TRABALHO

Deverá ser observada a Portaria nº 15, de 18 de agosto de 1972 do Ministério do Trabalho e Previdência Social sobre o assunto, cuja parte do Capítulo III diz respeito à escavação de vala, descrito a seguir:

9.21 ESCAVAÇÕES E FUNDAÇÕES

Art. 44

Este Capítulo estabelece medidas de segurança nos trabalhos de escavação realizados nas obras de construção, inclusive trabalhos correlatos, executados, abaixo do nível do solo, entre outros: escoramentos de fundações, muros de arrimo, vias de acesso e redes de abastecimento.

Art. 45

Antes de iniciar a escavação, deverão ser removidos blocos de rochas, árvores e outros elementos próximos a bordos da superfície a ser escavada.

Art. 46

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÊ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

Projeto de Manejo de Águas Pluviais

Deverão ser escorados muros e edifícios vizinhos, redes de abastecimento, tubulações, vias de acesso, vias públicas e, de modo geral, todas as estruturas que possam ser afetadas pela escavação.

§ 1º - O escoramento deverá ser inspecionado com frequência, principalmente após chuvas ou outras ocorrências que aumentem o risco de desabamento.

§ 2º - Quando for necessário rebaixar o lençol d'água do subsolo, serão tomadas providências para evitar danos as edificações vizinhas.

Art. 47

Os taludes das escavações de profundidade superior a 1,25m (um metro e vinte e cinco centímetros), deverão ser escorados com pranchas metálicas ou de madeira, assegurando estabilidade, de acordo com a natureza do solo.

§ 1º - Será dispensada a exigência de que trata este artigo, quando o ângulo de inclinação do talude for inferior ao ângulo do talude natural.

§ 2º - Nas escavações profundas, com mais de 2,00m (dois metros) serão colocados escadas seguras, próximas aos locais de trabalho, a fim de permitir em caso de emergência, a saída rápida dos trabalhadores.

Art. 48

Os materiais retirados da escavação deverão ser depositados a distância superior a 0,50m (cinquenta centímetros) da borda da superfície escavada.

Art. 49

O escoramento dos taludes de escavação deverá ser reforçado nos locais em que houver máquinas e equipamentos operando junto às bordas de superfície escavada.

Art. 50

Nas proximidades de escavação realizadas em vias públicas e canteiros de obra, deverão ser colocados cerca de proteção e sistema adequado de sinalização.

§ 1º - Os pontos de acesso de veículos e equipamentos à área de escavação, deverão ter sinalização de advertência permanente.

§ 2º - As escavações nas vias públicas devem ser permanentemente sinalizadas.

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

Art. 51

*O tráfego próximo às escavações deverá ser desviado.
Parágrafo Único - Quando for impossível o desvio do
tráfego, deverá ser reduzida a velocidade dos veículos.*

9.22 DIÁRIO DE OBRA

É de competência da empreiteira o registro no Diário de Obra de todas as ocorrências diárias, bem como especificar detalhadamente os serviços em execução, devendo a fiscalização, neste mesmo diário, concordar ou retificar o registro da empresa. Caso o Diário de Obra não seja preenchido no prazo de 48 horas, a fiscalização poderá fazer o registro que achar conveniente e destacar imediatamente as folhas, ficando a empreiteira, no caso de dias passíveis de prorrogação ou em qualquer caso, sem direito a nenhuma reivindicação.

9.23 INTERFERÊNCIA COM REDES DE OUTRAS CONCESSIONÁRIAS

Antes de iniciar qualquer frente de serviço, a empreiteira deverá ter solicitado às concessionárias do serviço público o cadastro de suas redes. Todos os pedidos de cadastro deverão ser registrados no Diário de Obra.

É responsabilidade da empreiteira qualquer dano causado às redes públicas existentes nas proximidades ou que cruzem com as redes que ela estiver executando.

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÊ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

10. BIBLIOGRAFIA

ADASA, **Resolução Nº 9**, de 8 de Abril de 2011, Brasília-DF.

AKAN, A OSMAN. **Urban Stormwater Hydrology**. Lancaster, Pennsylvania: Technomic, 1933.

CANHOLI, A. P. **Drenagem Urbana e Controle de Enchentes**. Ed. Oficina de Textos. 2005.

CARVALHO, J.A. **Barragens de terra**. Lavras. Universidade Federal de Lavras, 1998. 54p.

Costa, Jeferson. 2002. **Aplicação de distintas discretizações espaciais no modelo hidrológico concentrado precipitação-vazão HEC-HMS**. Dissertação de Mestrado no Programa de Pós-Graduação em Tecnologia Ambiental e Recursos Hídricos do Departamento de Engenharia Civil e Ambiental da Universidade de Brasília/DF.

PLANO DE DIRETOR DE DRENAGEM URBANA DO DISTRITO FEDERAL, 2009.

NOVACAP, **Especificações Para Execução de Redes Públicas de Águas Pluviais, NORMAS/DU – AP0997**, Brasília-DF.

NOVACAP, **Termo de referência e Especificações Para Elaboração de Projetos de Sistema de Drenagem Pluvial**, Brasília-DF.

PDDU-DF, **Plano Diretor de Drenagem Urbana do Distrito Federal**, Brasília-DF, 2009.

PFAFSTETTER, OTTO. **Chuvas intensas no Brasil: relação entre precipitação, duração e frequência em 98 postos pluviográficos**. DNOS, Departamento Nacional de Obras de Saneamento. Rio de Janeiro, 426 p. 1982.

SCS, SOIL CONSERVATION SERVICE. **Urban hydrology for small watersheds**. U.S. Department of Agriculture. Washington, 26 p. 1975.

TUCCI, C. E. M, PORTO, R. L. L. P, BARROS, M. T. L, **Drenagem Urbana**. ABRH - Editora da Universidade Federal do Rio Grande do Sul. 1995.

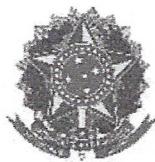
| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÊ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

ANEXOS

ANEXO 1 – ANOTAÇÃO DE RESPONSABILIDADE TÉCNICA - ART

⇒ Engº Thales Thiago Sousa Silva – CREA 22.706 D/DF

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÊ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|



Anotação de Responsabilidade Técnica - ART
Lei nº 6.496, de 7 de dezembro de 1977

CREA-DF

ART Obra ou serviço
0720180060668

Conselho Regional de Engenharia e Agronomia do Distrito Federal

1. Responsável Técnico

THALES THIAGO SOUSA SILVA

Título profissional: **Engenheiro Ambiental , Engenheiro de Segurança do Trabalho**

RNP: **0714727806**

Registro: **22706/D-DF**

2. Dados do Contrato

Contratante: **GETAF - GESTÃO DE ATIVOS AMBIENTAIS E FLORESTAIS LTDA**

CPF/CNPJ: **12.142.670/0001-21**

CLN 107 Bloco B Número: 218

Bairro: Asa Norte

CEP: 70743-520

Cidade: Brasília UF: DF

Complemento:

E-Mail: MARCOS@GETAF.COM.BR

Fone: (61)35519248

Contrato:

Celebrado em: 01/09/2018

Valor Obra/Serviço R\$: 6.000,00

Vinculada a ART:

Tipo de contratante: Pessoa Jurídica de Direito Privado

Ação institucional: Nenhuma/Não Aplicável

3. Dados da Obra/Serviço

Condomínio Privê Morada Sul
(Etapa A)

Número: s/n

Bairro: Setor Habitacional
Jardim Botânico (Lago Sul)

CEP: 71680-352

Cidade: Brasília

UF: DF

Complemento:

Data de Início: 06/08/2018

Previsão término: 01/09/2019

Coordenadas Geográficas: ,

Finalidade: **Ambiental**

Código/Obra pública:

Proprietário: **Condomínio Privê Morada Sul - Etapa A**

CPF/CNPJ: **26.446.328/0001-20**

E-Mail: heppsilva@gmail.com

Fone: (61) 35519248

4. Atividade Técnica

Consultoria

- Projeto Coordenação e Elaboração da Compensação Ambiental
- Projeto Coordenação e Elaboração de Drenagem Pluvial
- Projeto Coordenação e Elaboração de Regularização Urbana

Quantidade **Unidade**

67,0600 hectare

67,0600 hectare

67,0600 hectare

Após a conclusão das atividades técnicas o profissional deverá proceder a baixa desta ART

5. Observações

6. Declarações

Acessibilidade: Não: Declaro que as regras de acessibilidade, previstas nas normas técnicas da ABNT e no Decreto nº 5.296, de 2 de dezembro de 2004, não se aplicam às atividades profissionais acima relacionadas.

7. Entidade de Classe

NENHUMA

8. Assinaturas

Declaro serem verdadeiras as informações acima

Brasília, os de Agosto de 2018
Local *Thales*

THALES THIAGO SOUSA SILVA - CPF: 040.154.311-03

Assinatura
GETAF - GESTÃO DE ATIVOS AMBIENTAIS E FLORESTAIS LTDA -
CPF/CNPJ: 12.142.670/0001-21

9. Informações

- A ART é válida somente quando quitada, mediante apresentação do comprovante de pagamento ou conferência no site do Crea.
- A autenticidade deste documento pode ser verificada no site: www.creadf.org.br

- A guarda da via assinada da ART será de responsabilidade do profissional e do contratante com o objetivo de documentar o vínculo contratual.



www.creadf.org.br
informacao@creadf.org.br
Tel: (61) 3961-2800 Fax: (61) 3223-4619

 **CREA-DF**
Conselho Regional de Engenharia e Agronomia do Distrito Federal

Projeto de Manejo de Águas Pluviais

ANEXO 2 – LEVANTAMENTO DE CUSTOS E ORÇAMENTO

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

| <u>ESTIMATIVAS DE CUSTOS PARA ADEQUAÇÃO DO SISTEMA DE DRENAGEM PLUVIAL</u> <u>CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL - ETAPA A</u> | | | | | | | | |
|--|-----------|---------|---|--|--------------------|--|---------------------------|-------------|
| GETAF | | | Sistema de Drenagem Pluvial Condomínio Privê Morada Sul - Etapa A Jardim Botânico/DF Setembro/2018 | | | Data Base Orçamento: SICRO 2018 SINAPI 2018 | | |
| Item | Código | Fonte | Descrição Serviço/ Material | | Un. | Quantidade | Custo unit. | Custo total |
| SERVIÇO PRELIMINAR | | | | | | | | |
| 01 | 72840 | SINAPI | TRANSPORTE COMERCIAL COM CAMINHAO CARROCERIA 9 T, RODOVIA PAVIMENTADA - MOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS (ITENS 3 A 6) | | T/Km | 7,700,00 | 0.57 | 4,389.00 |
| 02 | 72840 | SINAPI | TRANSPORTE COMERCIAL COM CAMINHAO CARROCERIA 9 T, RODOVIA PAVIMENTADA - MOBILIZAÇÃO DE EQUIPAMENTOS (ITENS 3 A 6) | | T/Km | 7,700,00 | 0.57 | 4,389.00 |
| 03 | 5631 | SINAPI | ESCAVADEIRA HIDRÁULICA SOBRE ESTEIRAS | | CHP | 388,00 | 130,58 | 50,665,04 |
| 04 | E9526 | SICRO | RETROESCAVADEIRA SOBRE RODAS COM CARREGADEIRA, TRAÇÃO 4X4 | | CHP | 388,00 | 83,53 | 32,409,64 |
| 05 | 5684 | SINAPI | ROLO COMPACTADOR VIBRATÓRIO | | CHP | 388,00 | 86,29 | 33,480,52 |
| 06 | 5795 | SINAPI | MARTELETE | | CHP | 350,00 | 14,00 | 4,900,00 |
| 07 | 5811 | SINAPI | CAMINHÃO BASCULANTE 6M ³ | | CHP | 1,200,00 | 158,85 | 190,620,00 |
| 08 | 73805/001 | SINAPI | BARRACAO DE OBRA PARA ALOJAMENTO/ESCRITORIO, PISO EM PINHO 3A, PAREDESSEM COMPENSADO 10MM, COBERTURA EM TELHA FIBROCIMENTO 6MM, INCLUSO INSTALACOES ELETRICAS E ESQUADRIAS. REAPROVEITADO 5 VEZES | | m ² | 30,00 | 321,61 | 9,648,30 |
| 09 | 74198/1 | SINAPI | SUMIDOURO EM ALVENARIA DE TIJOLO | | und | 1,00 | 1,152,45 | 1,152,45 |
| 10 | 93214 | SINAPI | EXECUÇÃO DE RESERVATÓRIO ELEVADO DE ÁGUA (1000 LITROS) EM CANTEIRO DE OBRA, APOIADO EM ESTRUTURA DE MADEIRA. AF_02/2016 | | Un. | 1,00 | 1,038,11 | 1,038,11 |
| 11 | 74209/001 | SINAPI | PLACA DE OBRA EM CHAPA DE ACO GALVANIZADO | | m ² | 6,00 | 319,95 | 1,919,70 |
| 12 | 85424 | SINAPI | ISOLAMENTO DE OBRA COM TELA PLASTICA COM MALHA DE 5MM E ESTRUTURA DE MADEIRA PONTALETEADA | | m ² | 800,00 | 18,98 | 15,184,00 |
| 13 | 36145 | SINAPI | BOTA DE PVC PRETA, CANO MEDIO | | und | 100,00 | 29,08 | 2,908,00 |
| 14 | 12895 | SINAPI | CAPACETE DE SEGURANÇA ABA FRONTAL | | und | 100,00 | 10,10 | 1,010,00 |
| 15 | 36152 | SINAPI | OCULOS DE SEGURANÇA CONTRA IMPACTOS | | und | 100,00 | 3,93 | 393,00 |
| 16 | 36141 | SINAPI | MASCARA DE SEGURANÇA | | und | 25,00 | 27,57 | 689,25 |
| 17 | 74219/001 | SINAPI | PASSADIÇO DE MADEIRA PARA PEDRESTRE | | m ² | 150,00 | 50,70 | 7,605,00 |
| 18 | 74219/002 | SINAPI | PASSADIÇO DE MADEIRA PARA VÉHICULOS | | m ² | 150,00 | 51,54 | 7,731,00 |
| | | | | | | | SUBTOTAL | 370,132,01 |
| | | | | | | | BDI | 0,00% |
| | | | | | | | TOTAL DOS SERVIÇOS | 370,132,01 |
| MICRODRENAGEM | | | | | | | | |
| Item | Código | Fonte | Descrição Serviço/ Material | | Un. | Quantidade | Custo unit. | |
| 19 | 4103 | NOVACAP | ROMPIMENTO DE TUBO DE CONCRETO, Ø DE 300 A 600 MM | | und | 5,00 | 133,99 | 669,95 |
| 20 | 4104 | NOVACAP | ROMPIMENTO DE TUBO DE CONCRETO, Ø DE 800 A 1500 MM | | und | 3,00 | 141,11 | 423,33 |
| 34 | 900093 | SINAPI | ESCAVACAO MECANICA DE VALA EM MATERIAL 1º CATEGORIA | | m ³ | 9,299,9 | 3,49 | 32,456,55 |
| 37 | 83769 | SINAPI | ESCORAMENTO DE MADEIRA EM VALAS, TIPO PONTALETEAMENTO | | m ² | 3,604,19 | 9,12 | 32,870,21 |
| 38 | 2003850 | SICRO | LASTRO DE BRITA | | m ³ | 105,79 | 93,61 | 9,903,00 |
| 41 | 7725 | SINAPI | TUBO PARA REDE DE ÁGUAS PLUVIAIS E ASSENTAMENTO, DIAMETRO DE 600MM | | m | 806,00 | 95,95 | 77,335,70 |
| 43 | 7750 | SINAPI | TUBO PARA REDE DE ÁGUAS PLUVIAIS E ASSENTAMENTO, DIAMETRO DE 750MM | | m | 165,00 | 193,46 | 31,920,90 |
| 46 | 7753 | SINAPI | TUBO PARA REDE DE ÁGUAS PLUVIAIS E ASSENTAMENTO, DIAMETRO DE 900MM | | m | 80,00 | 263,19 | 21,055,20 |
| 52 | 92210 | SINAPI | TUBO DE LIGAÇÃO, CONCRETO PARA REDE DE ÁGUAS PLUVIAIS, DIAMETRO DE 400MM, JUNTA RIGIDA - FORNECIMENTO E ASSENTAMENTO | | m | 400,00 | 92,30 | 36,920,00 |
| 55 | 2003618 | SICRO | BOCA DE LOBO - BLS | | Un. | 174,00 | 590,19 | 102,693,06 |
| 58 | 83709 | SINAPI | POCO DE VISITA EM ALVENARIA, PARA REDE D=0,60 M, PARTE FIXA C/ 1,00 M DE ALTURA | | Un. | 20,00 | 1,345,75 | 26,915,00 |
| 60 | 83710 | SINAPI | POCO DE VISITA EM ALVENARIA, PARA REDE D=0,80 M, PARTE FIXA C/ 1,00 M DE ALTURA | | Un. | 3,00 | 2,792,67 | 8,378,01 |
| 61 | 83711 | SINAPI | POCO DE VISITA EM ALVENARIA, PARA REDE D=1,00 M, PARTE FIXA C/ 1,00 M DE ALTURA E USO DE RETROESCAVADEIRA | | Un. | 4,00 | 3,234,28 | 12,937,12 |
| 66 | 83714 | SINAPI | ACRESCIMO NA ALTURA DO POÇO DE VISITA, 175 KG, - FORNECIMENTO E INSTALAÇÃO | | m | 25,00 | 545,07 | 13,626,75 |
| 67 | 83692 | SINAPI | TAMPÃO FERRO FUNDIDO P/ POÇO DE VISITA, 175 KG, TIPO T-170 - FORNECIMENTO E INSTALACAO | | Un. | 27,00 | 557,11 | 15,041,97 |
| | | | | | | | SUBTOTAL | 438,399,91 |
| | | | | | | | BDI | 0,00% |
| | | | | | | | TOTAL DOS SERVIÇOS | 438,399,91 |
| RECUPERAÇÃO DA PAVIMENTAÇÃO | | | | | | | | |
| Item | Código | Fonte | Descrição Serviço/ Material | | Un. | Quantidade | Custo unit. | |
| 73 | 4011548 | SICRO | BASE PARA PAVIMENTACAO COM BRITA GRADUADA, INCLUSIVE COMPACTACAO | | m ³ | 893,35 | 82,42 | 73,629,91 |
| 76 | 5684 | SINAPI | ROLO COMPACTADOR PE DE CARNEIRO VIBRATORIO, POTENCIA 125 HP, | | chp | 65,00 | 116,83 | 7,593,95 |
| 77 | 4011352 | SINAPI | IMPRIMAÇÃO COM EMULSÃO ASFALTICA | | m ² | 4,204,00 | 0,21 | 882,84 |
| 78 | 72962 | SINAPI | FABRICACAO/EXECUCAO DE CBUQ/PRE-MISTURADOS | | T | 630,60 | 198,88 | 125,413,73 |
| 79 | 83357 | SINAPI | TRANSPORTE LOCAL DE MASSA ASFALTICA - PAVIMENTAÇÃO URBANA | | m ³ /km | 13,137,50 | 1,49 | 19,574,88 |
| 80 | 5684 | SINAPI | ACABADORA DE ASFALTO | | chp | 220,00 | 83,00 | 18,260,00 |

| SUBTOTAL | 245,355.30 | | | | | |
|--|------------|---------------------------|--|-----|------------|-------------|
| BDI | 0.00% | | | | | |
| TOTAL DOS SERVIÇOS | 245,355.30 | | | | | |
| DISSIPADOR DE ENERGIA | | | | | | |
| Item | Código | Fonte | Descrição Serviço/ Material | Un. | Quantidade | Custo unit. |
| 92 | 4322 | NOVACAP | LANÇAMENTO 1 - A1 | UND | 1.00 | 18,749,90 |
| 93 | 4322 | NOVACAP | LANÇAMENTO 2 - A2 | UND | 1.00 | 32,998,48 |
| 94 | 79482 | SINAPI | LANÇAMENTO 3 - A2 | UND | 1.00 | 32,998,48 |
| 95 | 74010/001 | SINAPI | LANÇAMENTO 4 - B2 | UND | 1.00 | 15,264,00 |
| 96 | 72875 | SINAPI | LANÇAMENTO 5 - B2 | UND | 1.00 | 15,264,00 |
| 97 | 79488 | SINAPI | LANÇAMENTO 6 - B2 | UND | 1.00 | 15,264,00 |
| 98 | 73816/001 | SINAPI | LANÇAMENTO 7 - A3 | UND | 1.00 | 55,907,33 |
| 99 | 74115/001 | SINAPI | LANÇAMENTO 8 - B2 | UND | 1.00 | 15,264,00 |
| 100 | 74254/002 | SINAPI | LANÇAMENTO 9 - B2 | UND | 1.00 | 15,264,00 |
| 101 | 73406 | SINAPI | LANÇAMENTO 10 - A2 | UND | 1.00 | 32,998,48 |
| 102 | 74138/003 | SINAPI | LANÇAMENTO 11 - B2 | UND | 1.00 | 15,264,00 |
| | | SUBTOTAL | 530,473.34 | | | |
| | | BDI | 0.00% | | | |
| | | TOTAL DOS SERVIÇOS | 530,473.34 | | | |
| GERENCIAMENTO DA OBRA | | | | | | |
| Item | Código | Fonte | | Un. | Quantidade | Custo unit. |
| 123 | 90778 | SINAPI | ENGENHEIRO CIVIL DE OBRA PLENO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES | h | 360.00 | 85.84 |
| 124 | 90780 | SINAPI | MESTRE DE OBRAS COM ENCARGOS COMPLEMENTARES | h | 360.00 | 30.51 |
| 125 | 90766 | SINAPI | ALMOXARIFE COM ENCARGOS COMPLEMENTARES | h | 360.00 | 22.22 |
| 126 | 90781 | SINAPI | TOPOGRAFO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES | h | 360.00 | 16.64 |
| 127 | 88253 | SINAPI | AUXILIAR DE TOPOGRAFO COM ENCARGOS COMPLEMENTARES | h | 360.00 | 14.41 |
| | | SUBTOTAL | 61,063.20 | | | |
| | | BDI | 0.00% | | | |
| PESO DAS TUBULAÇÕES DE CONCRETO - 400MM (265KG); 600MM (480KG); 800MM (880KG); 1000MM (1430KG); 1200MM (1640KG); 1500MM; (2600KG) | | TOTAL DOS SERVIÇOS | 61,063.20 | | | |
| | | | | | | |
| | | TOTAL DOS SERVIÇOS | 1,645,423.76 | | | |
| TOTAL GERAL | | | | | | |

ANEXO 3 – CRONOGRAMA FÍSICO DA OBRA

Obs: o cronograma financeiro da obra deverá ser desenvolvido pelo Condomínio, de acordo, com a capacidade de pagamento da obra. Nesse projeto será apresentado apenas uma sugestão para o cronograma físico financeiro, ficando o condomínio livre para adaptações ao cronograma.

*Os valores descritos no cronograma Físico – Financeiro **não** estão contemplados com BDI.*

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|



CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL - ETAPA A
SISTEMA DE DRENAGEM PLUVIAL
JARDIM BOTANICO - DF

MICRODRENAGEM

Setembro/2018

CRONOGRAMA FÍSICO/FINANCEIRO

| DRN | Mês 1 | Mês 2 | Mês 3 | Total (R\$) |
|---|-------------------|-------------------|-------------------|---------------------|
| SERVIÇOS PRELIMINARES E | 80.0% | 20.0% | 0.0% | 100.0% |
| | 296,105.61 | 74,026.40 | - | 370,132.01 |
| MICRODRENAGEM | 50.0% | 30.0% | 20.0% | 100.0% |
| | 219,199.96 | 131,519.97 | 87,679.98 | 438,399.91 |
| RECUPERAÇÃO ASFALTICA | 5.0% | 50.0% | 45.0% | 100.0% |
| | 12,267.77 | 122,677.65 | 110,409.89 | 245,355.30 |
| LANÇAMENTO DE ÁGUA PLUVIAL - DISSIPADORES | 20.0% | 50.0% | 30.0% | 100.0% |
| | 106,094.67 | 265,236.67 | 159,142.00 | 530,473.34 |
| GERENCIAMENTO DA OBRA | 35.0% | 35.0% | 30.0% | 100.0% |
| | 21,372.12 | 21,372.12 | 18,318.96 | 61,063.20 |
| TOTAL (R\$) | 655,040.12 | 614,832.82 | 375,550.83 | 1,645,423.76 |
| TOTAL MENSAL (R\$) | 655,040.12 | 614,832.82 | 375,550.83 | 1,645,423.76 |
| SEM BDI | | | | |
| TOTAL ACUMULADO (R\$) | 655,040.12 | 614,832.82 | 375,550.83 | |
| % de desembolso mensal | 39.8% | 37.4% | 22.8% | 100.0% |



Projeto de Manejo de Águas Pluviais

ANEXO 4 – ENSAIOS GEOTECNICOS

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

CLIENTE: Condomínio Privê Morada Sul – Etapa A.
OBRA: Condomínio Privê Morada Sul – Etapa A – Lago Sul - DF
ASSUNTO: Sondagem de simples reconhecimento – SPT
REFERÊNCIA: 174/2018

RELATÓRIO

Segue o resultado da sondagem de reconhecimento executada na obra em epígrafe.

■ Serviços Executados:

Foram realizados 3 (três) furos de sondagem à percussão (SP-1 a SP3) por solicitação do cliente, totalizando 6,56 metros perfurados.

■ Metodologia Utilizada:

As perfurações, quando necessárias, foram realizadas com circulação d'água e protegidas por tubos de revestimento, cujo diâmetro nominal interno é 2.1/2".

A cada metro de perfuração, são recolhidas amostras dos solos por meio do amostrador-padrão - diâmetro interno de 1.3/8" e diâmetro externo de 2".

Simultaneamente à coleta das amostras, são medidas as resistências à penetração do amostrador-padrão, que correspondem ao número de golpes necessários para um peso de 65 kgf cravar os 45 cm do amostrador.

O número de golpes necessários à cravação dos 30 cm finais fornece a indicação da compacidade dos solos arenosos e a consistência dos argilosos.

Nas sondagens em que o lençol freático é atingido, efetua-se a medição do nível d'água após 24 horas da sua ocorrência, permitindo a sua estabilização.

■ Apresentação:

Coluna 1: Gráfico de resistência à penetração do amostrador. Linha cheia corresponde aos 30 cm finais e linha tracejada aos 30 cm iniciais.

Coluna 2: Números representativos dos índices de resistência à penetração para os 30 cm iniciais do amostrador, ou outro comprimento indicado.

Coluna 3: Números representativos dos índices de resistência à penetração para os 30 cm finais do amostrador, ou outro comprimento indicado.

Coluna 4: Cota da boca do furo e do nível d'água em relação à Referência de Nível (RN) adotada, que encontra-se marcada na planta de situação.

Coluna 5: Representação da técnica utilizada para avanço da penetração.

Coluna 6: Representação gráfica das camadas existentes.

Coluna 7: Profundidade das diversas camadas.

Coluna 8: Classificação tátil-visual das camadas atravessadas.



- Padrão de classificação tátil-visual utilizada:

| DENOMINAÇÃO | ARGILA | SILTE | AREIA |
|----------------|------------|-----------|-----------|
| Argila | 50 a 100 % | 0 a 50% | 0 a 50% |
| Silte | 0 a 20% | 80 a 100% | 0 a 20% |
| Areia | 0 a 10% | 0 a 20% | 80 a 100% |
| Argila-siltosa | 30 a 50% | 20 a 70% | 0 a 30% |
| Argila-arenosa | 30 a 50% | 0 a 40% | 30 a 70% |
| Silte-argiloso | 20 a 30% | 40 a 80% | 0 a 30% |
| Silte-arenoso | 0 a 20% | 40 a 70% | 0 a 40% |
| Areia-argilosa | 20 a 30% | 0 a 40% | 40 a 80% |
| Areia-siltosa | 0 a 20% | 0 a 50% | 50 a 80% |

- Penetrações fracionárias:

Frequentemente ocorrem marcações fracionárias, indicando penetrações diferentes de 45 cm, ou penetrações parciais. Os exemplos abaixo descrevem algumas possíveis marcações com os seus respectivos significados.

| REPRESENTAÇÃO | SIGNIFICADO |
|--|--|
| $\frac{1}{30} \frac{1}{15}$ | Quando com apenas dois golpes ocorreu a penetração dos 45cm do amostrador. |
| $\frac{3}{17} \frac{4}{14} \frac{5}{15}$ | Quando não ocorre a penetração exata dos 45cm. |
| $\frac{17}{15} \frac{41}{05}$ | Quando ocorrer o descrito na letra "a" do item 6.3.12 da NBR 6484; penetração é interrompida antes dos 45cm quando um dos segmentos ultrapassar 30 golpes. No exemplo, ocorreu no segundo segmento. |
| $\frac{35}{15}$ | Quando ocorrer o descrito na letra "a" do item 6.3.12 da NBR 6484; penetração é interrompida antes dos 45cm quando um dos segmentos ultrapassar 30 golpes. No exemplo, ocorreu no primeiro segmento. |
| $\frac{35}{03}$ | Quando ocorrer o descrito na letra "a" do item 6.3.12 da NBR 6484; penetração é interrompida antes dos 45cm quando um dos segmentos ultrapassar 30 golpes. No exemplo, ocorreu no primeiro segmento. |

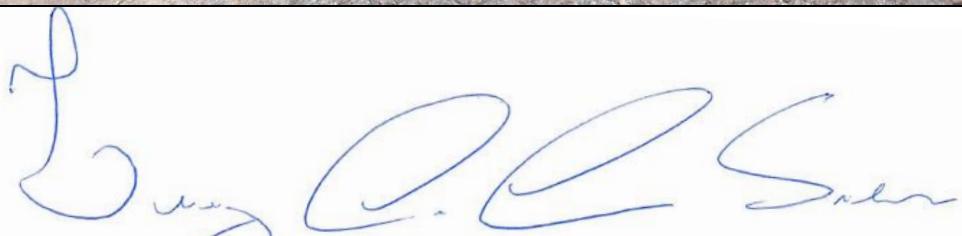
- Norma utilizada:

Utilizou-se para a realização deste laudo a NBR 6484:2001 – Solo – Sondagens de simples reconhecimento com SPT – Método de ensaio e suas correlatas.

Fotos da Sondagem:



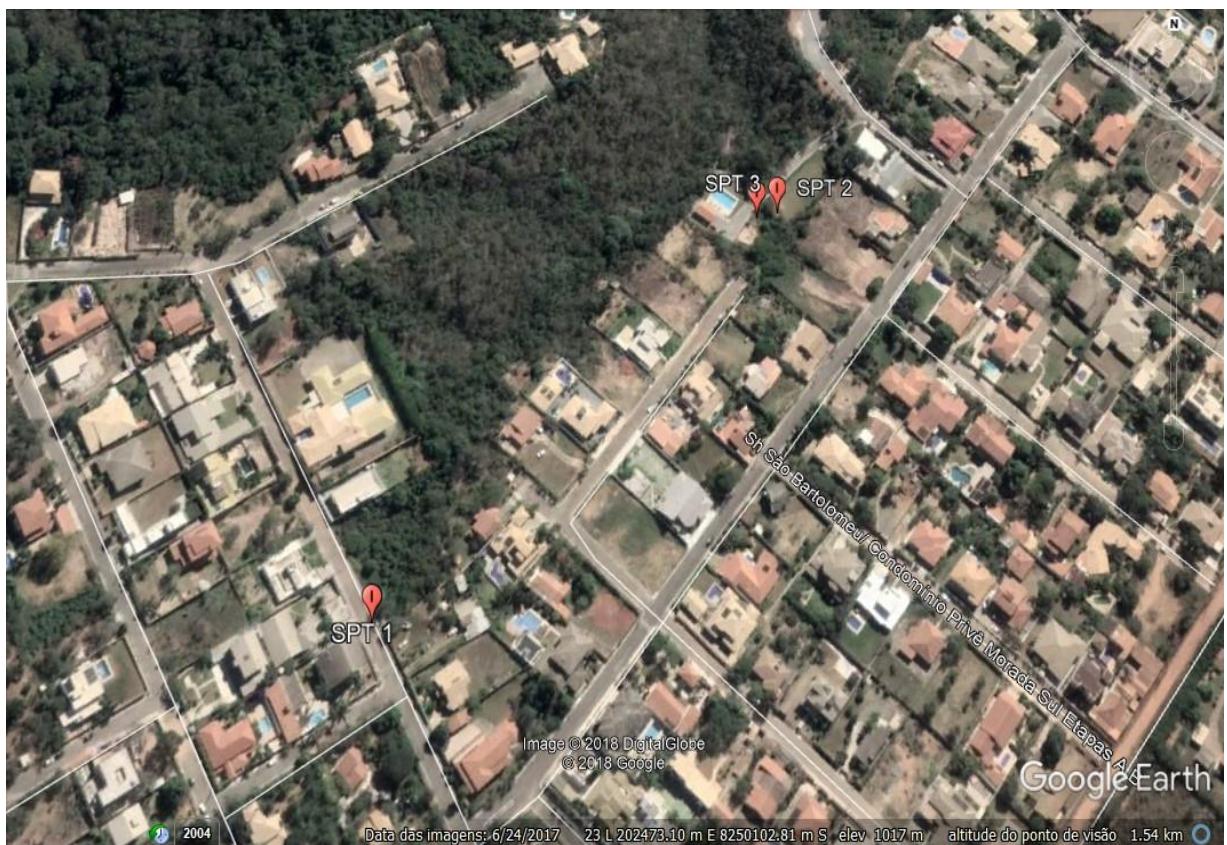
A handwritten signature in blue ink, appearing to read "Lccy".

A handwritten signature in blue ink, appearing to read "Luiz Carlos Cerqueira Silva".

Luiz Carlos Cerqueira Silva – CREA 13844/D - DF

Brasília, 16 de Setembro de 2018.

Croqui das sondagens:



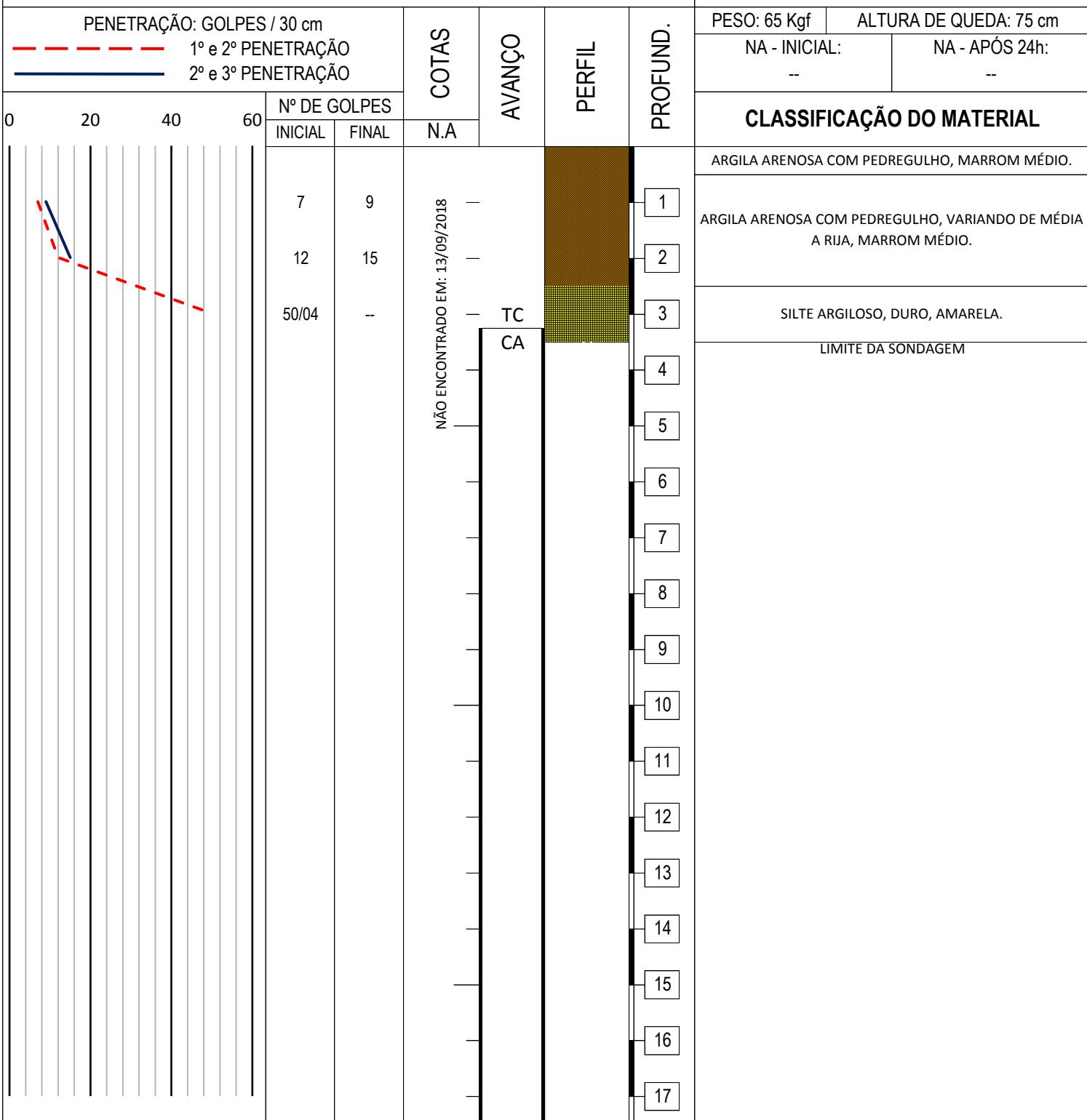
SONDAGEM Nº SP-01

REVESTIMENTO: Ø2.1/2"

PROF: -3,10 m

15°48'39.50"S 47°46'43.14"O

AMOSTRADOR: Øint=1.3/6" Øext=2"



MÉTODO DE AVANÇO:

TC - TRADO CONCHA TH-TRADO HELICOIDAL CA-CIRCULAÇÃO DE ÁGUA

CLIENTE:

Condomínio Privê Morada Sul – Etapa A

OBRA: Condomínio Privê Morada Sul – Etapa A – Lago Sul - DF

R.T: LUIZ CARLOS CERQUEIRA SILVA - CREA 13844/D - DF

DATA:
13/09/2018

REF. Nº:
174 - 2018

FOLHA Nº:
01/01

ESCALA:
1:100

InvestGEO
SONDAGENS & FUNDAÇÕES

Endereço: QNN 09 CONJUNTO: E LOTE: 31
Ceilândia - DF, CEP: 71215-095
Tel: 61 3546 5629 www.investgeo.com.br

SONDAGEM Nº SP-02

15°48'33.20"S 47°46'36.84"O

REVESTIMENTO: Ø2.1/2"

PROF: -2,90 m

AMOSTRADOR: Øint=1.3/6" Øext=2"

PENETRAÇÃO: GOLPES / 30 cm

1º e 2º PENETRAÇÃO

2º e 3º PENETRAÇÃO

COTAS

AVANÇO

PERFIL

PROFUND.

PESO: 65 Kgf

ALTURA DE QUEDA: 75 cm

NA - INICIAL:

NA - APÓS 24h:

CLASSIFICAÇÃO DO MATERIAL

ARGILA POUCO ARENOSA COM PEDREGULHO, VERMELHA.

ARGILA POUCO ARENOSA COM PEDREGULHO, MOLE, VERMELHA.

ARGILA SILTOSA POUCO ARENOSA, MOLE, AMARELA.

LIMITE DA SONDAGEM

| Nº DE GOLPES | | | |
|--------------|-------|------|---|
| INICIAL | FINAL | N.A. | |
| 0 | 2 | 4 | 6 |

4
3

NÃO ENCONTRADO EM: 13/09/2018

TC

CA

- 1
- 2
- 3
- 4
- 5
- 6
- 7
- 8
- 9
- 10
- 11
- 12
- 13
- 14
- 15
- 16
- 17

OBSERVAÇÕES: IMPENETRÁVEL AO AVANÇO DO TRADO EM -2,90m. MATACÃO OU ROCHA.

NÍVEL D'ÁGUA

ENSAIO DE LAVAGEM POR TEMPO EM IMPENETRÁVEL

| DATA: | HORA: | PROFOUNDIDADE: | INTERVALO | PROFUNDIDADES | AVANÇO |
|-------|-------|----------------|-------------|---------------|---------|
| | | | 00 A 10 min | --- A --- m | --,-- m |
| | | | 10 A 20 min | --- A --- m | --,-- m |
| | | | 20 A 30 min | --- A --- m | --,-- m |

MÉTODO DE AVANÇO:

TC - TRADO CONCHA TH-TRADO HELICOIDAL CA-CIRCULAÇÃO DE ÁGUA

DATA:

13/09/2018

CLIENTE:

Condomínio Privê Morada Sul – Etapa A

REF. N°:

174 - 2018

OBRA: Condomínio Privê Morada Sul – Etapa A – Lago Sul - DF

FOLHA N°:

01/01

R.T: LUIZ CARLOS CERQUEIRA SILVA - CREA 13844/D - DF

ESCALA:

1:100

InvestGEO
SONDAGENS & FUNDAÇÕES

Endereço: QNN 09 CONJUNTO: E LOTE: 31

Ceilândia - DF, CEP: 71215-095

Tel: 61 3546 5629 www.investgeo.com.br

SONDAGEM Nº SP-03

REVESTIMENTO: Ø2.1/2"

PROF: -0,56 m

15°48'33.11"S 47°46'36.47"O

AMOSTRADOR: Øint=1.3/6" Øext=2"

PENETRAÇÃO: GOLPES / 30 cm

1º e 2º PENETRAÇÃO

2º e 3º PENETRAÇÃO

COTAS

AVANÇO

PERFIL

PROFUND.

PESO: 65 Kgf

ALTURA DE QUEDA: 75 cm

NA - INICIAL:

NA - APÓS 24h:

CLASSIFICAÇÃO DO MATERIAL

ARGILA ARENOSA COM PEDREGULHO, MARROM MÉDIO.

LIMITE DA SONDAÇÃO

| | | | | |
|---------|-----|---|-----|--------------|
| 0 | 0,5 | 1 | 1,5 | Nº DE GOLPES |
| INICIAL | | | | N.A. |

NÃO ENCONTRADO EM: 13/09/2018

TC
CA



- 1
- 2
- 3
- 4
- 5
- 6
- 7
- 8
- 9
- 10
- 11
- 12
- 13
- 14
- 15
- 16
- 17

OBSERVAÇÕES: IMPENETRÁVEL AO AVANÇO DO TRADO EM -0,56m. MATACÃO OU ROCHA.

NÍVEL D'ÁGUA

ENSAIO DE LAVAGEM POR TEMPO EM IMPENETRÁVEL

| DATA: | HORA: | PROFOUNDIDADE: | INTERVALO | PROFOUNDADES | AVANÇO |
|-------|-------|----------------|-------------|--------------|---------|
| | | | 00 A 10 min | --- A --- m | --,-- m |
| | | | 10 A 20 min | --- A --- m | --,-- m |
| | | | 20 A 30 min | --- A --- m | --,-- m |

MÉTODO DE AVANÇO:

TC - TRADO CONCHA TH-TRADO HELICOIDAL CA-CIRCULAÇÃO DE ÁGUA

DATA:

13/09/2018

CLIENTE:

Condomínio Privê Morada Sul – Etapa A

REF. Nº:

174 - 2018

OBRA: Condomínio Privê Morada Sul – Etapa A – Lago Sul - DF

FOLHA Nº:

01/01

R.T: LUIZ CARLOS CERQUEIRA SILVA - CREA 13844/D - DF

ESCALA:

1:100

InvestGEO
SONDAGENS & FUNDAÇÕES

Endereço: QNN 09 CONJUNTO: E LOTE: 31

Ceilândia - DF, CEP: 71215-095

Tel: 61 3546 5629 www.investgeo.com.br

ANEXO 5 – DESENHOS TÉCNICOS

- 01 – Planta Cadastral da Topografia Implantada;
- 02 – Planta Geral;
- 03 – Plantas Geral de Área de Contribuição;
- 04 – 09 Plantas Parciais do Projeto de Drenagem;
- 10 – Planta do Reservatório;
- 10 – Lançamento 01;
- 11 – Lançamento 02;
- 12 – Lançamento 03;
- 13 – Lançamento 04;
- 14 – Lançamento 05;
- 15 – Lançamento 06;
- 16 – Lançamento 07;
- 17 – Lançamento 08;
- 18 – Lançamento 09;
- 19 – Lançamento 10;
- 20 – Lançamento 11;
- 21 – Detalhe dos Poços de Visita de até 600mm;
- 22 – Detalhe dos Poços de Visita de 800mm;
- 23 – Detalhe dos Poços de Visita de 1000mm;
- 24 – Detalhe dos Poços de Visita de 1200mm;
- 25 – Detalhe dos Poços de Visita de 1500mm;

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÉ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|

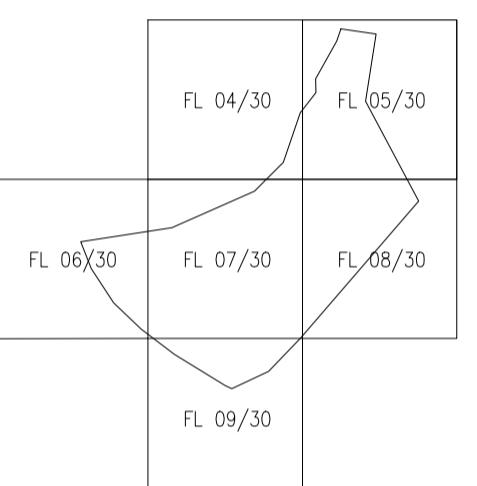
Projeto de Manejo de Águas Pluviais

- 26 – Planta Geral de Dissipadores;
- 27 – Estrutura dos Dissipadores;
- 28 – Estrutura dos Dissipadores;
- 29 – Estrutura Esquemática da Boca de Lobo Simples;
- 30 – Estrutura Esquemática da Boca de Lobo de Qualidade.

| | | | |
|------------------|--|--|--------------------------|
| GETAF PROJETO | PRIVÊ MORADA SUL – ETAPA A SUPERVISÃO | Aprovação do Órgão Responsável Drenagem Pluvial | Rev. 00 Setembro/2018 |
|------------------|--|--|--------------------------|



ARTICULAÇÃO DAS FOLHAS



NOTAS TÉCNICAS:

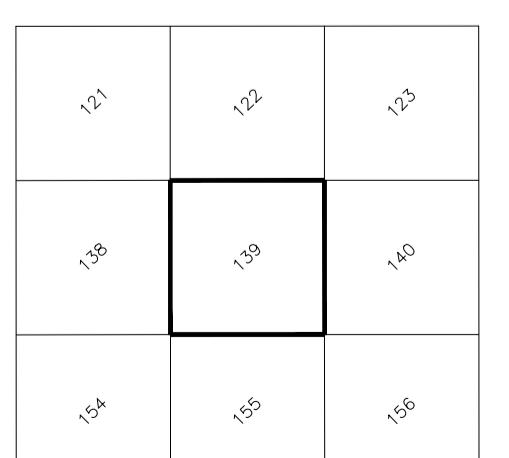
- 1-Projeção Universal Transversa de Mercator – UTM.
- 2-Datum Horizontal: SIRGAS 2000

NOVACAP - Companhia Urbanizadora da Nova Capital do Brasil RT: Thales Thiago Sousa Silva

CREA-DF: 22.706 D/DF

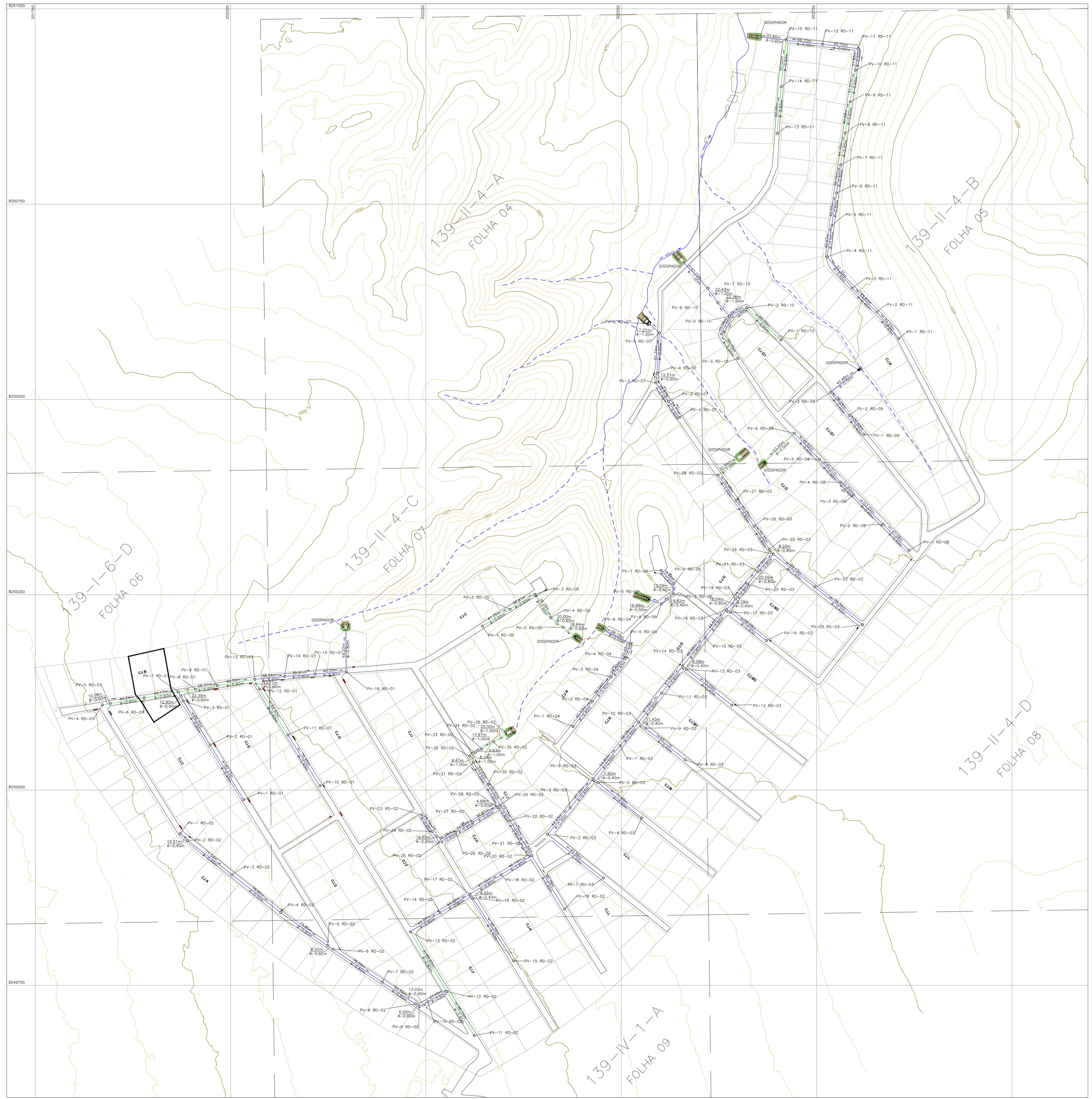
LEVANTAMENTO CADASTRAL

| PLANTA GERAL | FOLHA: 01/30 | ESCALA: 1:2500 | DATA: SETEMBRO/2018 | Ver INF-RP (INF - 06/09) |
|---------------------------|---------------------------|--|---|--------------------------|
| PROJETO: Thales Thiago | CÁLCULO: Thales Thiago | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP Diretor ou assessor / CAB | REVISÃO: Secretário ou coordenador / COURB | |

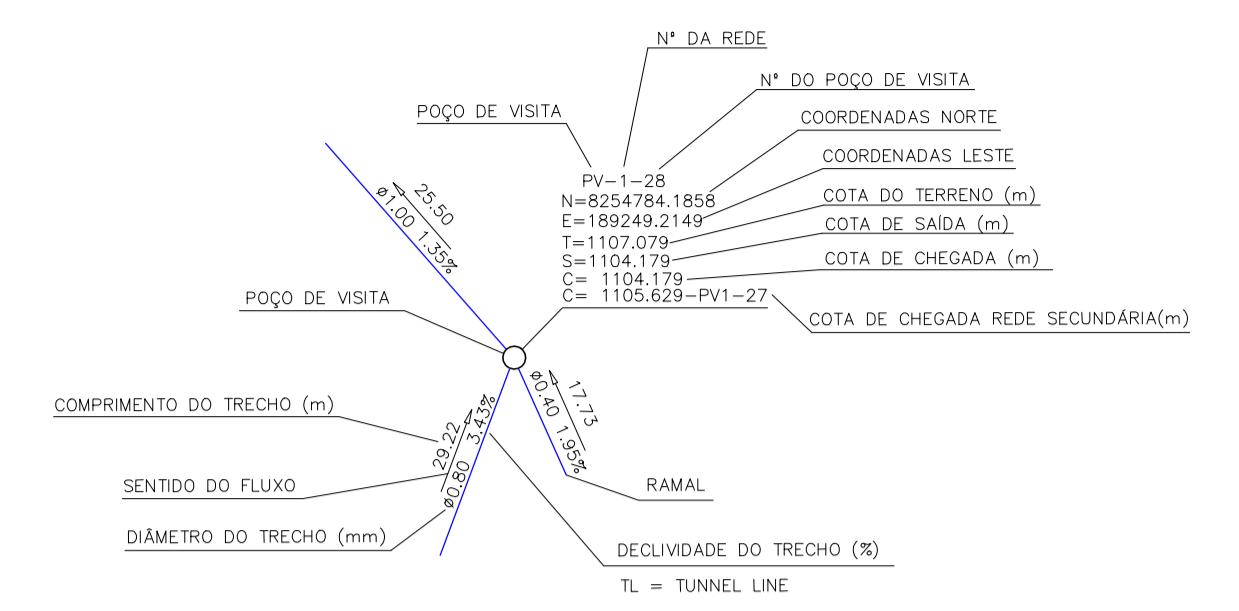


RA I - BRASÍLIA

Kr = 1.0005372



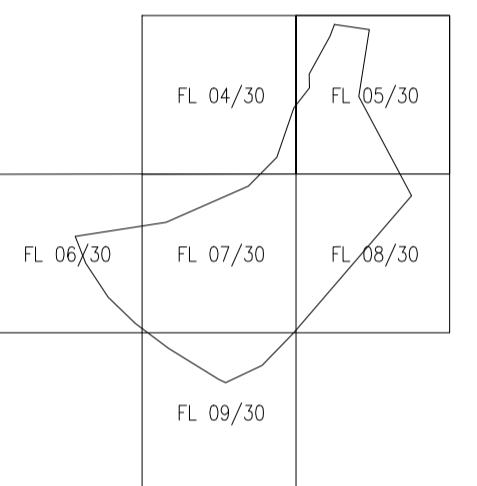
CONVENÇÕES



Legend:

- REDE EXISTENTE
- REDE PROJETADA
- VIAS
- CURVA MESTRA
- CURVA INTERMEDIÁRIA

ARTICULAÇÃO DAS FOLHAS



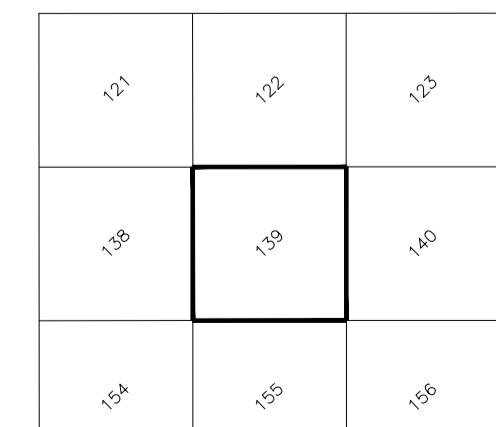
NOTAS:

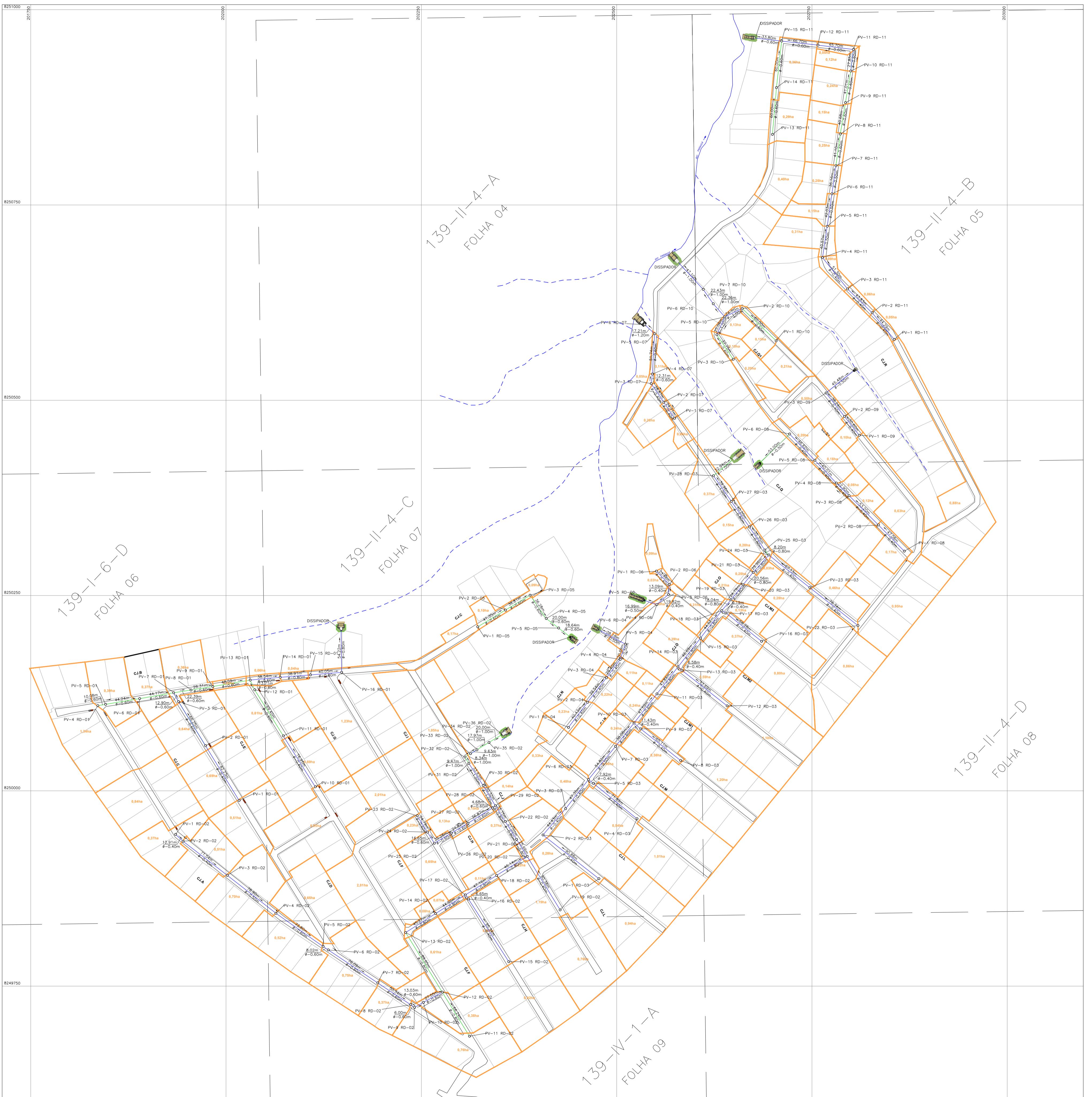
- Os Pogos de Visitas e Bocas de Lobo e Dissipador deverão ser executados segundo os padrões da Novacap.
- Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (simples e dupla) ao PV serão de DN 400mm.
- Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (trípla) ao PV serão de DN 500mm.
- As empresas que possuem dutos ou equipamentos no local da obra, deverão ser comunicados quando da execução dos serviços nos trechos em questão.
- A execução destes segmentos deverá ter acompanhamento por Mônitos das concessionárias responsáveis pelas interferências nestes locais, deverão ser tomados cuidados especiais a fim de não danificar os dispositivos existentes.

NOTAS TÉCNICAS:

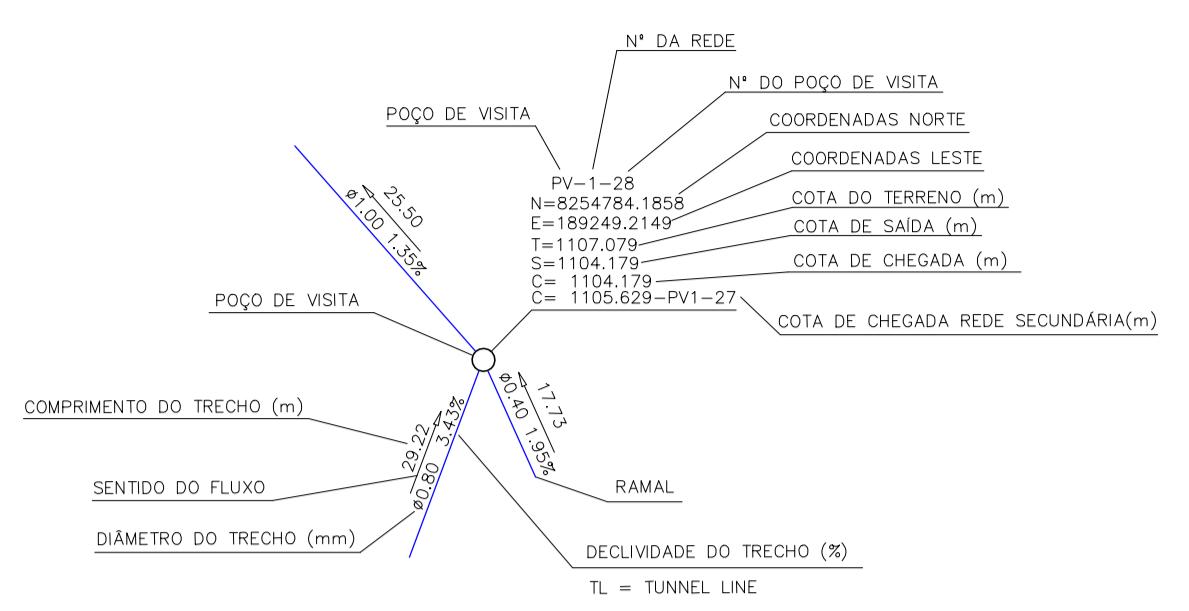
- Projeção Universal Transversa de Mercator – UTM.
- Datum Horizontal: SIRGAS 2000

| | | |
|--|------------------------|--|
| NOVACAP - Companhia Urbanizadora da Nova Capital do Brasil | | RT: Thales Thiago Sousa Silva |
| | | CREA-DF: 22.706 DDF |
| PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM | | |
| INF-006/09 | | RA I - BRASÍLIA CONDÔMINIO PRIVE MORADA SUL |
| PLANTA GERAL | FOLHA: 02/30 | ESCALA: 1:2500 |
| PROJETO: Thales Thiago | CÁLCULO: Thales Thiago | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP |
| | | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP |
| | | APROVO: Secretário ou coordenador / COURB |

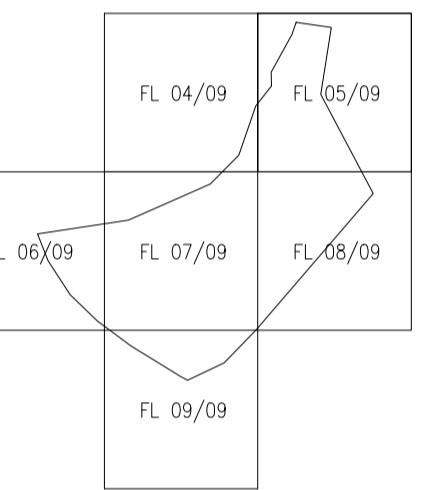




CONVENÇÕES



ARTICULAÇÃO DAS FOLHAS



NOTAS:

- Os Poços de Visitas e Bocas de Lobo e Dissipador deverão ser executados segundo os padrões do Novacap.
- Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (simples e dupla) ao PV serão de DN 400mm. Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (trípla) ao PV serão de DN 500mm.
- As empresas que possuem dutos ou equipamentos no local da obra, deverão ser comunicadas quando da execução dos serviços nos trechos em questão.
- A execução destes segmentos deverá ter acompanhamento por técnicos das concessionárias responsáveis pelas interferências nestes locais, deverão ser tomados cuidados especiais a fim de não danificar os dispositivos existentes.

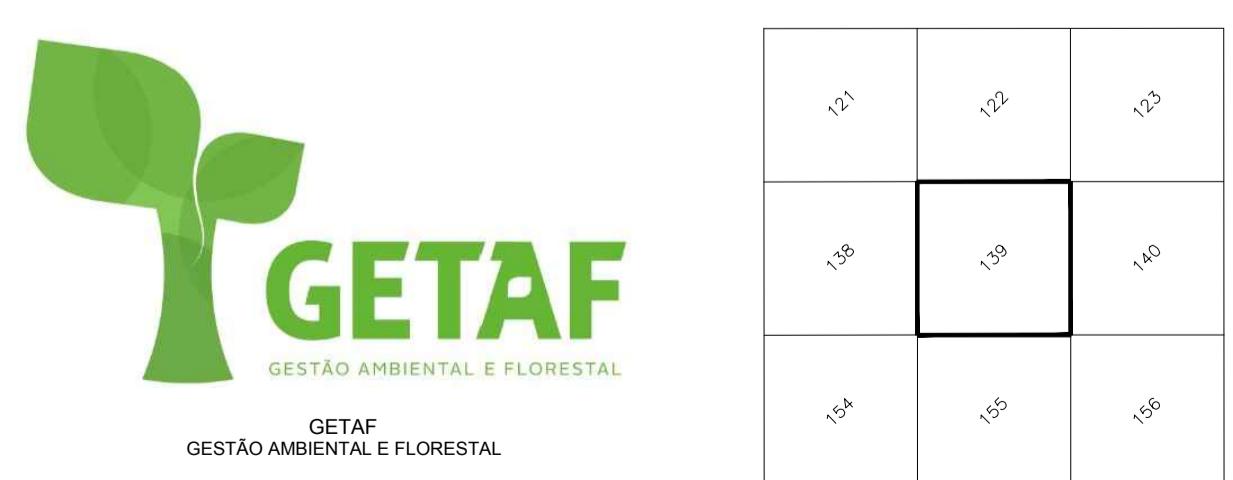
NOTAS TÉCNICAS:

- Projeção Universal Transverso de Mercator – UTM.
- Detum Horizontal: SIRGAS 2000

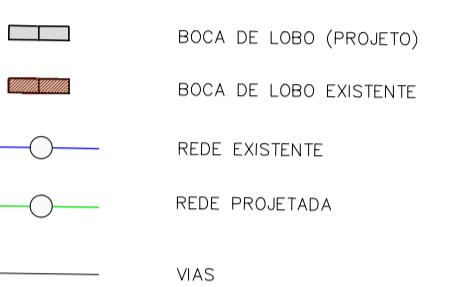
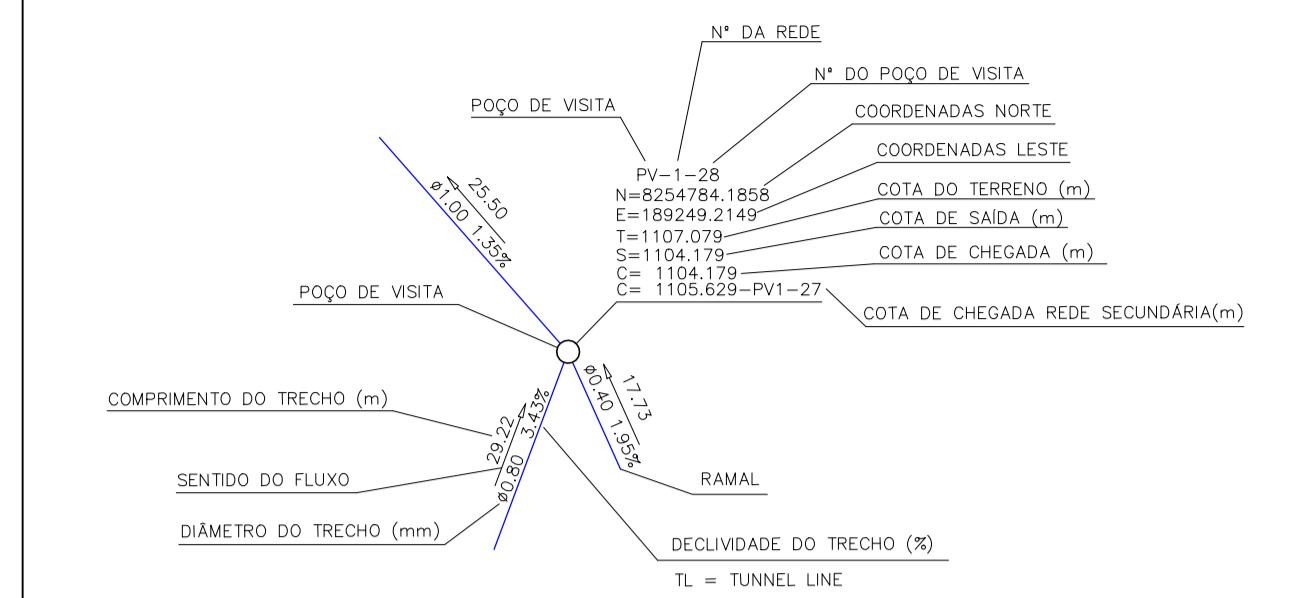
NOVACAP - Companhia Urbanizadora da Nova Capital do Brasil Thales Thiago Sousa Silva CREA-DF: 22.706 D/DF

PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM

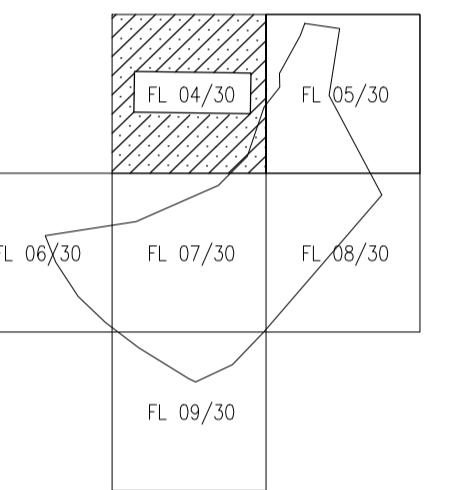
| INF- | | RA I - BRASÍLIA CONDOMÍNIO PRIVE MORADA SUL ÁREA DE CONTRIBUIÇÃO | ESCALA: 1:2500 | DATA: SETEMBRO/2018 | Ver INF-RP (INF - XX/XX) |
|--------------|--------------|--|------------------------|---|---|
| PLANTA GERAL | FOLHA: 03/09 | PROJETO: Thales Thiago | CALCULO: Thales Thiago | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP Rev.: Thales Thiago | APROVADO: Director ou assessor / CAP Aprov.: Thales Thiago |



CONVENÇÕES



ARTICULAÇÃO DAS FOLHAS



NOTAS:

- Os Poços de Visitas e Bocas de Lobo e Dissipador deverão ser executados segundo os padrões do Novacap.
- Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (simples e dupla) ao PV serão de DN 400mm. Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (trípla) ao PV serão de DN 500mm.
- As empresas que possuem dutos ou equipamentos no local da obra, deverão ser comunicadas quando da execução dos serviços nos trechos em questão.
- A execução destes segmentos deverá ter acompanhamento por técnicos das concessionárias responsáveis pelas interferências nestes locais, deverão ser tomados cuidados especiais a fim de não danificar os dispositivos existentes.

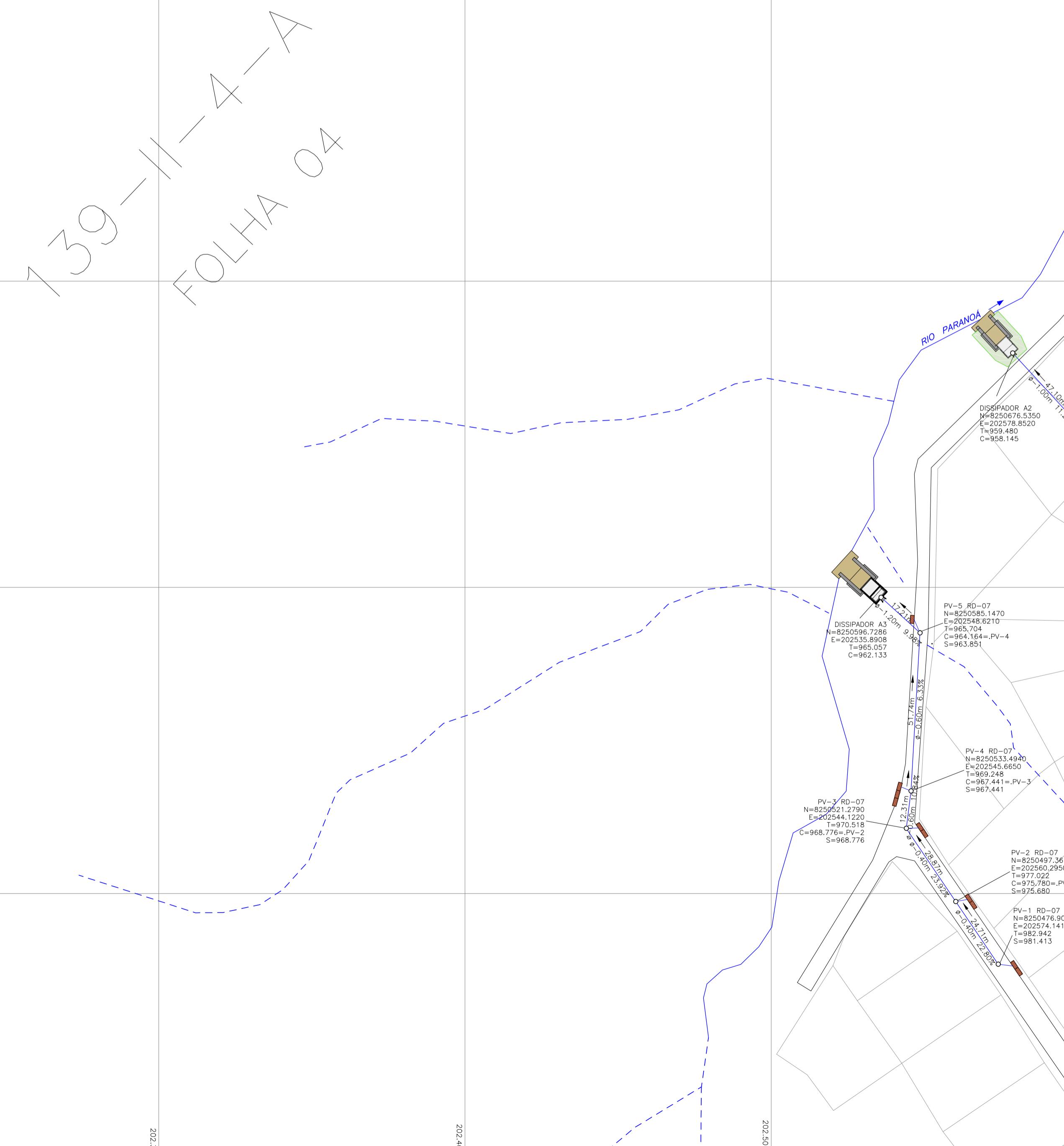
NOTAS TÉCNICAS:

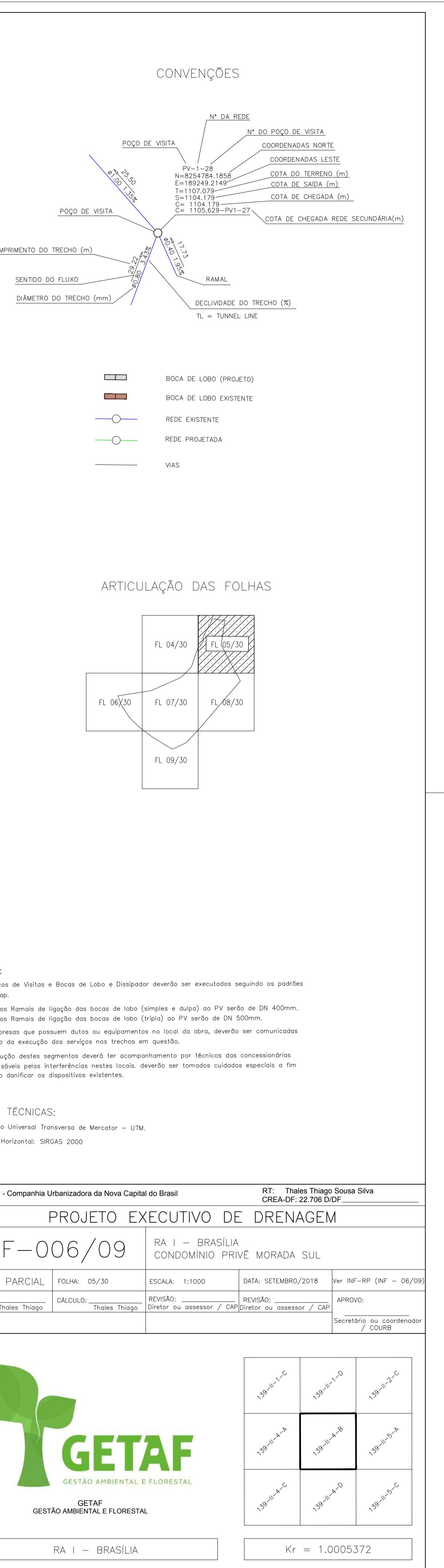
- Projeção Universal Transversa de Mercator – UTM.
- Datum Horizontal: SIRGAS 2000

| NOVACAP - Companhia Urbanizadora da Nova Capital do Brasil | | RT - Thales Thiago Souza Silva |
|--|------------------------|---|
| PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM | | CREA-DF: 22.706 DJDF |
| INF-006/09 | | RA I - BRASÍLIA CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL |
| PLANTA PARCIAL | FOLHA: 04/30 | ESCALA: 1:1000 |
| PROJETO: | CALCULO: Thales Thiago | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP |
| | | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP |
| | | APROVO: Secretário ou coordenador / COURB |

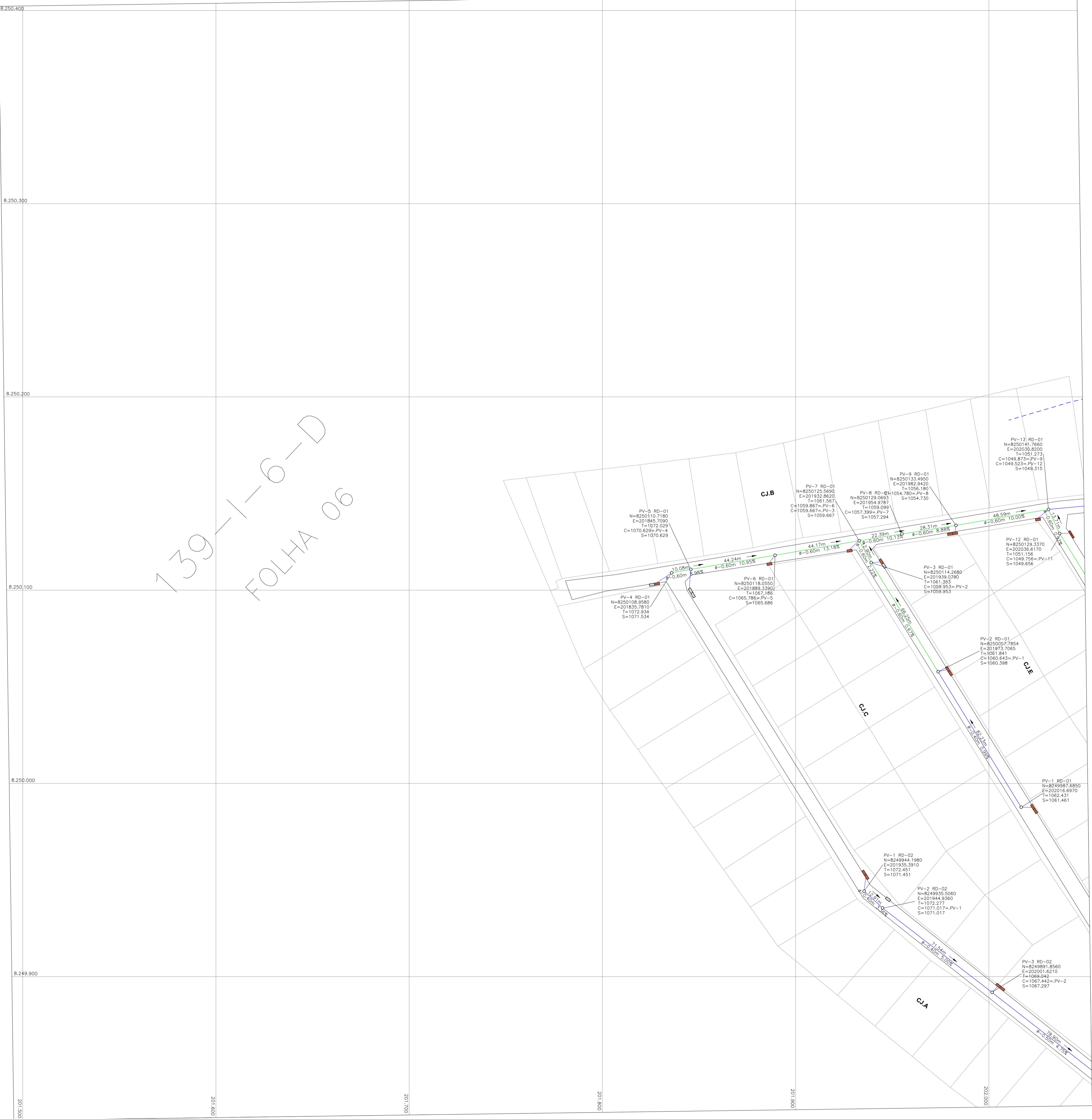


739-// A
FOLHA 04

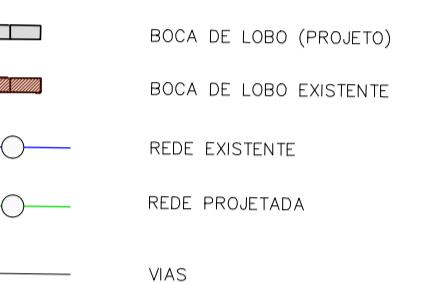
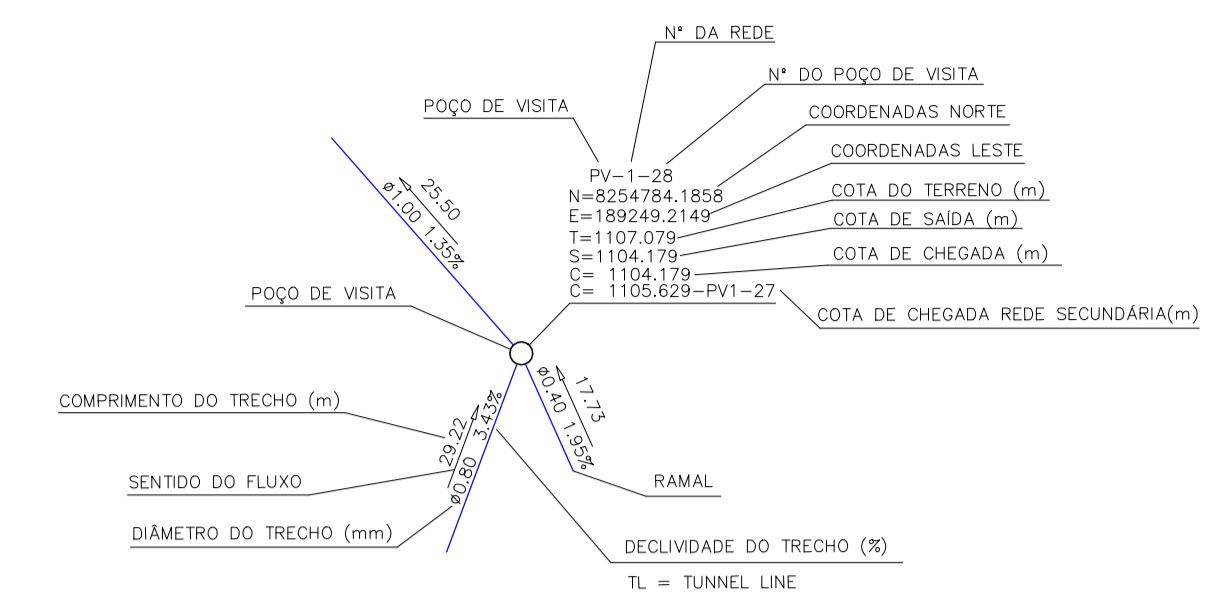




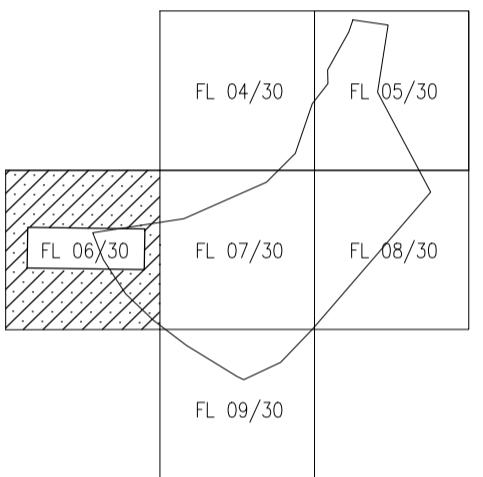
139-
FOLHA 06



CONVENÇÕES



ARTICULAÇÃO DAS FOLHAS



NOTAS:

1-Os Poços de Visitas e Bocas de Lobo e Dissipador deverão ser executados segundo os padrões da Novacap.

2-Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (simples e dupla) ao PV serão de DN 400mm.

Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (trípla) ao PV serão de DN 500mm.

3-Aos empresas que possuem dutos ou equipamentos no local da obra, deverão ser comunicados

quando da execução dos serviços nos trechos em questão.

4-A execução destes segmentos deverá ter acompanhamento por técnicos das concessionárias responsáveis pelas interferências nestes locais. deverão ser tomados cuidados especiais a fim de não danificar os dispositivos existentes.

NOTAS TÉCNICAS:

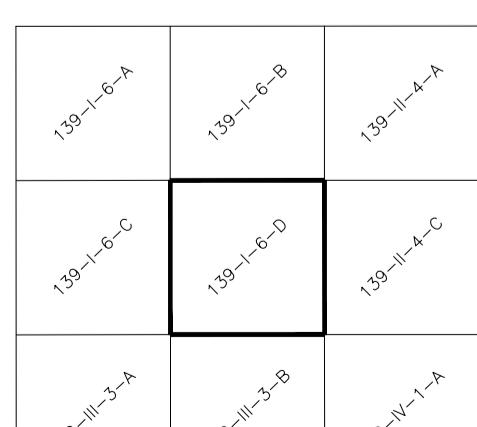
1-Projeção Universal Transversa de Mercator – UTM.

2-Datum Horizontal: SIRGAS 2000

RT: Thales Thiago Sousa Silva
CREA-DF: 22.706 DDF

PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM

| | | |
|------------------------|--|---|
| INF-006/09 | RA I - BRASÍLIA CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL | |
| PLANTA PARCIAL | FOLHA: 06/30 | ESCALA: 1:1000 |
| PROJETO: Thales Thiago | CÁLCULO: Thales Thiago | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP APROVO: Secretário ou coordenador / COURB |

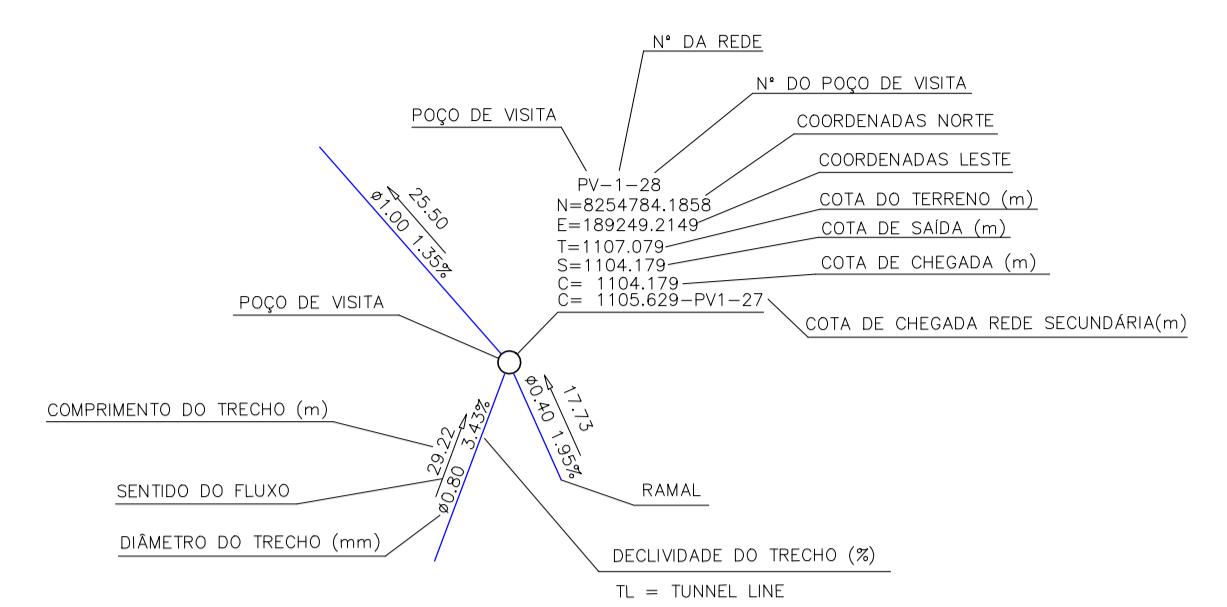


RA I - BRASÍLIA

Kr = 1.0005372



CONVENÇÕES



BOCA DE LOBO (PROJETO)

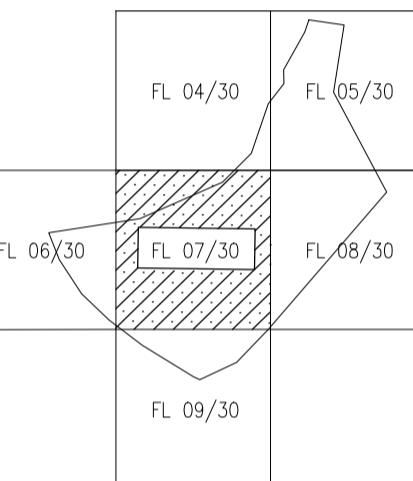
BOCA DE LOBO EXISTENTE

REDE EXISTENTE

REDE PROJETADA

VIAS

ARTICULAÇÃO DAS FOLHAS



NOTAS:

1-Os Poços de Visitas e Bocas de Lobo e Dissipador deverão ser executados segundo os padrões da Novacap.

2-Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (simples e dupla) ao PV serão de DN 400mm. Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (tríplo) ao PV serão de DN 500mm.

3-A empresas que possuem dutos ou equipamentos no local da obra, deverão ser comunicadas quando do execução dos serviços nos trechos em questão.

4-A execução destes segmentos deverá ter acompanhamento por técnicos das concessionárias responsáveis pelas interferências nestes locais. deverão ser tomados cuidados especiais a fim de não danificar os dispositivos existentes.

NOTAS TÉCNICAS:

- 1-Projeto Universal Transversa de Mercator – UTM.
- 2-Datum Horizontal: SIRGAS 2000

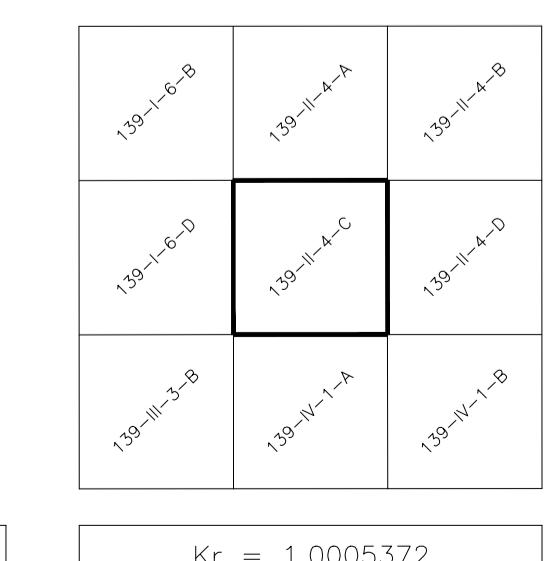
NOVACAP - Companhia Urbanizadora da Nova Capital do Brasil RT: Thales Thiago Sousa Silva
CREA-DF: 22.706 DDF

PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM

INF-006/09

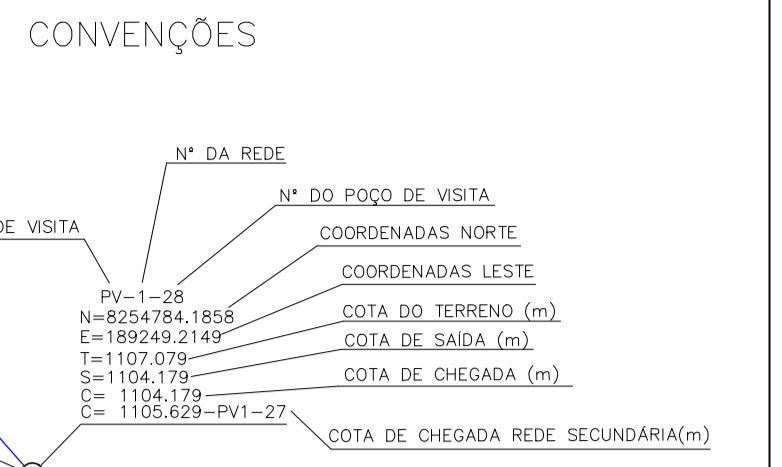
RA I - BRASÍLIA
CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL

| PLANTA PARCIAL | FOLHA: 07/30 | ESCALA: 1:1000 | DATA: SETEMBRO/2018 | Ver INF-RP (INF - 06/09) |
|------------------------|------------------------|------------------------------------|------------------------------------|--|
| PROJETO: Thales Thiago | CÁLCULO: Thales Thiago | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAB | APROVO: Secretário / coordenador / COURB |



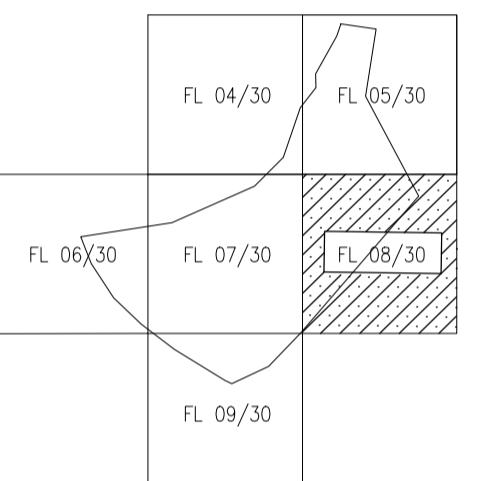
RA I - BRASÍLIA

Kr = 1.0005372



BOCA DE LOBO (PROJETO)
BOCA DE LOBO EXISTENTE
REDE EXISTENTE
REDE PROJETADA
VIAS

ARTICULAÇÃO DAS FOLHAS

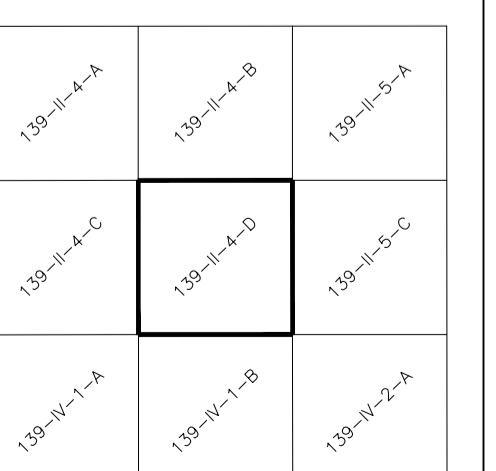


- NOTAS:**
- 1-Os Poços de Visitas e Bocas de Lobo e Dissipador deverão ser executados segundo os padrões da Novacap.
 - 2-Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (simples e dupla) ao PV serão de DN 400mm. Todos os Ramais de ligação das bocas de lobo (trípla) ao PV serão de DN 500mm.
 - 3-As empresas que possuem dutos ou equipamentos no local da obra, deverão ser comunicados quando da execução dos serviços nos trechos em questão.
 - 4-A execução destes segmentos deverá ter acompanhamento por técnicos das concessionárias responsáveis pelas interferências nestes locais. deverão ser tomados cuidados especiais a fim de não danificar os dispositivos existentes.

NOTAS TÉCNICAS:

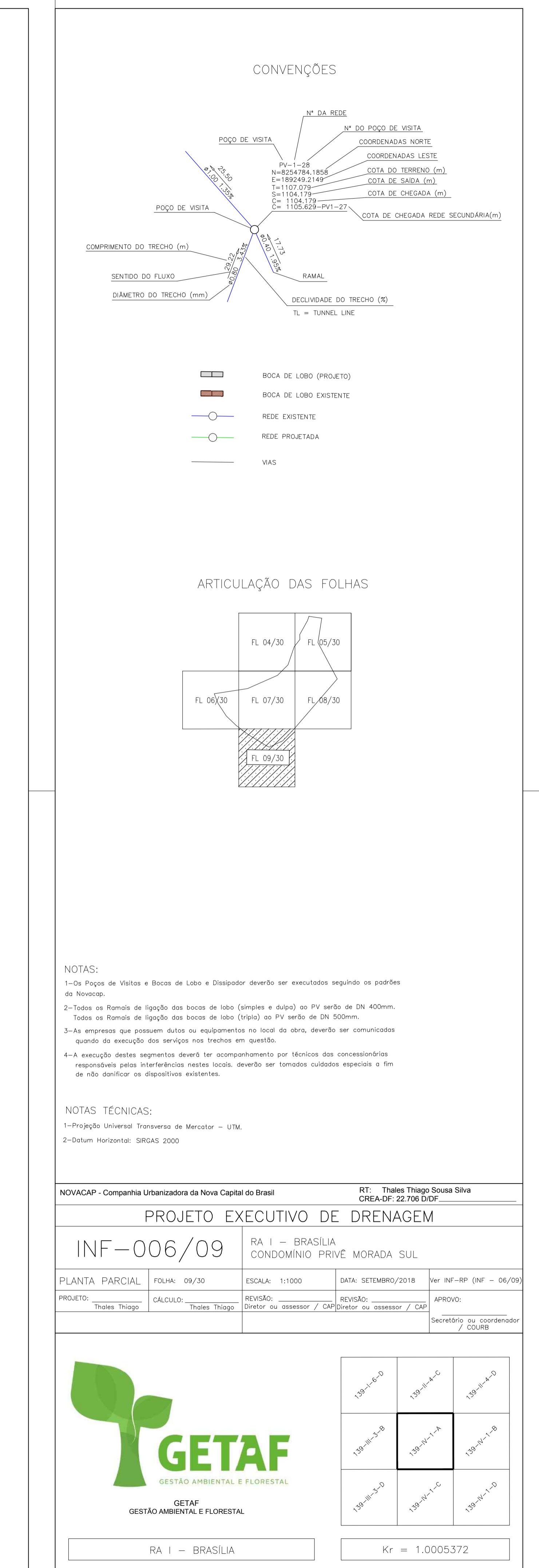
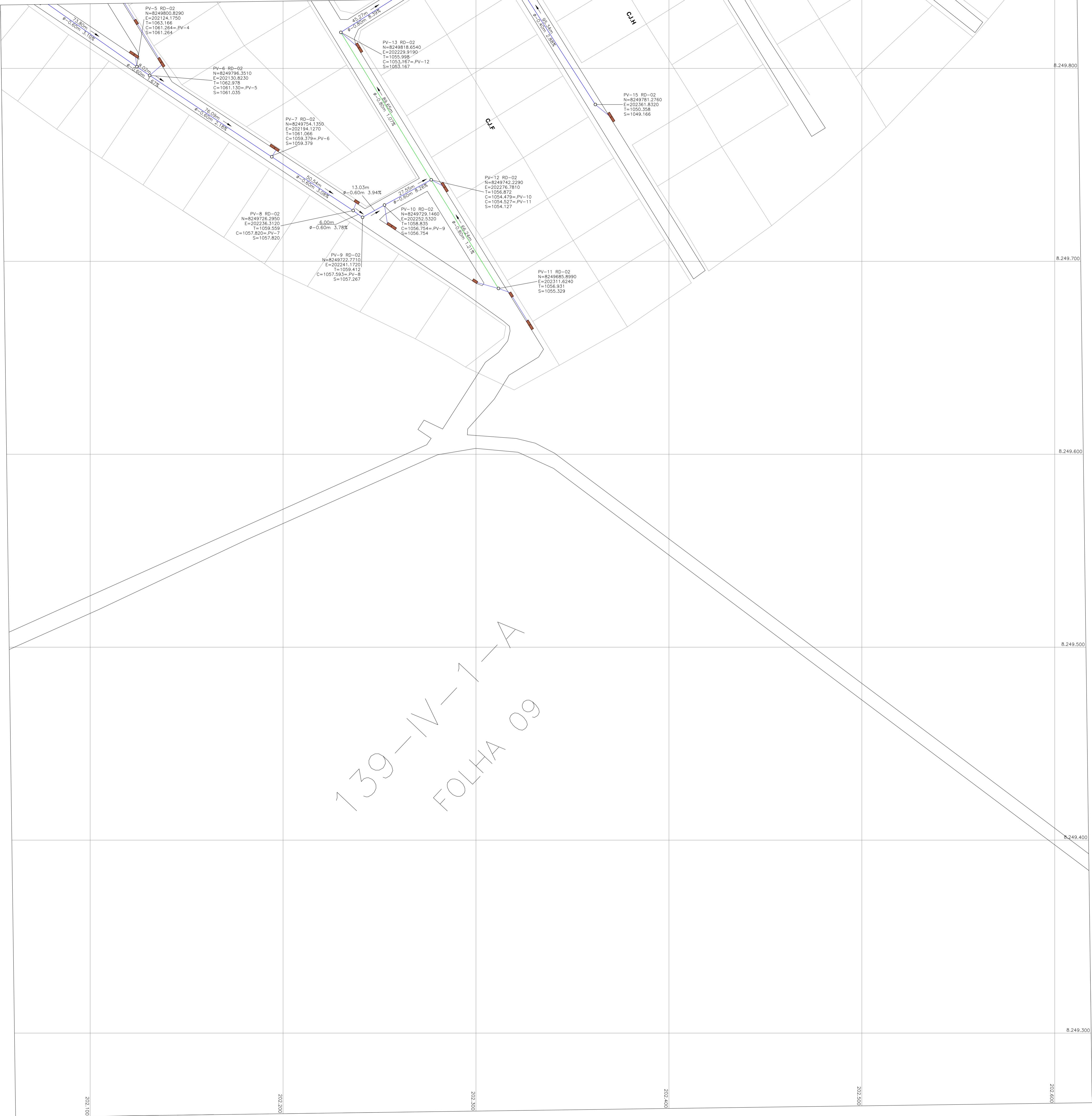
- 1-Projeção Universal Transversa de Mercator – UTM.
- 2-Datum Horizontal: SIRGAS 2000

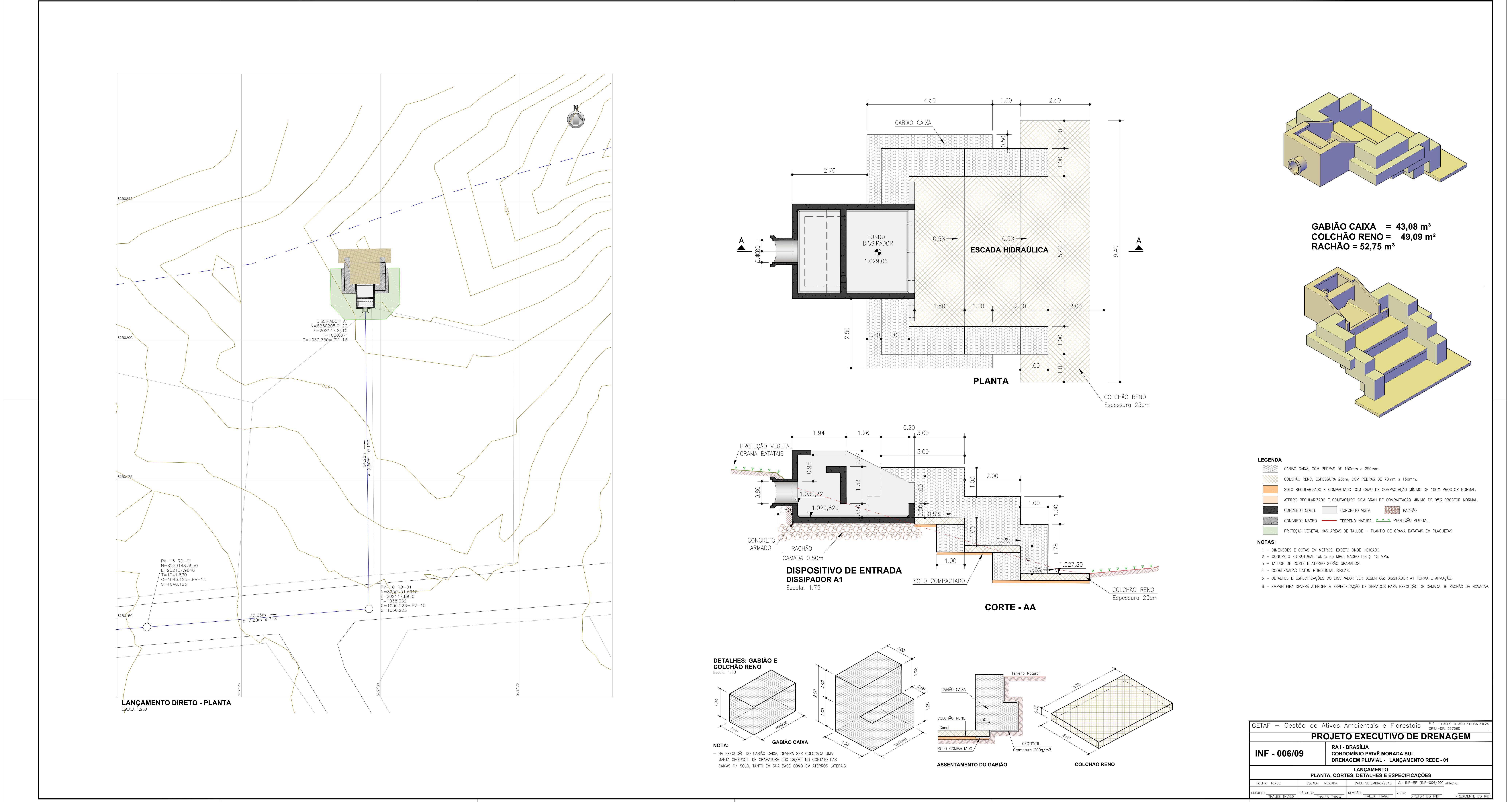
| NOVACAP - Companhia Urbanizadora da Nova Capital do Brasil | | RT: Thales Thiago Sousa Silva | CREA-DF: 22.706 DDF |
|--|------------------------|--|--|
| PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM | | | |
| INF-006/09 | | RA I - BRASÍLIA CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL | |
| PLANTA PARCIAL | FOLHA: 08/30 | ESCALA: 1:1000 | DATA: SETEMBRO/2018 Ver INF-RP (INF - 06/09) |
| PROJETO: Thales Thiago | CÁLCULO: Thales Thiago | REVISÃO: Diretor ou assessor / CAP | APROVADO: Secretário ou coordenador / COURB |

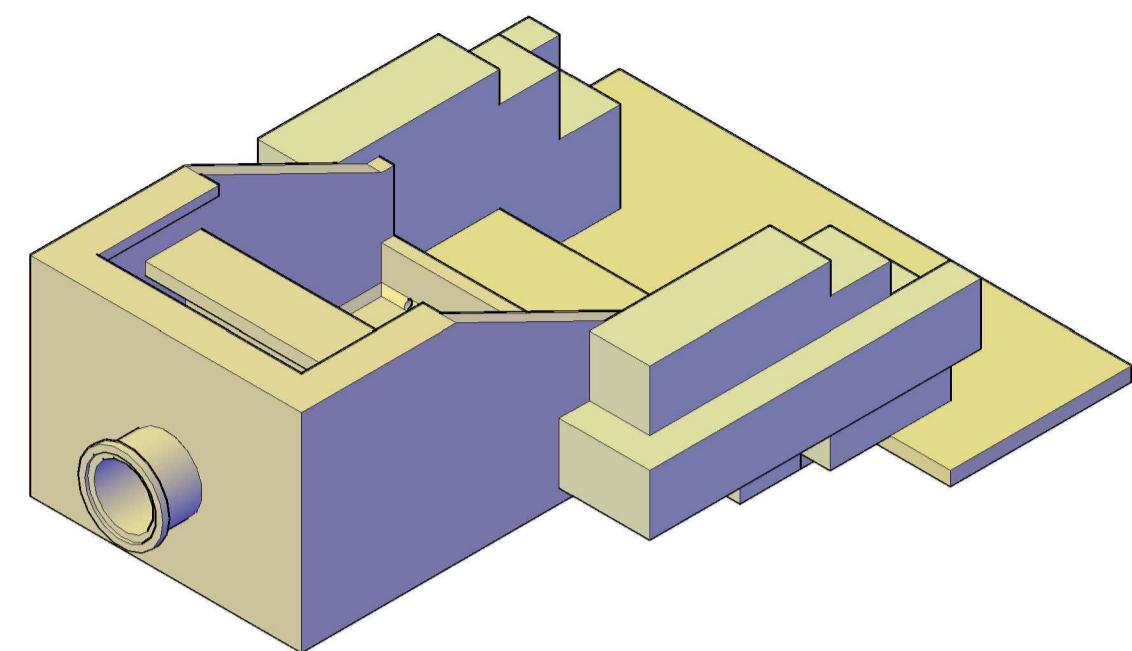
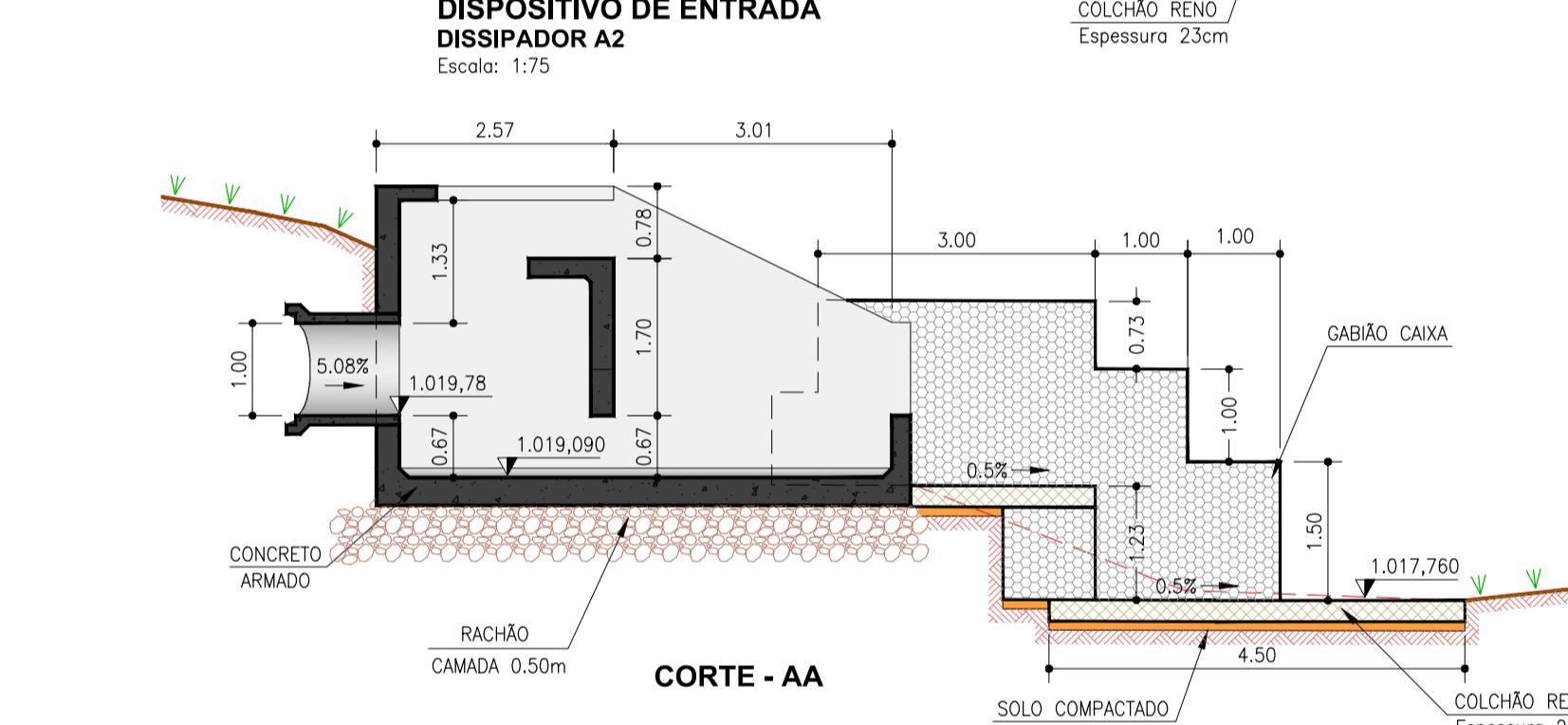
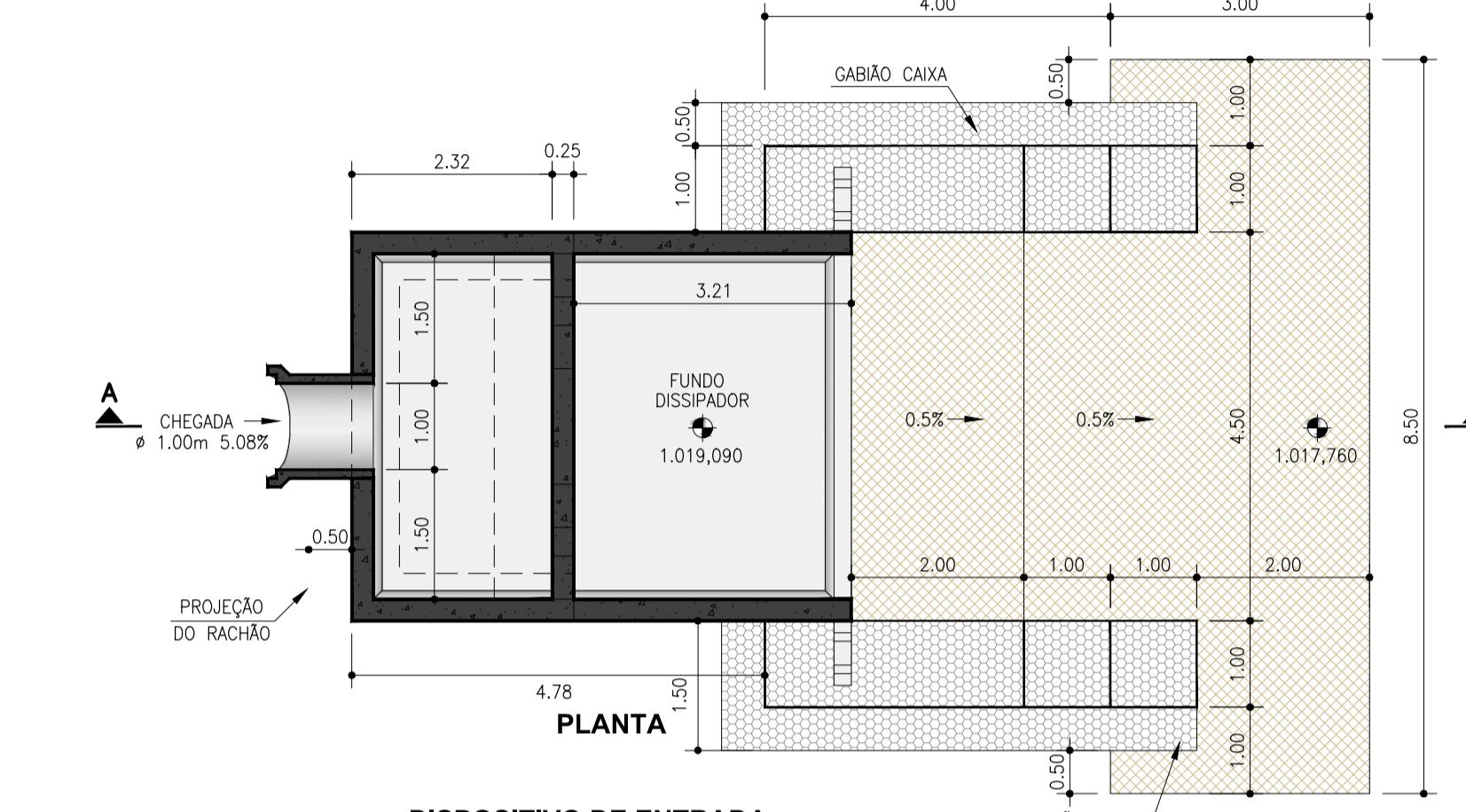
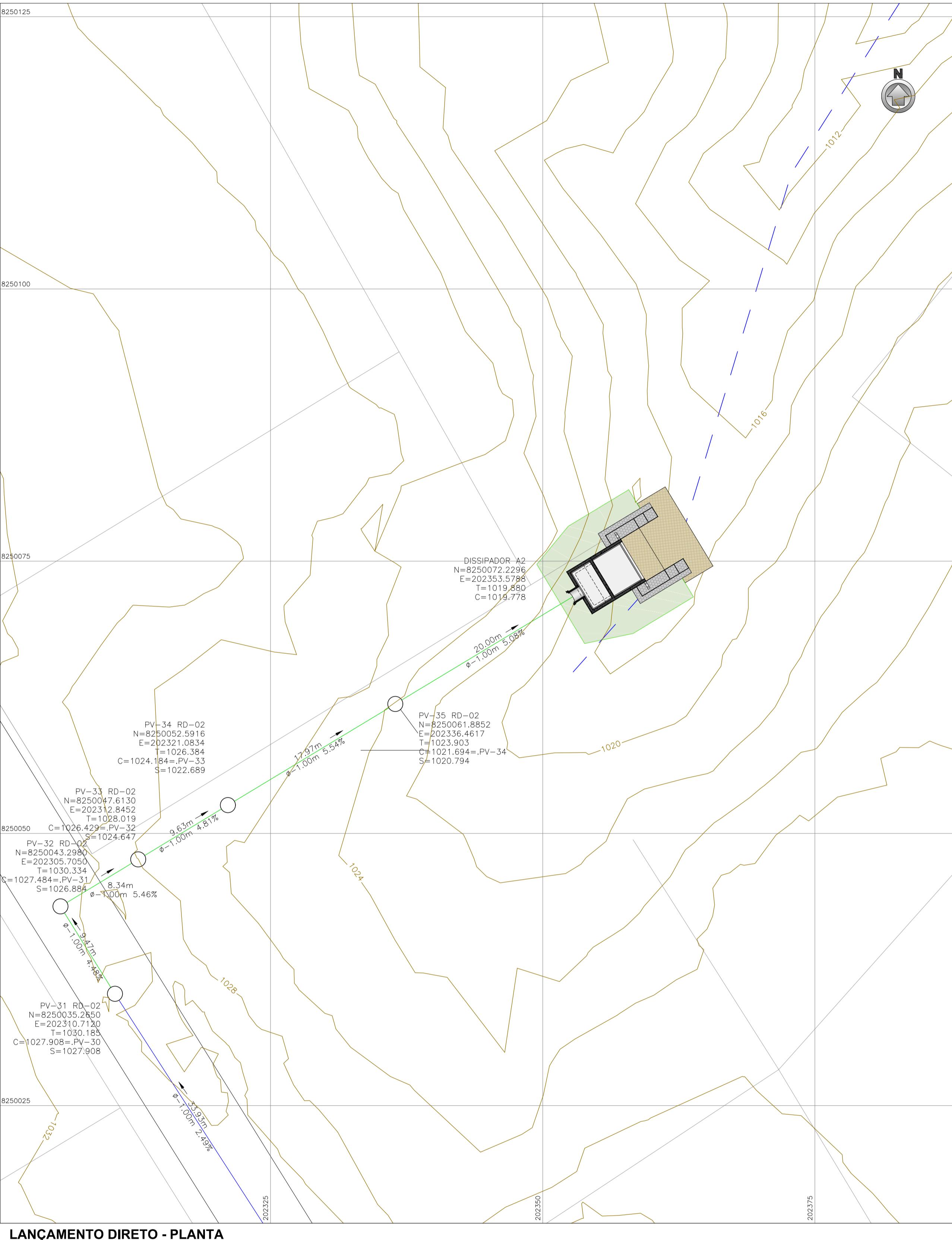


RA I - BRASÍLIA

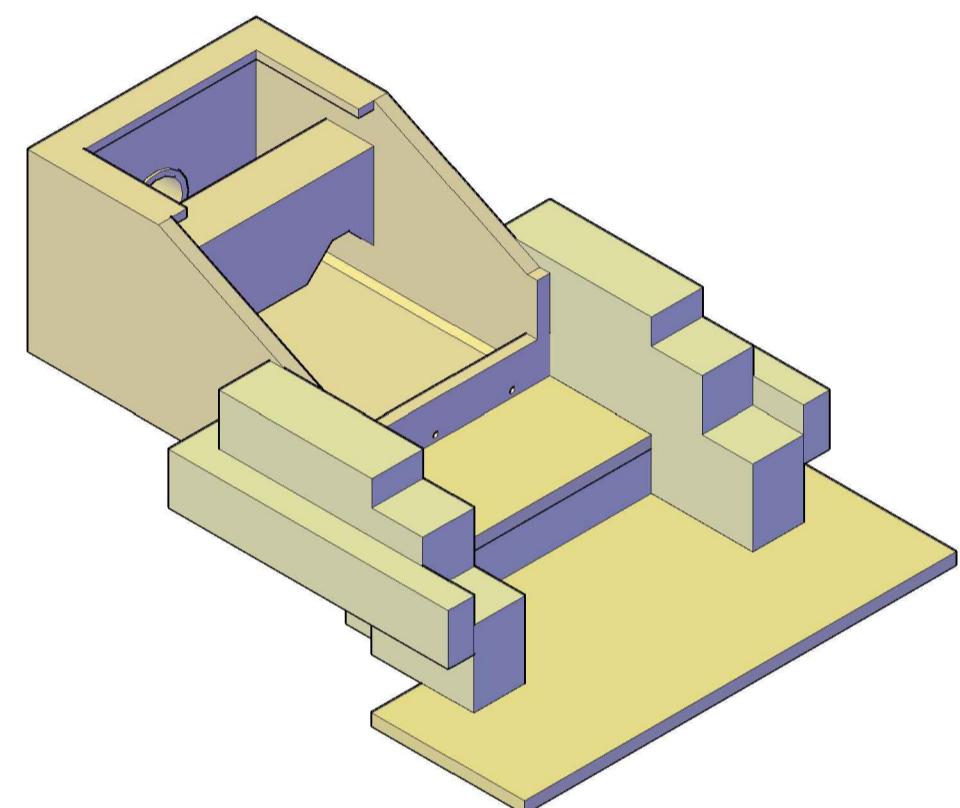
Kr = 1.0005372







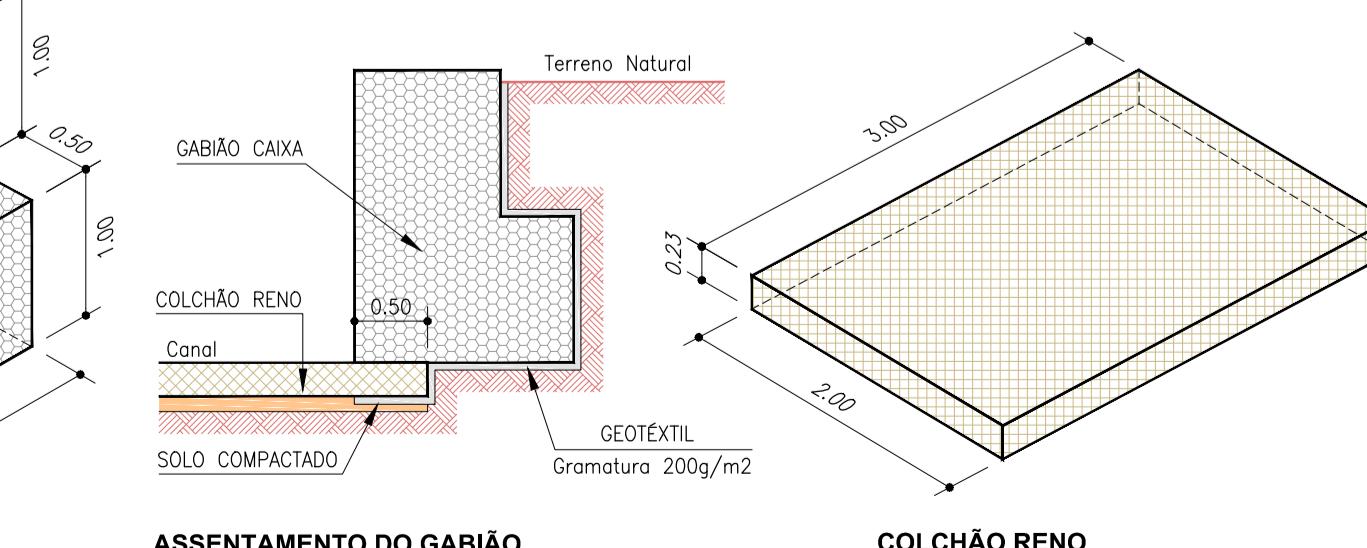
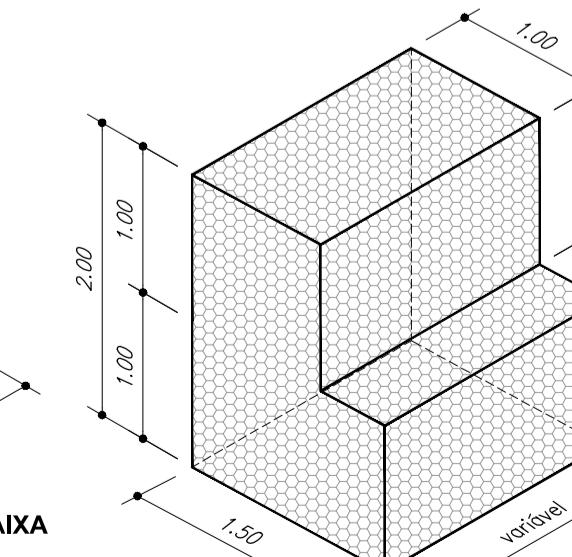
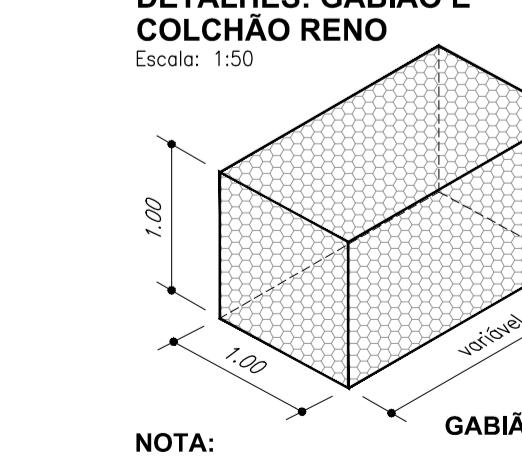
GABIÃO CAIXA = 32,00 m³
COLCHÃO RENO = 42,00 m²
RACHÃO = 52,14 m³



NOTAS:

- 1 – DIMENSÕES E COTAS EM METROS, EXCETO ONDE INDICADO.
- 2 – CONCRETO ESTRUTURAL $f_{ck} \geq 25 \text{ MPa}$, MAGRO $f_{ck} \geq 15 \text{ MPa}$.
- 3 – TALHADAS DE CORTE E ATERRO SERÃO GRAMADOS.
- 4 – COORDENADAS DATUM HORIZONTAL SIRGAS.
- 5 – DETALHES E ESPECIFICAÇÕES DO DISSIPADOR VER DESENHOS: DISSIPADOR A1 FORMA E ARMAÇÃO.
- 6 – EMPREITEIRA DEVERÁ ATENDER A ESPECIFICAÇÃO DE SERVIÇOS PARA EXECUÇÃO DE CAMADA DE RACHÃO DA NOVACAP.

DETALHES: GABIÃO E COLCHÃO RENO



GETAF – Gestão de Ativos Ambientais e Florestais RT: THALES THIAGO SOUSA SILVA
CREA-DF: 22706D

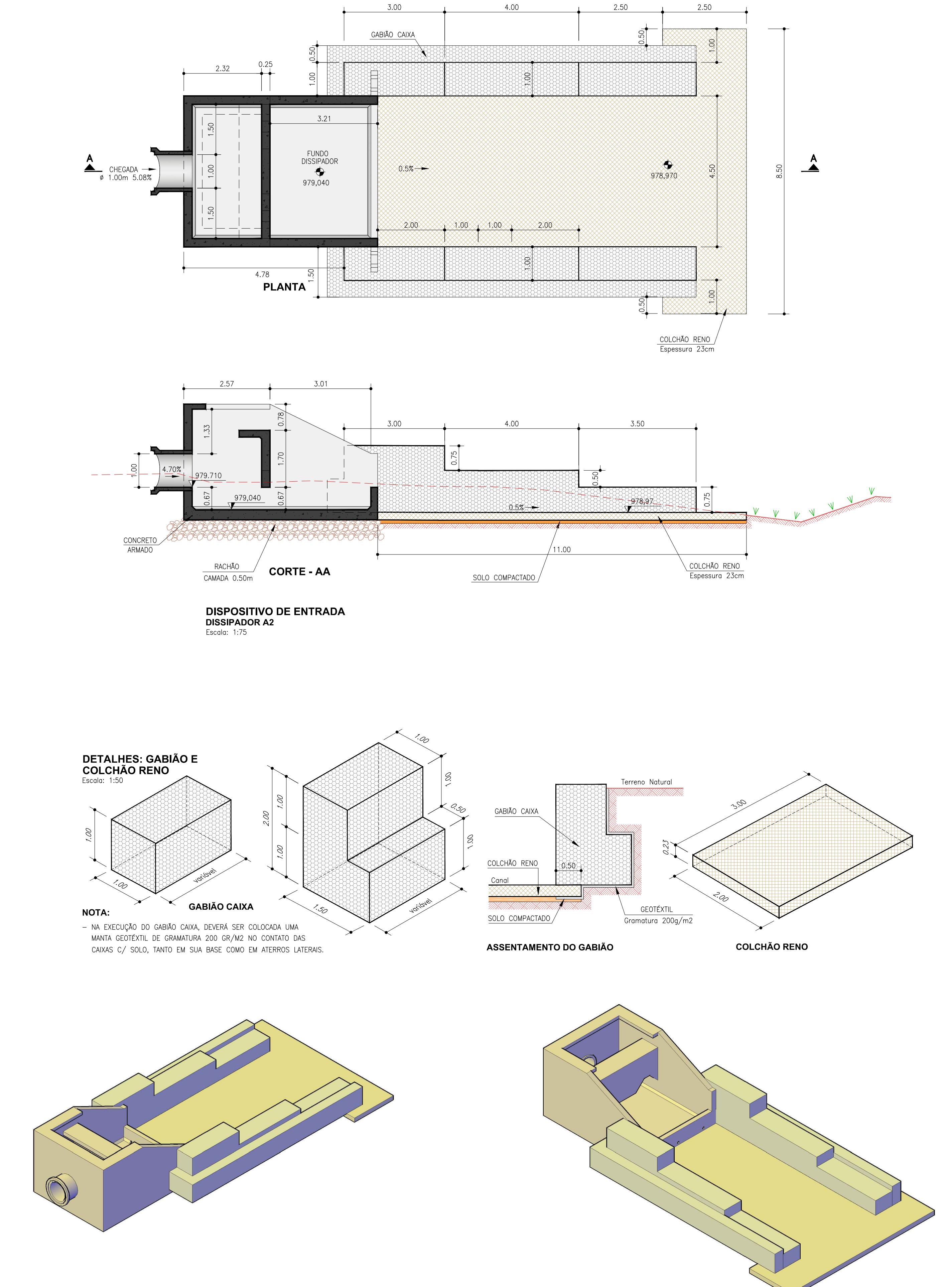
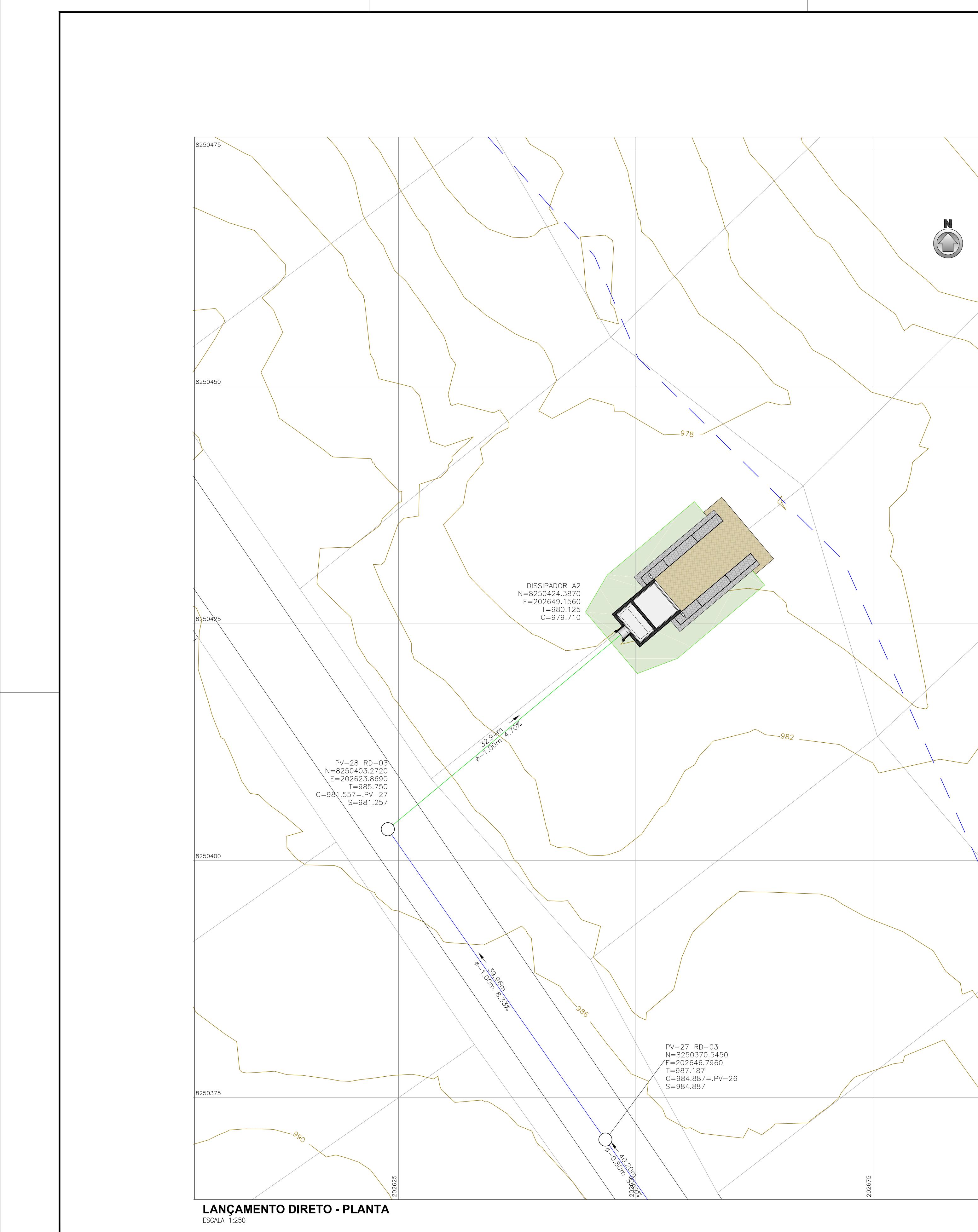
PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM

INF - 006/09

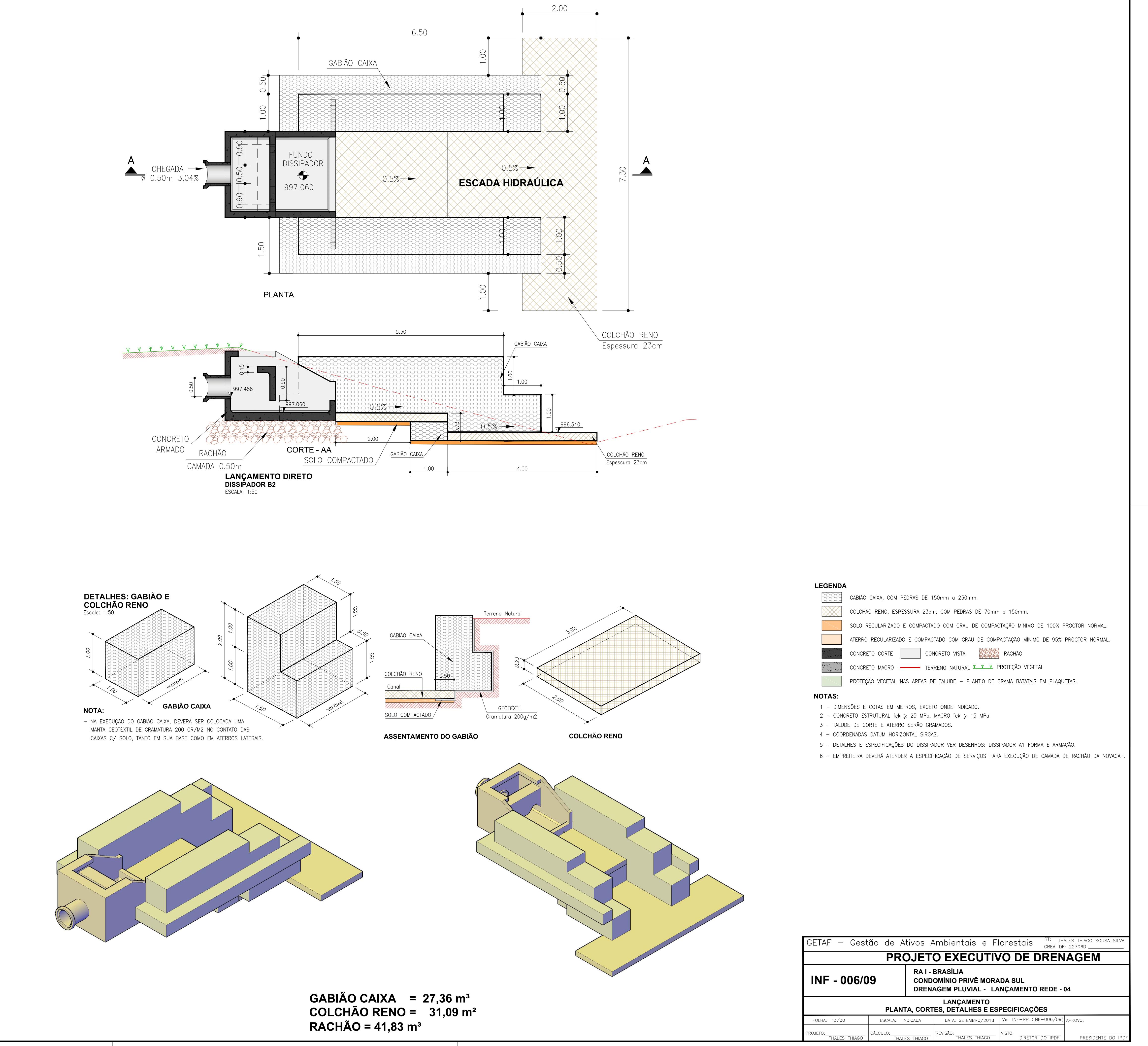
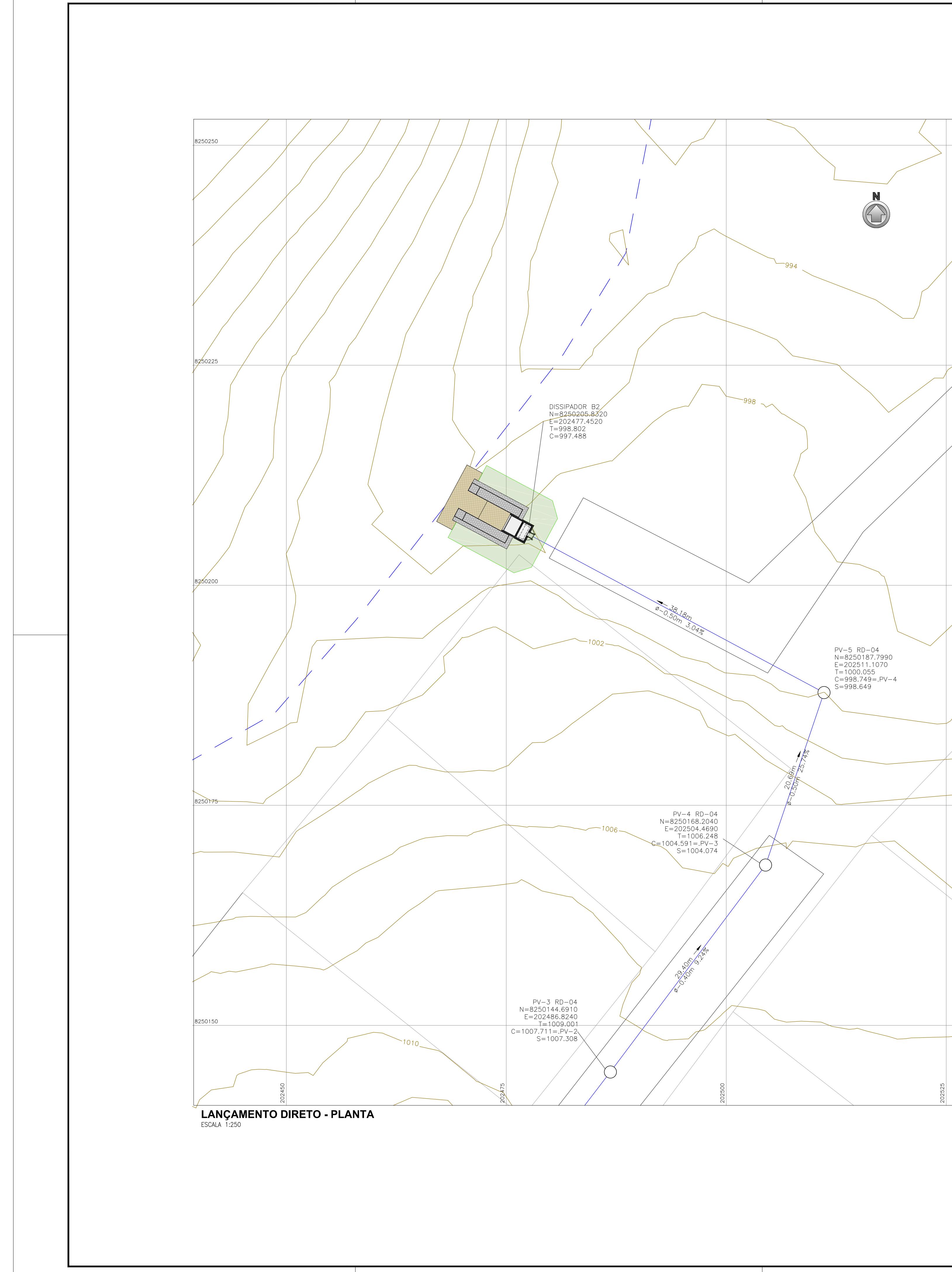
**RA1 - BRASÍLIA
CONDOMÍNIO PRIVÉ MORADA SUL
DRENAGEM PLUVIAL - LANÇAMENTO REDE - 02**

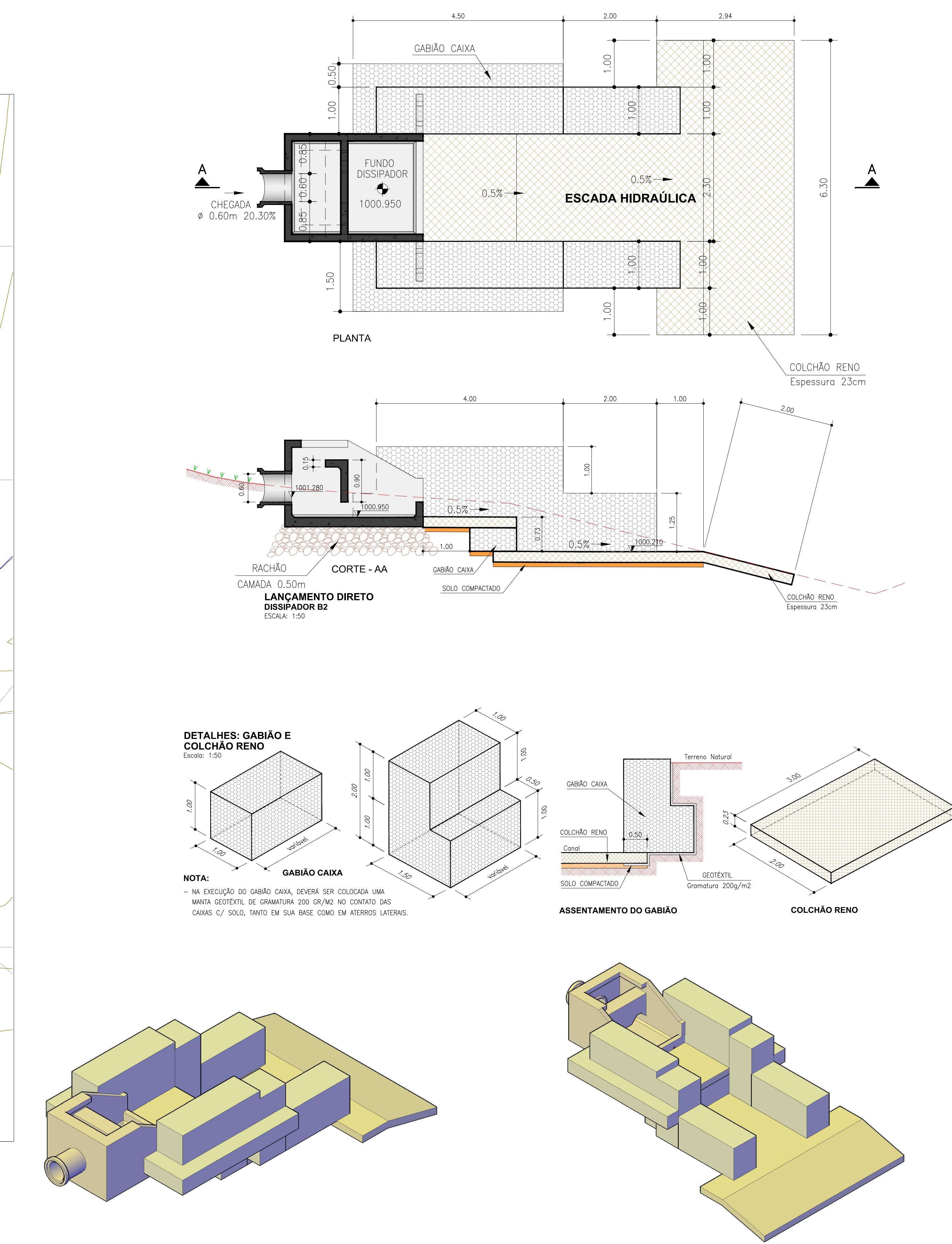
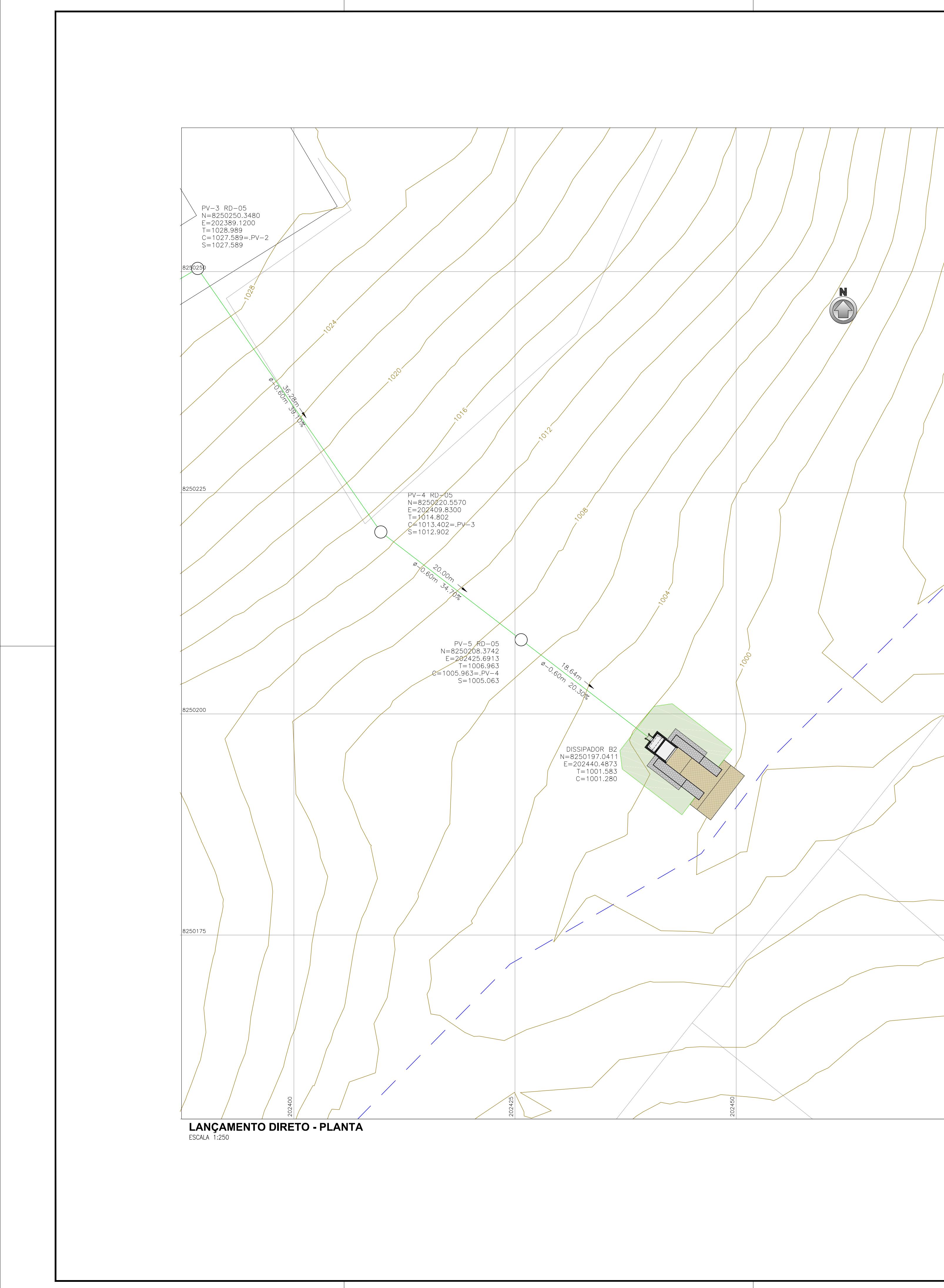
**LANÇAMENTO
PLANTA, CORTE, DETALHES E ESPECIFICAÇÕES**

| FOLHA: | ESCALA: | INDICADA | DATA: | SETEMBRO/2018 | Ver: | INF-006/09 | APROV: |
|------------------------|------------------------|------------------------|------------------------|--------------------|------|------------|--------|
| PROJETO: THALES THIAGO | CALCULO: THALES THIAGO | REVISÃO: THALES THIAGO | VISTO: DIRETOR DO IPDF | PRESIDENTE DO IPDF | | | |



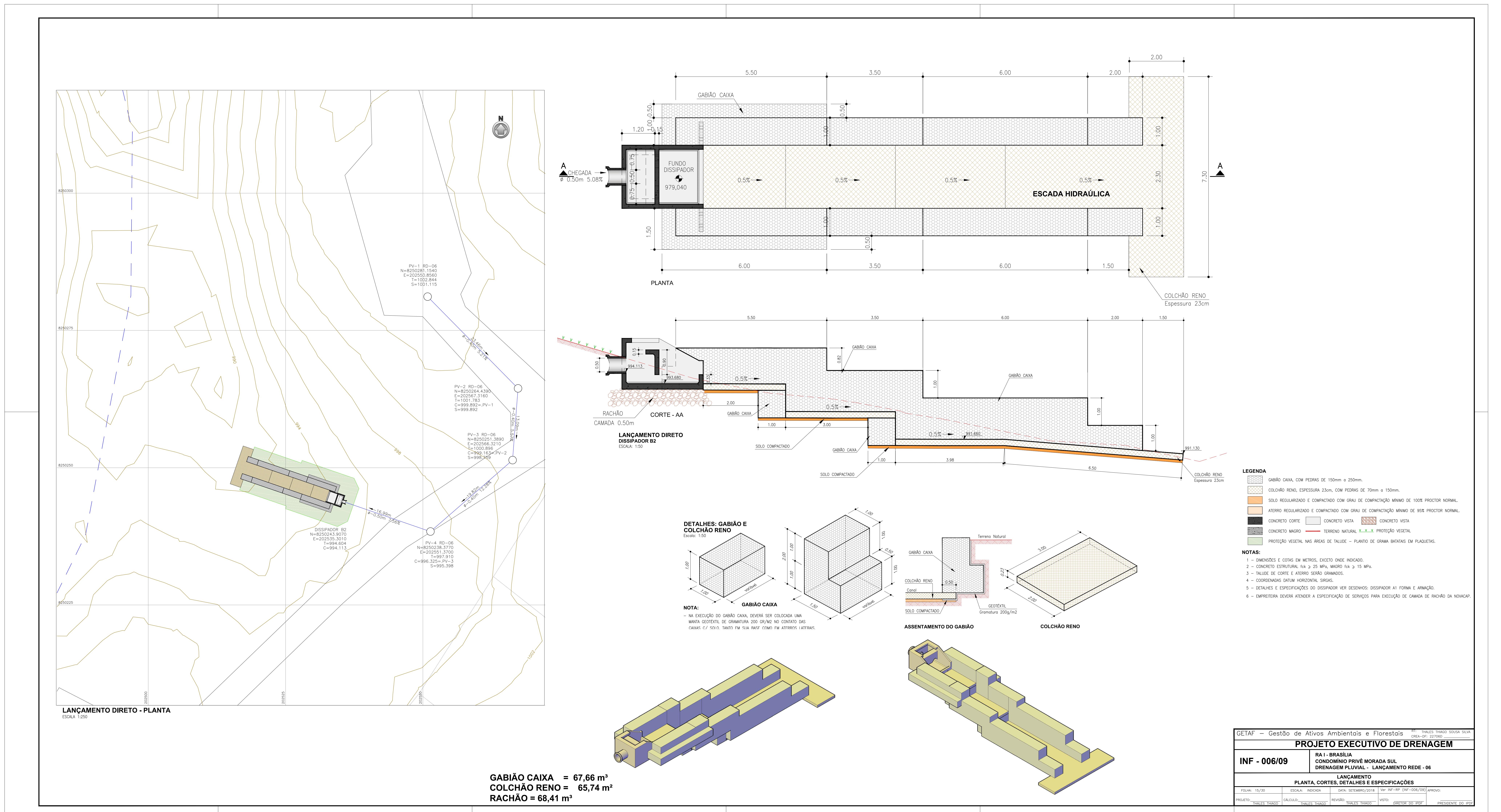
GABIÃO CAIXA = 39,40 m³
COLCHÃO RENO = 68,00 m²
RACHÃO = 75,89 m³

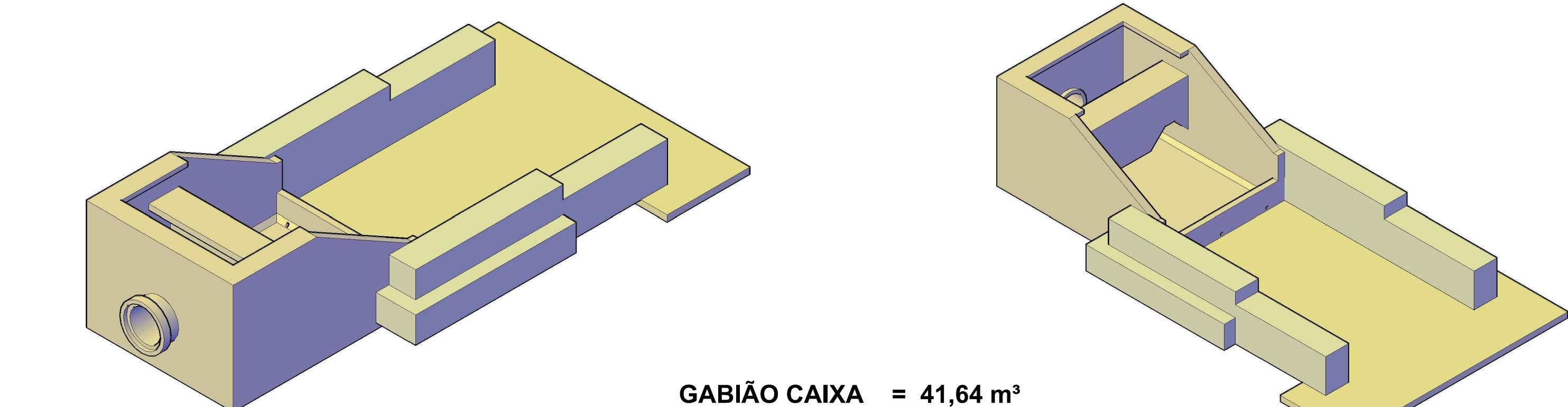
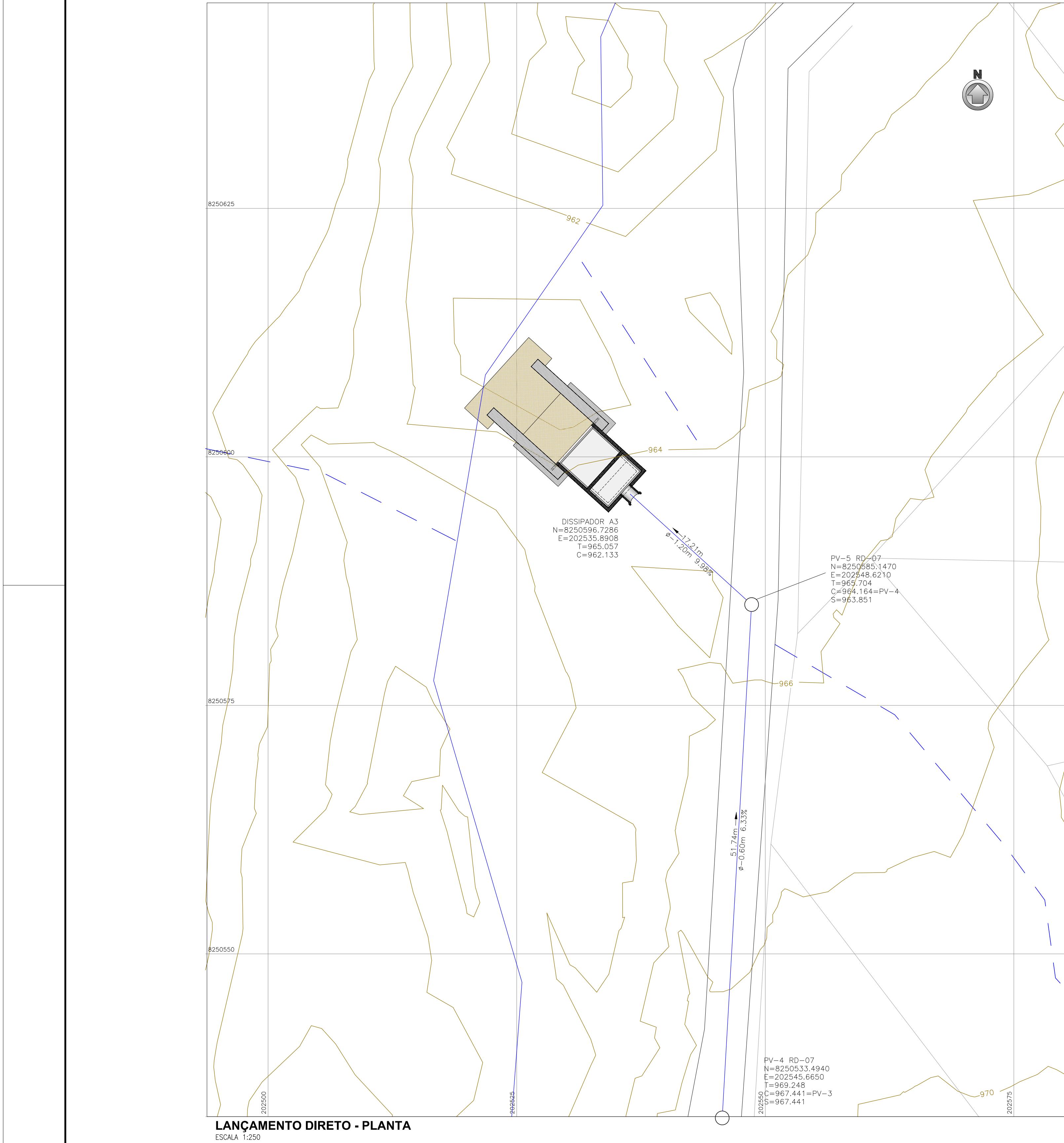




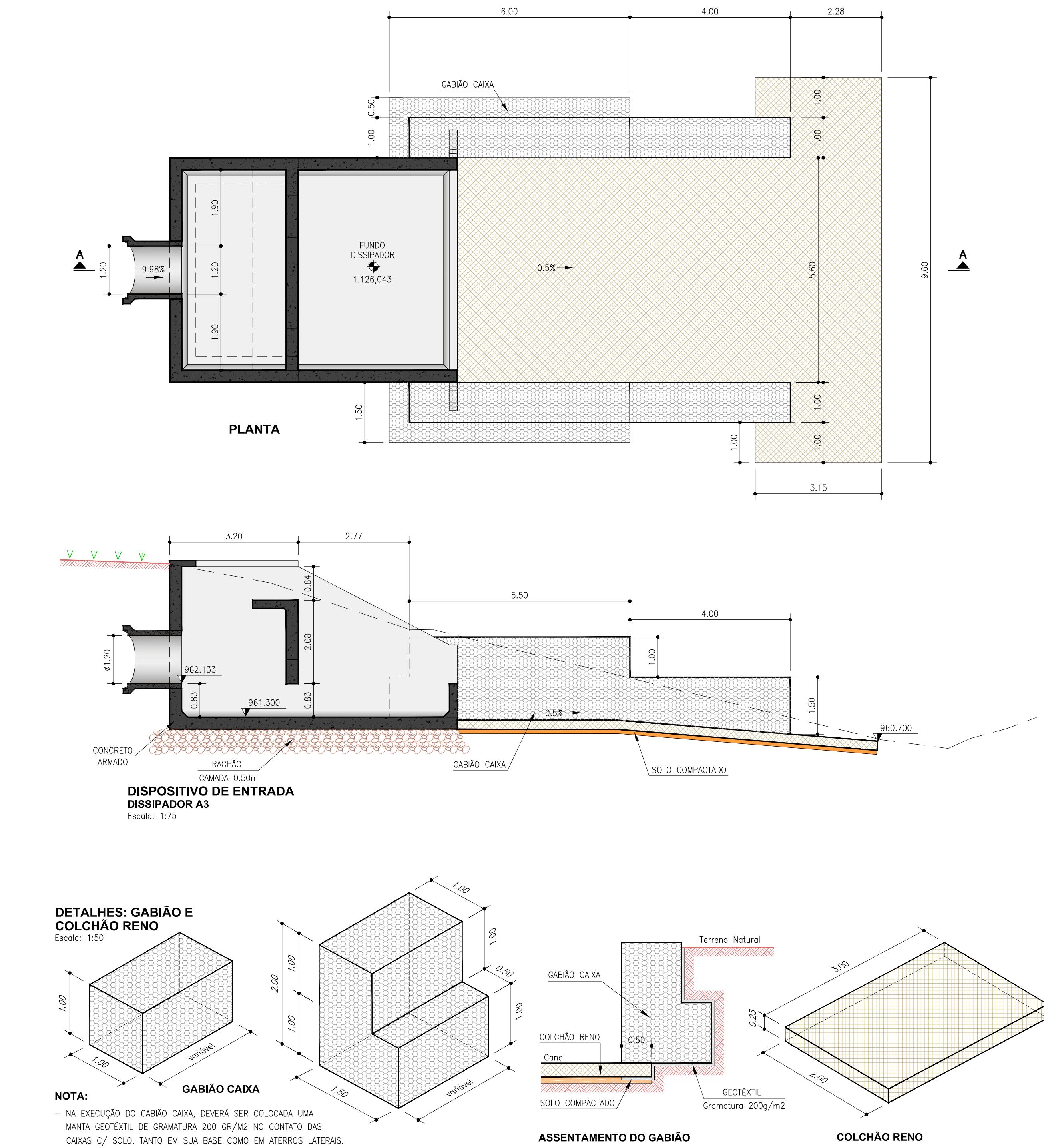
GABIÃO CAIXA = 25,80 m³
COLCHÃO RENO = 34,87 m²
RACHÃO = 40,51 m³

| | | | | |
|---|--|--|---------------------------------|---------|
| GETAF — Gestão de Ativos Ambientais e Florestais | | RT: THALES THIAGO SOUSA SILVA CREA-DF: 22706D | | |
| PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM | | | | |
| INF - 006/09 | RA I - BRASÍLIA CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL DRENAGEM PLUVIAL - LANÇAMENTO REDE - 05 | | | |
| LANÇAMENTO PLANTA, CORTES, DETALHES E ESPECIFICAÇÕES | | | | |
| FOLHA: 14/30 | ESCALA: INDICADA | DATA: SETEMBRO/2018 | Ver INF-RP (INF-006/09) | APROVO: |
| PROJETO: _____ THALES THIAGO | CÁLCULO: _____ THALES THIAGO | REVISÃO: _____ THALES THIAGO | VISTO: _____ DIRETOR DO IPDF | |
| PRESIDENTE DO IPDF | | | | |

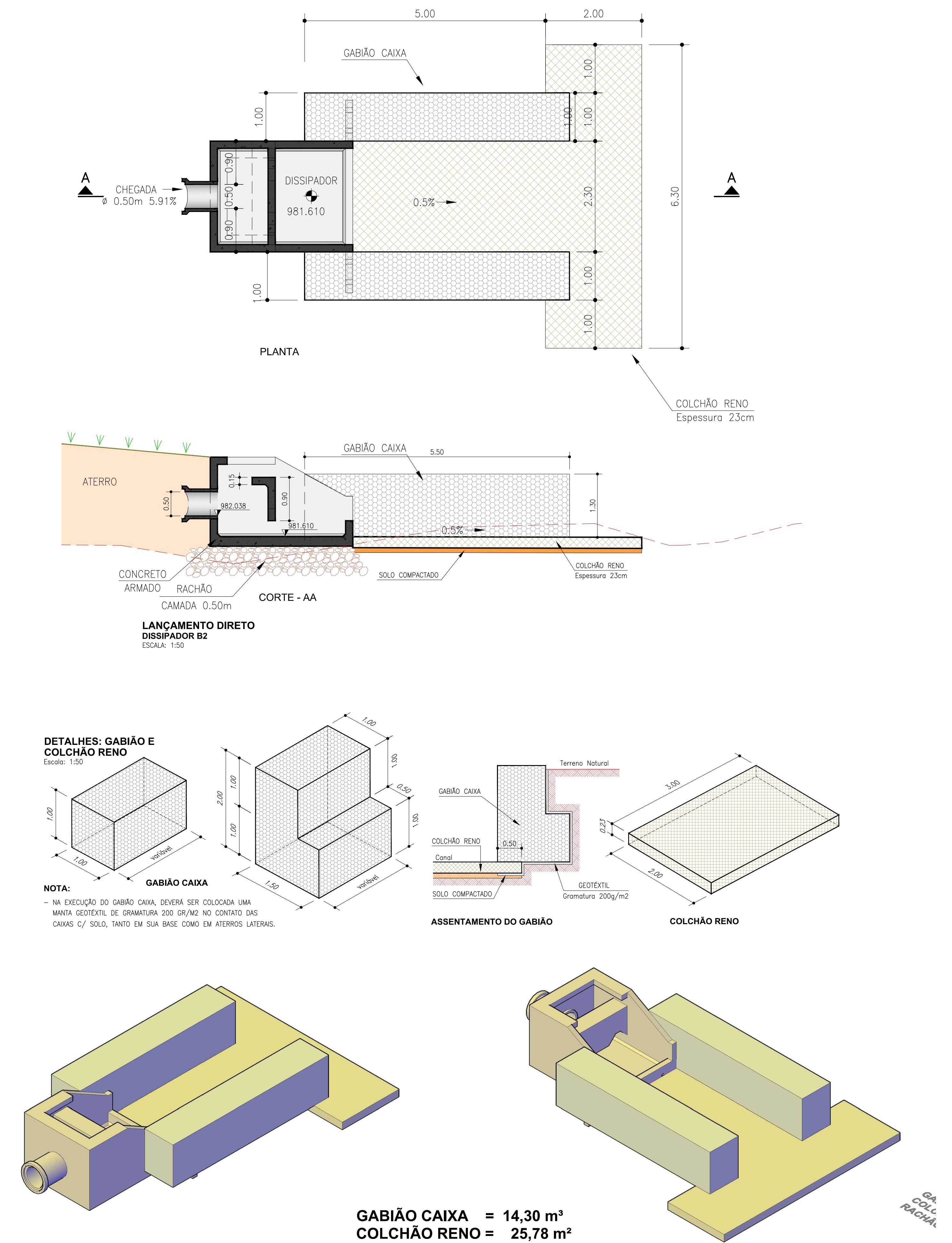
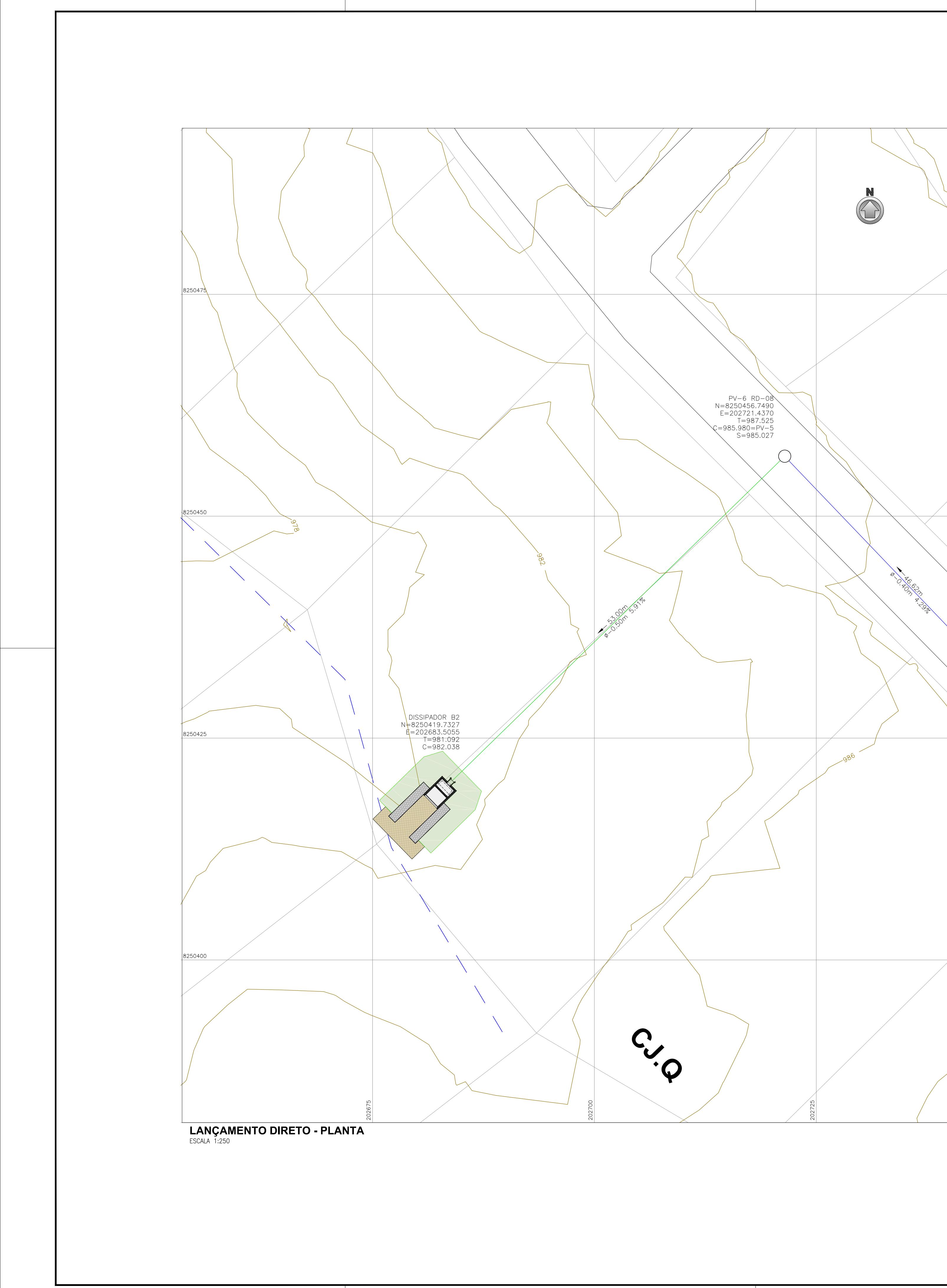




GABIÃO CAIXA = 41,64 m³
COLCHÃO RENO = 79,26 m²
RACHÃO = 99,37 m³



| | | | |
|---|--|--|---------------------------|
| AF – Gestão de Ativos Ambientais e Florestais | | RT: THALES THIAGO SOUSA SILVA CREA-DF: 22706D | |
| PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM | | | |
| F - 006/09 | RA I - BRASÍLIA CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL DRENAGEM PLUVIAL - LANÇAMENTO REDE - 07 | | |
| LANÇAMENTO PLANTA, CORTES, DETALHES E ESPECIFICAÇÕES | | | |
| HA: 16/30 | ESCALA: INDICADA | DATA: SETEMBRO/2018 Ver INF-RP (INF-006/09) | APROVO: |
| O: THALES THIAGO | CÁLCULO: THALES THIAGO | REVISÃO: THALES THIAGO | VISTO: DIRETOR DO IPDF |
| | | PRESIDENTE DO IPDF | |



GABIÃO CAIXA = 14,30 m³
COLCHÃO RENO = 25,78 m²
RACHÃO = 29,39 m³

| | | | | |
|---|--|--|---------------------------|---------|
| TAF – Gestão de Ativos Ambientais e Florestais | | RT: THALES THIAGO SOUSA SILVA CREA-DF: 22706D _____ | | |
| PROJETO EXECUTIVO DE DRENAGEM | | | | |
| INF - 006/09 | RA I - BRASÍLIA CONDOMÍNIO PRIVÊ MORADA SUL DRENAGEM PLUVIAL - LANÇAMENTO REDE - 08 | | | |
| LANÇAMENTO PLANTA, CORTES, DETALHES E ESPECIFICAÇÕES | | | | |
| LHA: 17/30 | ESCALA: INDICADA | DATA: SETEMBRO/2018 | Ver INF-RP (INF-006/09) | APROVO: |
| TO: _____ THALES THIAGO | CÁLCULO: _____ THALES THIAGO | REVISÃO: _____ THALES THIAGO | VISTO: DIRETOR DO IPDF | |
| PRESIDENTE DO IPDF | | | | |