



Manual e Especificações Técnicas



TUBOS

BRLOC

A SOLUÇÃO MAIS

RESISTENTE, ÁGIL e VERSÁTIL

EM DRENAGEM PLUVIAL



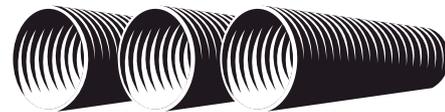
perfileng.com.br



ÍNDICE

■ Origem da tecnologia	01
■ Aplicações	01
■ Processo de fabricação	02
■ Exclusividades e Vantagens	03
■ Perfil de Acoplamento	04
■ Projeto Hidráulico	05
■ Projeto Estrutural	05
■ Transporte, armazenamento e manuseio	10
■ Instalações dos tubos	12
■ Teste de deformação diametral	16
■ Poços de visita em tubos PVC	17
■ Conexões Segmentadas	17
■ Anexo A - Tabelas	18
■ Anexo B - Normas de referências	19
■ Exemplos de aplicação dos tubos	20



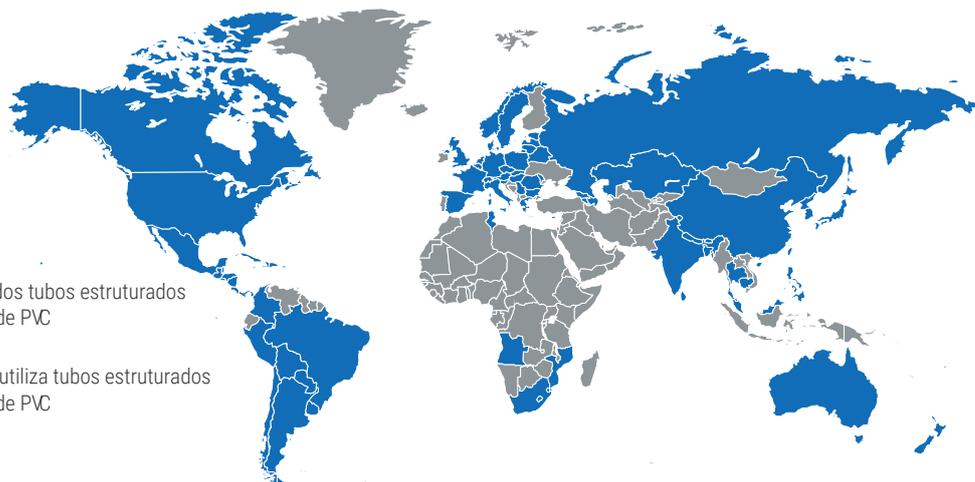


BRLoc 

Presença Mundial



- Presença dos tubos estruturados helicoidal de PVC
- Ainda não utiliza tubos estruturados helicoidal de PVC



A tecnologia dos Tubos de PVC Estruturado **BRLOC** provém de um processo de enrolamento helicoidal de um perfil de PVC estruturado. Possui também características externas estruturadas e internas muito lisas. Essas tubulações plásticas possuem uma grande variedade de diâmetros.

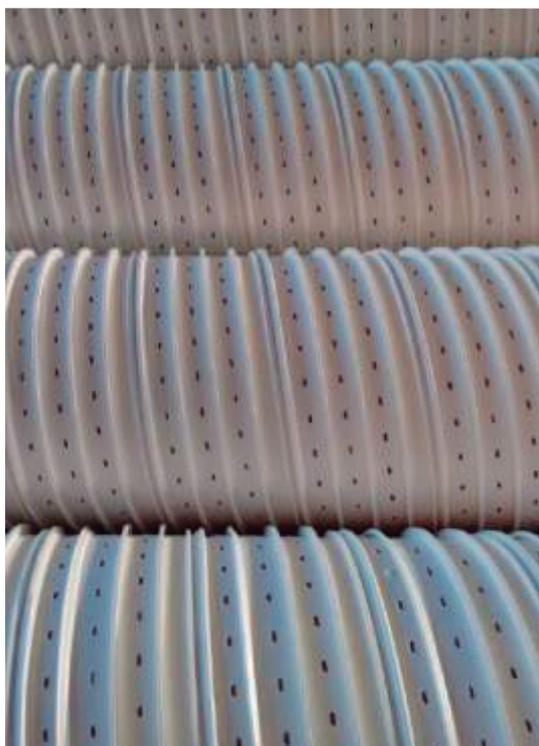
Vale também lembrar que esse processo foi criado na Austrália na década de 1970 e é amplamente utilizado em todo o mundo. No Brasil chegou ao final da década de 1990, e, desde então, como acontece em outros países, vêm sendo aplicado com grande sucesso em sistemas de drenagens de rodovias, ferrovias, portos, aeroportos, indústrias, shoppings e em sistemas urbanos variados.

APLICAÇÕES



As tubulações **BRLOC** destinam-se à condução de efluentes em regime de escoamento livre, onde é indicada a temperatura ambiente para o fluido conduzido. Podem, também, ser enterradas em valas ou utilizadas sob aterros.

Os tubos **BRLOC DRENO**, destinados à captação de águas subterrâneas, atendem à norma NBR 15073 referente à área mínima de perfuração. Eles podem ser produzidos com diâmetro de até 1200mm, tal como os demais tubos da **BRLOC**. Também podem ser fabricados no local da obra.



Os tubos também são adequados à aplicação em sistemas de drenagem pluvial onde a tubulação opera a baixas pressões. Ou, somente sob a ação da gravidade sem pressão interna. Isso em rodovias ou em galerias urbanas de águas pluviais (galerias, poços de visita e tubos de ligação).

Além dessas aplicações consideradas principais, os tubos **BRLOC** e **BRLOC DRENO** são também utilizados na drenagem agrícola sub superficial, na canalização de pequenos córregos e na substituição de canais de irrigação.

Podem também ser utilizados para construção de reservatórios subterrâneos destinados ao uso em sistemas de contenção de cheias e de re-uso, ETE - Estação de Tratamento de Esgoto, dutos de ventilação e exaustão, fôrmas para pilares, caixões perdidos em pontes e viadutos, revestimentos de poços e caixas de passagem, sistemas de redes de adução para pequenas centrais hidrelétricas (PCH e CGH).





Os perfis estruturados de PVC são produzidos com materiais que atendem aos requisitos 4.2 da norma ISO 21.138, por um processo de extrusão. Eles possuem suas bordas encaixes macho-fêmea que propiciam o seu intertravamento durante o processo de enrolamento helicoidal. Além do intertravamento mecânico, os perfis são também soldados quimicamente pela aplicação de um agente químico líquido, que é inserido no encaixe e garante a estanqueidade do tubo.

As nervuras existentes nos perfis de PVC, em forma de "T", são elementos de reforço da parede do tubo, o que aumenta seu momento de inércia e, conseqüentemente, a rigidez anular da tubulação. Assim, pode-se dizer que este tipo de tubulação possui parede estruturalmente otimizada, uma vez que sua resistência aos esforços solicitantes aumenta sem um proporcional acréscimo de sua massa.

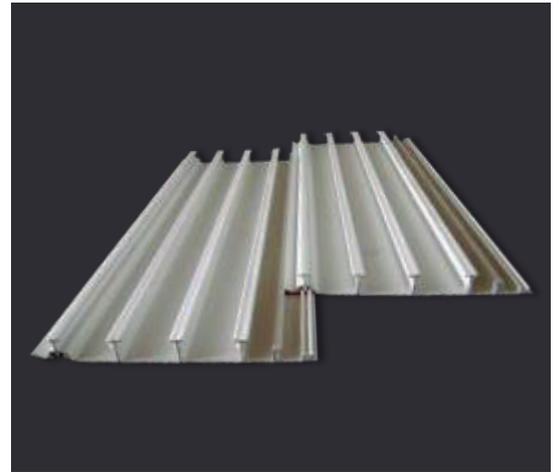
O enrolamento dos perfis de PVC é efetuado a partir de um equipamento de pequeno porte que é capaz de fabricar tubos de diferentes diâmetros e comprimentos. Essa simplicidade e versatilidade do equipamento permite que a fabricação dos tubos seja efetuada na própria obra. Todavia, também é usual, por parte da empresa, o fornecimento dos tubos já confeccionados juntamente às luvas para acoplamento.

Os perfis de **PVC BRLOC** são produzidos na unidade fabril, da **ACQUE ENGENHARIA LTDA** e acondicionados em bobinas. A seguir, essas bobinas podem ser transportadas até o local de fabricação dos tubos, seja na própria obra / ou em uma localidade próxima.

Ao se desenrolar da bobina, o perfil de PVC é introduzido em um dispositivo de tração que puxa em direção a um conjunto de roletes de aço dispostos em círculo (cabeçote) onde ele será curvado em hélice para conformar o tubo. Em seguida, um agente químico é introduzido no encaixe macho-fêmea, o que mantém o perfil na forma tubular após ele deixar o cabeçote. Dessa forma, a tubulação vai saindo do equipamento e sendo apoiada sobre cavaletes de sustentação. Isso permite grande capacidade de produção. De modo que, ao levar-se em consideração o diâmetro, pode-se chegar a produzir centenas de metros ao dia.

Diferentes diâmetros são produzidos simplesmente trocando-se o cabeçote do equipamento. As figuras laterais mostram os equipamentos utilizados na fabricação dos tubos. Após atingir o comprimento desejado o tubo pode ser cortado, transportado e armazenado ou instalado diretamente. Os tubos **BRLOC**, resultantes desse processo otimizado de fabricação, são produtos de grande qualidade e baixo custo, o que os torna extremamente competitivos no ramo onde a qualidade é exigida.

Para os tubos **BRLOC** de grandes diâmetros a introdução do perfil de aço se faz no mesmo momento de bobinamento do PVC. Disponibiliza-se, também, vários perfis em aço, de acordo com a necessidade de rigidez.





Os tubos de PVC ESTRUTURADO HELICOIDAL - **BRLOC** apresentam uma série de vantagens em relação aos demais produtos utilizados nas obras de drenagem pluvial, entre as quais algumas se destacam pela exclusividade:



MAIORES DIÂMETROS: fornecimento dos maiores diâmetros do mercado, até 3,00 metros.

PRODUÇÃO DOS TUBOS NA OBRA: Por serem leves e portáteis, os equipamentos de fabricação dos tubos, a partir dos perfis de PVC, podem ser produzidos dentro do próprio canteiro de obras.

COMPRIMENTO VARIÁVEL DAS BARRAS: O comprimento das barras podem ser fornecidos de acordo com as necessidades específicas da obra.

GRANDES COMPRIMENTOS: Pelo fato de poderem ser produzidos na obra, as barras também podem ser produzidas continuamente, atingindo grandes comprimentos. No histórico de produção da Perfil Engenharia consta que já foram produzidas barras de até 40 metros de comprimento.

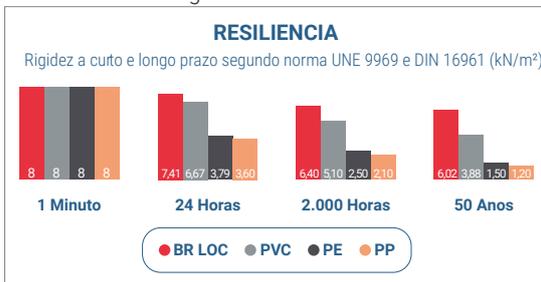


COMPRIMENTO 100% ÚTIL: O comprimento das barras são 100% úteis, pois o sistema de acoplamento não interfere na dimensão útil.

ALTA RESILIÊNCIA: Capacidade de manter constante do módulo de elasticidade ao longo dos anos, ou seja, suas características mecânicas.

FACILIDADE NA MANUTENÇÃO: Por se tratar de um material em PVC, há, eventualmente, maior facilidade para manutenções e reparos através de soldagem química a frio.

Figura 1 - Resiliência



DIÂMETROS ESPECÍFICOS: Os Tubos podem ter diâmetros específicos para atender a necessidade do projeto.

MÓDULO DE ELASTICIDADE: O PVC apresenta um dos maiores valores de módulo de elasticidade dos materiais poliméricos usuais em sistemas de drenagem.

PAREDE OTIMIZADA: As paredes têm dimensões muito menores, em função do seu alto valor do módulo de elasticidade. Isso garante alta resistência estrutural, o que é muito útil em situações de baixo recobrimento.

Tabela 1 - Módulo de Elasticidade

PVC	PEAD	PP
2950	950	1050

*Valores aproximados conforme literatura técnica

REAPROVEITAMENTO DE SEGMENTOS DE TUBOS: A partir da luva de acoplamento é possível reutilizar 100% dos segmentos de tubos provindos dos cortes das barras.



VANTAGENS DESTA AVANÇADA TECNOLOGIA

REDUÇÃO DE DIÂMETROS: Em função da baixíssima rugosidade do PVC, há a garantia um excelente desempenho hidráulico. Isso permite que sejam projetadas redes com menores diâmetros declividades e, conseqüentemente, a redução do volume de escavação.





DIÂMETROS E COMPRIMENTOS VARIADOS: Os tubos BRLOC normalmente são fabricados em diâmetros múltiplos de 50 milímetros, de 160 a 950 mm e chegam até 3,00 metros. No entanto, não estão limitados a estes diâmetros, pois podem ser produzidos em quaisquer valores intermediários, sob consulta. Levando em consideração esses aspectos, os tubos podem, inclusive, serem produzidos com variações de 50 em 50 mm ou de 10 em 10 mm. Todavia, o comprimento é definido em função das condições de manuseio e de transporte. Usualmente, os tubos são fabricados em barras de 4, 6 ou 12 metros, porém em determinadas situações pode ser conveniente produzir tubos em outros comprimentos, conforme a necessidade especificada obra.

REATERROS BAIXOS: Se dá a partir de 80 cm da geratriz superior do tubo. Isso inclui o pavimento, em função do sistema solo/tubo. O solo ao redor do tubo principal é responsável pela absorção dos esforços.

REDUÇÃO DAS DIMENSÕES DAS VALAS: É possível por conta da redução dos diâmetros e pela relação com os materiais convencionais e dimensão das paredes otimizadas.

VELOCIDADE NA IMPLANTAÇÃO: O fato de as barras serem leves e longas proporciona versatilidade no manuseio, e, incomparável velocidade na execução das redes, ou galerias.

MENOR NÚMERO DE JUNTAS: a grande flexibilidade no comprimento dos tubos resulta em um menor número de juntas, o que facilita a instalação e reduz a possibilidade de ocorrência de problemas. Tais como: infiltrações, exfiltrações, penetrações de raízes, exposição a acidentes como desmoronamentos, etc.

LEVEZA: em função do desenho dos perfis de PVC os tubos BRLOC possuem um peso extremamente baixo quando comparados com outros materiais.

FÁCIL MANUSEIO: devido ao seu baixo peso, o transporte, a estocagem e o manuseio dos tubos de PVC são muito mais fáceis. Esse fato permite sua instalação em locais de difícil acesso e elimina a necessidade de equipamentos especiais para a sua movimentação.

RESISTÊNCIA QUÍMICA E ABRASÃO: Como são feitos de PVC, os tubos BRLOC são impermeáveis, e apresentam resistência química a todos os produtos encontrados, normalmente, nas tubulações para drenagem pluvial. Eles também resistem a todos os tipos de solos ácidos ou alcalinos – esses que são considerados agressivos a outros tipos de tubulação. Ensaio laboratoriais mostram que o PVC é muitíssimo mais resistente a abrasão do que os tubos de concreto. Esta característica, associada à alta resistência química do material confere altíssima durabilidade a tubulação. [*Ver figura 3]

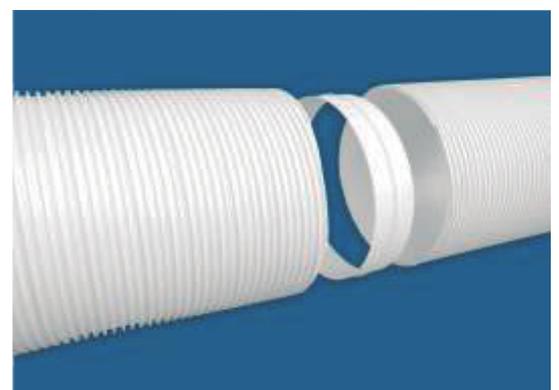
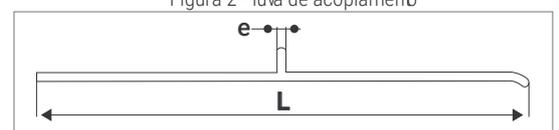


Figura 2 - luva de acoplamento



www.perfileng.com.br

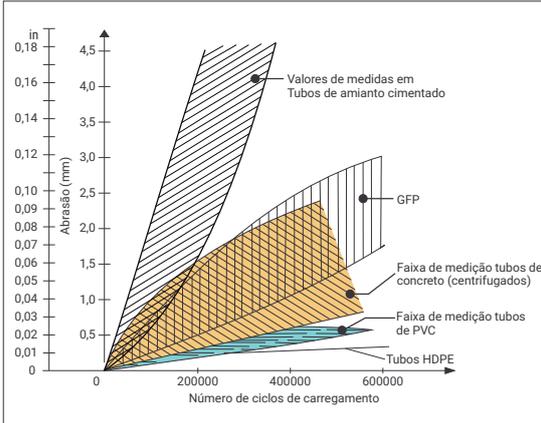
PERFIL DE ACOPLAMENTO - LUVA

A união dos tubos **BRLOC** é efetuada a partir de um perfil de emenda em PVC soldado aos dois tubos através de agente químico e fornecido em bobinas. O perfil de emenda é cortado nos comprimentos equivalentes ao perímetro interno da tubulação, e alojado no interior da extremidade de um dos tubos com a aplicação de agente químico entre o perfil de emenda e a tubulação. Em seguida é efetuado o encaixe com o outro tubo, também com uso do mesmo agente químico. Trata-se de uma operação bastante simples, rápida e eficiente.





Figura 3 - Gráfico demonstrando desgaste por abrasão em tubos de concreto (em marrom) e tubos de PVC (azul).



Fonte: Instituto de Hidráulica e Hidrologia de Darmstadt na Alemanha.

PROJETO HIDRÁULICO

O projeto hidráulico das tubulações pode ser realizado utilizando-se a fórmula empírica de Manning onde:

$$Q = \frac{1}{n} \cdot A \cdot R_h^{2/3} \cdot \sqrt{i}$$

sendo
 Q = vazão (m³/s)
 A = área molhada (m²)
 i = coeficiente de Manning
 R_h = raio hidráulico (m)

O coeficiente de rugosidade de Manning recomendado para as tubulações de PVC varia entre n=0,007 para pequenos diâmetros e n= 0,010 para grandes diâmetros e baixas velocidades. Ensaios realizados com os tubos de PVC, estruturados pela FCTH (Fundação Centro Tecnológico de hidráulica da USP), indicaram um valor do coeficiente de rugosidade de "n" igual a 0,00922.

Tabela 02 - Rugosidade Manning

Material	Coefficiente de Manning
PVC	0,009
Cerâmica	0,011
Concreto Centrifugado	0,13
Concreto Moldado	0,17
Aço Corrugado	0,21

Observando-se os coeficientes de rugosidade obtidos nos ensaios conforme a tabela 2 - Rugosidade Manning, comparados aos que são normalmente adotados nas obras de drenagem pluvial executada com outros materiais, fica evidente o quão lisa é a superfície interna dos tubos de PVC.

A baixíssima rugosidade dos tubos BRLOC é uma das principais características responsáveis por seu excelente desempenho hidráulico, e que pode ser traduzida no projeto em uma ou mais das seguintes alternativas:

- adoção de menores diâmetros.
- adoção de menores declividades.
- escoamento de maiores vazões.

Figura 4 - Perfil metálico de eforço

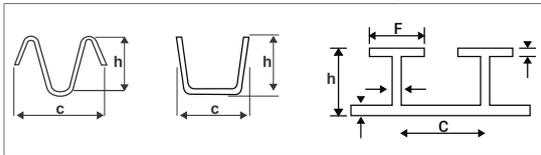
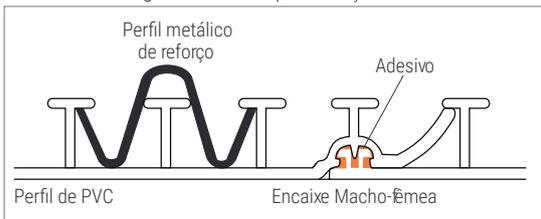


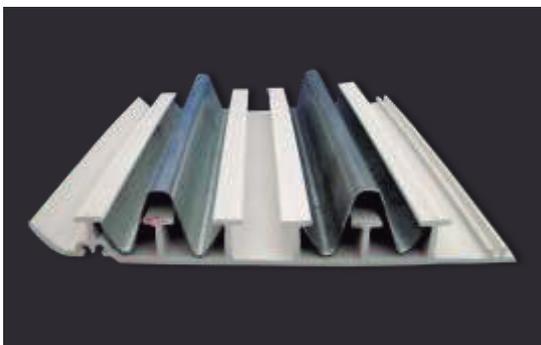
Figura 5 - Encaixe perfil de aço e PVC



Para as mesmas condições de vazão e declividade normalmente é possível utilizar tubos **BR LOC** com diâmetro inferior àquele correspondente aos tubos de outros materiais.

PROJETO ESTRUTURAL

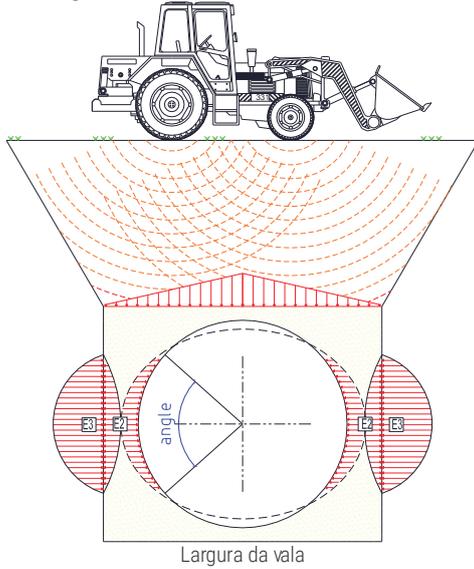
Os tubos **BRLOC** apresentam comportamento estrutural de tubos flexíveis. Vale, portanto, lembrar de que tubos flexíveis enterrados derivam sua capacidade de suportar cargas de um mecanismo de interação entre o tubo e o solo que o envolve. Tudo isso sob a ação de cargas verticais aplicadas pelo solo sobre ele.





A figura abaixo ilustra o mecanismo de arqueamento das tensões ao mostrarem a migração das cargas para o solo adjacente, à medida que o tubo tende a deformar:

Figura 6 - Tensões sobre o solo e tubo BR IDC



Uma vez que o tubo se encontra confinado lateralmente pelo solo de envolvimento, o aumento do diâmetro horizontal enfrentará uma resistência passiva do solo que restringirá este movimento.

Por ora, o empuxo passivo que atua na parede lateral do tubo - restringindo o seu deslocamento - também pode ser entendido como a resultante das tensões horizontais desenvolvidas no solo. Isso se dá quando o tubo se desloca empurrando a massa de solo, em seu estado limite de ruptura. Nessa situação, as tensões horizontais efetivas que surgem no solo serão superiores às tensões horizontais na condição de repouso, assim como serão dependentes da coesão e do ângulo de atrito do solo de envolvimento.

Também se faz necessário lembrar de que ao mesmo tempo em que a deformação horizontal mobiliza empuxo passivo do solo, a deformação vertical do tubo irá aliviá-lo de grande parte da carga vertical. Esta passará a ser suportada pelo solo de envolvimento a partir de um mecanismo de arqueamento das tensões no solo circundante.

A diminuição dos esforços sobre o tubo - à medida que este se deforma - pode ser entendida a partir do atrito que desenvolve entre o prisma de solo situado sobre o tubo e os prismas de solo situados em suas laterais. Assim, como o tubo se deforma mais do que o solo nas laterais, o atrito que se desenvolve entre esses prismas tende a reduzir os esforços sobre o tubo e aumentar os esforços no solo lateral.

Outra forma simples de se visualizar o mecanismo de repartição das cargas entre o tubo e o solo nas laterais, seria ao fazer uma analogia com um sistema composto por molas (vide figura 08). A partir desse ponto, imagina-se que às deformações de molas de diferentes graus de rigidez pudéssemos associar o tubo a uma mola bem flexível e o solo nas laterais a molas com maior rigidez. É fácil perceber que a carga vertical aplicada sobre esse sistema de molas será repartida desigualmente com as molas de maior rigidez (no caso, o solo). Logo, essas - as molas de maior rigidez - suportariam a maior parte da carga.

Pode-se perceber, desta forma, que a resistência do sistema estrutural solo-tubo flexível reside, por um lado, na capacidade do tubo em sofrer deformações e transferir as cargas para o solo de envolvimento. Já, por outro lado, reside também na capacidade deste solo em resistir a deformação do tubo e suportar as tensões resultantes.

Figura 7 - Deformação sob carga

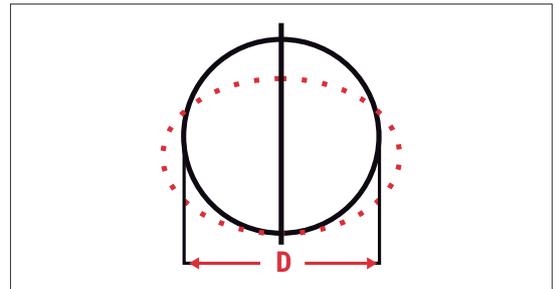
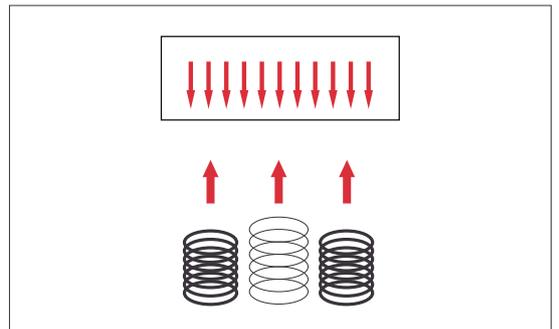


Figura 08 - Analogia de deformação solo e tubo





O solo que envolve o tubo - atuando como material estruturalmente assistente - deve, assim, ser cuidadosamente escolhido e aplicado no envolvimento da tubulação.

Importante também é frisar que o projeto estrutural de tubos flexíveis envolve, por um lado, a definição de solo de envolvimento (o tipo e seu estado de compactação). Mas também se faz necessário lembrar de que, por outro lado há a análise da resistência do sistema solo-tubo frente às solicitações existentes.



As solicitações que normalmente atuam sobre o sistema solo-tubo são aquelas devidas às cargas permanentes (peso da terra sobre o tubo, pressão hidrostática decorrente da eventual presença de lençol freático) e aquelas devidas às cargas acidentais (ação do tráfego de máquinas durante a obra tráfego normal de veículos na pista e de outras eventuais sobrecargas).

A análise sistêmica solo-tubo, frente a essas solicitações, é efetuada ao levar-se em conta três estados limites que devem ser evitados com razoável segurança:

- **Deformação diametral excessiva**
- **Instabilidade elástica (flambagem da parede)**
- **Esmagamento da parede**
- **Deformação da parede**

Cargas Permanentes

A principal carga que atua permanentemente sobre um tubo enterrado é aquela relativa ao peso do solo situado sobre a tubulação. Já o método recomendado para o cálculo das cargas permanentes sobre tubos flexíveis é o da carga prismática, ou seja, a carga correspondente ao peso do prisma vertical de terra situado diretamente sobre a tubulação.

onde:

$$p = y \cdot g \cdot H$$

p = tensão vertical devido ao peso de solo na profundidade H - (m)
 y = pesos específico do solo - (kg/m^3)
 H = altura do recobrimento sobre a geratriz superior do tubo - (m)

Adotar a carga prismática e equivale a desprezar o atrito entre o solo de recobrimento e as paredes laterais da vala, visto que nessas condições a tubulação fica sujeita a todo o peso do solo de recobrimento, trabalhando-se assim a favor da segurança. [*Ver figura 6 - página 06]

Considera-se a carga prismática, assim obtida, como uma tensão uniformemente distribuída na largura da vala, na altura do plano horizontal tangente à geratriz superior do tubo.

Cargas Móveis

As principais cargas móveis atuantes sobre a tubulação são aquelas decorrentes do tráfego de equipamentos pesados durante a etapa de construção da via, e, posteriormente, as cargas relativas aos veículos comerciais pesados trafegando sobre ela.

Para determinar a máxima tensão vertical atuante no plano tangente à geratriz superior da tubulação, devida a uma carga situada na superfície, costuma-se utilizar a expressão de Boussinesq definida para um treno semi-infinito, contínuo, homogêneo e elástico.





$$q = \frac{3 \cdot Q \cdot H^3}{2 \cdot \pi \cdot r^5}$$

Onde
 q = tensão vertical atuante sobre o tubo devido as cargas móveis (n/m²)
 Q = carga pontual atuante sobre a superfície (n)
 h = altura de cobertura da tubulação (m)
 r = distância entre a geratriz superior do tubo e o ponto de aplicação da carga (m)

A expressão acima foi deduzida e é válida para a condição ideal de uma carga pontiforme que atua na superfície. Isso é explicado da seguinte maneira: Como, na realidade as cargas distribuem-se por uma certa área na superfície do terreno, seria necessário efetuar a integração da expressão acima para obter a pressão exercida sobre o tubo. Este trabalho foi efetuado por Newmark, de modo que gerou tabelas que facilitam o cálculo preciso. No entanto, a diferença obtida normalmente não justifica o acréscimo de trabalho envolvido.

No caso mais desfavorável, em que a carga pontual situa-se exatamente na vertical que passa pelo eixo da tubulação - a tensão vertical atuante no plano horizontal tangente à geratriz superior da tubulação será:

$$q = \frac{3 \cdot Q}{2 \cdot \pi \cdot r^2}$$

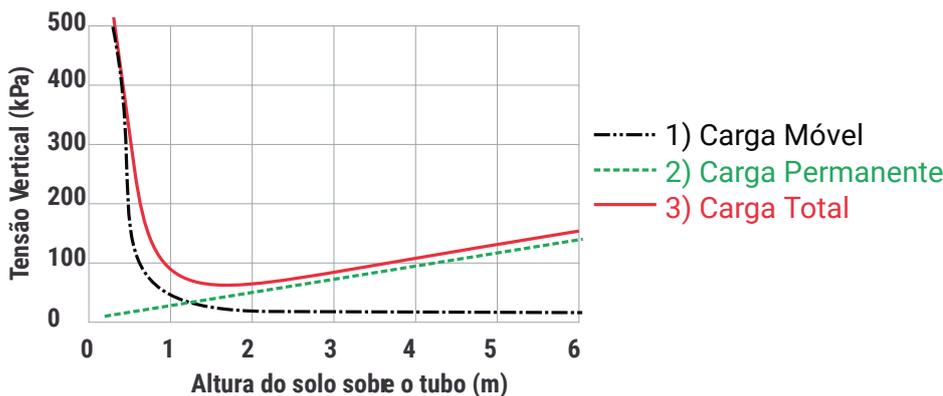
Onde
 q = tensão vertical atuante sobre o tubo devido as cargas móveis (n/m²)
 Q = carga pontual atuante sobre a superfície (n)
 r = distância entre a geratriz superior do tubo e o ponto de aplicação da carga (m)

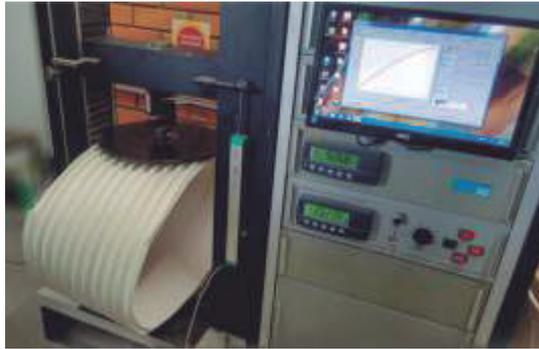
A carga pontual a ser considerada no projeto deverá ser aquela correspondente à(s) roda(s) do semieixo traseiro do veículo de maior peso trafegando na via.

Faz-se necessário também entender que a legislação brasileira estabelece, atualmente a **NBR 7188/2013** como os limites para as cargas de roda dos veículos trafegando em nossas estradas:

Assim, pode-se verificar que a carga permanente cresce linearmente com a altura de recobrimento de terra sobre a tubulação (H). Ao passo que a carga acidental decresce quadraticamente com esta altura. Sendo assim, a carga total atuante sobre a geratriz superior da tubulação assumirá valores mínimos para profundidades da ordem de 1.50 m como pode ser observado no gráfico abaixo.

Figura 09 - Gráfico de tensão x altura de aterro





Verificação da deformação diametral

A deformação diametral em tubulações flexíveis enterradas tem sido tradicionalmente calculada pela fórmula de Spangler modificada por Watkins que

$$\frac{\Delta y}{D} = \frac{K(p+q)}{8.R_A + 0,061.E'}$$

onde

Δy = deformação diametral (m)

D = Diâmetro da tubulação (m)

k = Constante de assentamento (adimensional)

p = Carga permanente (N/m²)

q = carga móvel (N/m²)

R = rigidez anular da tubulação (N/m²)

E' = módulo de reação do solo de envolvimento (Pa)



A deformação diametral $\frac{\Delta y}{D}$, obtida pela fórmula de Iowa-modificada, deve ser inferior à deformação máxima admitida, geralmente de 7,5%. Lembramos que este valor limite advém da deformação diametral a partir da qual pode ocorrer reversão de curvatura da tubulação (30%), dividida por um coeficiente de segurança igual a 4.

$$R_A = \frac{J.E_L}{D^3}$$

Onde

E_L = Módulo Elástico do PVC = 2,95 Gpa

J = Momento de inércia do perfil do tubo

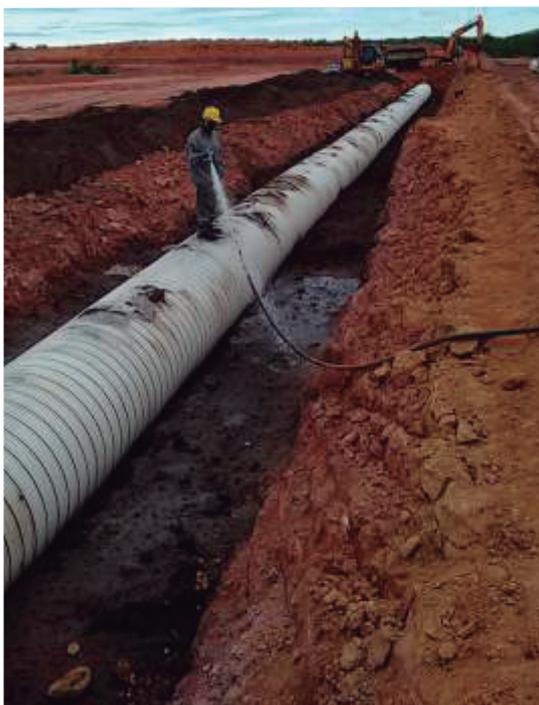
D = Diâmetro do tubo



Módulo Reativo do Solo E'

O módulo reativo do solo é o parâmetro mais importante no cálculo da deformação diametral e deve ser adotado em função do tipo de solo escolhido e do seu grau e compactação.

Existem combinações de diversos tipos de perfis de PVC com perfis de aço que possibilitam atender diversas classes de rigidez. Para um mesmo diâmetro os ensaios de rigidez são executados conforme norma ISO 9969 prescrita na norma **NBR ISO 21138**.



A tabela abaixo - baseada em resultados obtidos da Escola Politécnica da universidade de São Paulo - fornece valor do Módulo Reactivo do Solo de acordo com a condição de compactação do material para os tipos de solo recomendados.

Tabela 4 - Sistema Universal de Classificação do Solo (SUCS)

E' (MPa)					
Tipo de Solo	Classificação USCS	Exemplo	Compactação boa G > 90%	Compactação moderada 80% < GC < 90%	Sem compactação
Material Granular sem finos (menos de 12%)	GW GP SW SP	Brita graduada, Bica corrida, Areia bem graduada, Areia Pura	14	7	1.4
Material granular com finos (entre 12 e 25%)	GM GC SM SC	Pedregulho argiloso, Pedregulho arenoso areia argilosa, Areia Soltosa, Solo-brita	7	2.8	0.7

GC = Grau de compactação (Proctor Normal)





Algumas recomendações essenciais para o transporte, armazenamento dos tubos e bobinas.

Transporte

Sempre que os tubos forem transportados de um local para outro, as seguintes recomendações devem ser observadas:

- Devem ser utilizados veículos com carroceria plana e isenta de pregos ou pontas de madeira e pontas metálicas capazes de danificar a tubulação.
- Amarrar adequadamente a tubulação mantendo-a firmemente fixada na carroceria.
- Em caminhões com grade lateral baixa ou sem nenhuma grade utilizar caibros verticais devidamente encaixados na carroceria amarrando a tubulação (fueiros).
- É possível introduzir os tubos uns dentro dos outros (telescopar).
- No caso acima, os tubos podem ser carregados/descarregados manualmente ou com equipamentos mecânicos. No caso da utilização de equipamentos, os tubos deverão ser suspensos por cordas ou preferencialmente cintas de lona amarradas em **2 pontos de apoio**, evitando-se, assim, danos à tubulação.

Os Tubos BRLOC nunca devem ser jogados do alto da carroceria do caminhão para o solo. É recomendado que a descarga seja feita com cuidado e, de preferência para os pequenos diâmetros manualmente.

- As bobinas contendo os perfis devem ser transportadas na posição vertical - preferencialmente em caminhões abertos - amarradas adequadamente de forma a se evitar deslocamentos da carga.
- A carga/descarga das bobinas deve ser feita com equipamentos mecânicos adequados evitando-se deformação e tanto no carretel quando no perfil.

Armazenagem

Quando os tubos ou bobinas ficarem estocados por longos períodos não devem permanecer expostos às intempéries. Com esse cuidado, evitar-se-ão possíveis deformações e alterações no produto. Para tanto, devem ser observadas as seguintes recomendações:

- O local para estocagem deve ser plano, com declividade mínima, limpo, livre de pedras ou objetos salientes que possam danificar a tubulação;
- Podem ser empilhados na forma de pirâmides ou fogueiras.
- Devem ser providenciados caibros verticais de madeira, espaçados de metro em metro para apoio lateral.
- As pilhas não devem ultrapassar a altura de 1,80m.
- Calçar os tubos para evitar deslocamentos, sobretudo os de grandes diâmetros, sujeitos a ação de ventos.

Para bobinas

- Armazenar as bobinas em local plano, limpo, livre de pedras ou objetos salientes que possam danificar o carretel ou o perfil.
- Estocar sempre na posição vertical.
- Calçar os carretéis de tal forma a se evitar o movimento dos mesmos.

Manuseio

Os tubos BRLOC, haja vista a sua leveza, apresenta grande facilidade de manuseio, especialmente quando comparados a outros materiais. Entretanto, abusos no manuseio dos mesmos poderão torná-los inadequados para uma utilização normal.

A priori, as extremidades dos tubos são suas partes mais sensíveis. Por isso, deve-se evitar a ocorrência de impactos, atritos e contatos com corpos que possam prejudicá-los, tais como: pedras grandes, objetos metálicos e arestas vivas de um modo geral.





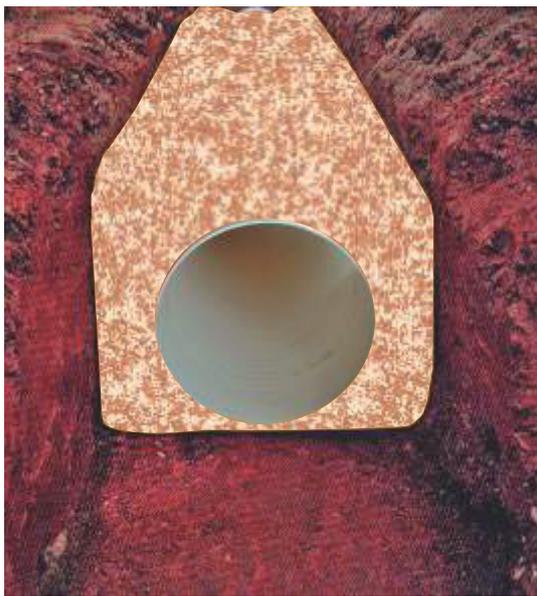
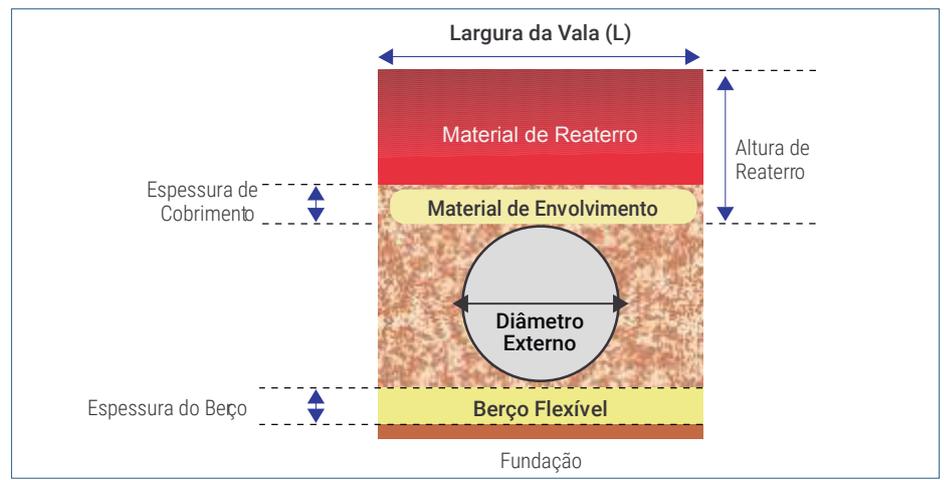
Para deslocamento do tubo pode-se utilizar também dispositivos apresentados nas fotos ao lado. Na prática, o tubo é envolvido por uma corda ou cinta, deslizando sobre caibros de madeira.

Por ora, os tubos não devem ser jogados ou arrastados no chão. Nesse contexto, ao se utilizar equipamentos mecânicos para movimentar a tubulação, a mesma deverá ser suspensa por cintas amarradas em 2 pontos de apoio, evitando-se deformações.

ESCAVAÇÃO DA VALA

A representação gráfica de uma tubulação flexível enterrada no interior de uma vala pode ser assim esquematizada:

Figura 09 - Envoltória do tubo



Largura Mínima Da Vala

$$L \geq 1,25 DE + 0,30 \text{ (m)}$$

ou

$$L \geq DE + 0,40 \text{ (m)}$$

L = largura Mínima de vala (m)

DE = Diâmetro externo do tubo

SOLOS PARA ENVOLVIMENTO DOS TUBOS

O solo que envolverá todo o tubo (envoltória) não deverá ser expansível quando saturado de água (chuva, lençol freático) o que permitiria eventual deformação no tubo quando sujeito a carregamentos.

Portanto é recomendado a utilização de solos granulares (areia, pó de brita, brita, seixo rolado, etc.), porque estes materiais não são expansíveis.

A largura da vala será definida em função do diâmetro dos tubos adotados no projeto hidráulico; pelas especificações exigidas pelos órgãos cessionários responsáveis; a partir dos equipamentos disponíveis (por exemplo, dimensões dos compactadores); pela profundidade da vala, e, se necessário, pelo tipo de escoramento adotado.

Para os tubos PVC ESTRUTURADO HELICOIDAL, recomenda-se como largura mínima de vala o maior dos dois valores:

DIMENSÕES MÍNIMAS PARA SEÇÃO TRANSVERSAL

Em condições de solos com bom suporte de sustentação:

Espessura de cobertura: 15,0 cm

Espessura do beço: de 7,0 a 20,0 cm (varia em função dos diâmetros)

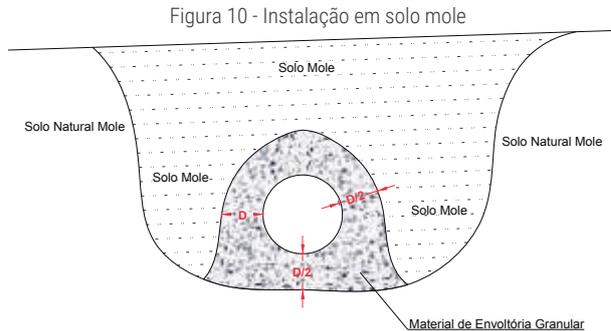
Altura de reaterro: Vide tabela página 14





EM CONDIÇÕES DE SOLOS MOLES:

O material granular (geratrizes inferior, laterais e superior), ao redor de todo o perímetro do tubo - a envoltória - deverá ser, no mínimo, metade do seu diâmetro.



Obs.: Verificar a largura da placa do compactador (sapo mecânico). Caso a largura dos mesmos seja maior, será necessário utilizar esse parâmetro na largura da vala. Porém, se for utilizada, areia com adensamento hidráulico, pode-se manter a largura mínima de vala.

O projeto hidráulico é que definirá a profundidade da vala, no entanto outro fator que é decisivo são as alturas máximas e mínimas de reaterro permitidas para cada tipo de tubos. Isso se dá em função dos seus diâmetros, tipo de solo para envoltórios dos tubos, grau de compactação e também pelas cargas atuantes. Caso a profundidade de assentamento do tubo, não atinja o recobrimento adequado, deve-se prever proteção das tubulações por meio de laje de dissipação, envelopamento em concreto ou material granular de elevado módulo reativo do solo. Este último pode ser representado por brita, pó de pedra, cascalho, solo cimento. Em casos de grandes reaterros - que estejam acima da capacidade dos tubos - deve-se utilizar sistemas de dissipação de cargas tais como, envelopamento ou geogrelhas.

A profundidade máxima da vala também deverá garantir que a altura de reaterro, a partir da geratriz superior do tubo, não ultrapasse os limites máximos admissíveis. Isto, considerando os estados limites (deformação diametral excessiva, esmagamento da parede, flambagem da parede e deformação da parede).

Segue abaixo tabela com um exemplo dos recobrimentos mínimos e máximos admissíveis, levando-se em conta os estados limites (deformação diametral excessiva, esmagamento da parede, flambagem da parede e deformação da parede), para os diversos tipos de solo de envoltórios, com coeficiente $K=0,1$ e peso específico do solo de 19.000 N/m^3 de acordo com a NBR 7188/2013 ($CIV=1,35$; $CNF=1,05$ e $CIK=1,25$)

Tabela 07 - Altura de recobrimento sobre a geratriz superior do tubo em função do módulo de resistência do solo

DIÂMETRO	ALTURA DE RECOBRIMENTO (M)			
	$E'=1,4 \text{ Mpa}$		$E'=7,0 \text{ Mpa}$	
	Min	Max	Reaterro mínimo	Reaterro máximo
200	NR	NR	0,60	10,0
300	NR	NR	0,60	10,0
400	NR	NR	0,60	10,0
500	NR	NR	0,60	10,0
600	NR	NR	0,60	10,0
700	NR	NR	0,60	10,0
800	NR	NR	0,60	10,0
900	NR	NR	0,60	10,0
1000	NR	NR	0,65	10,0
1100	NR	NR	0,65	10,0
1200	NR	NR	0,65	10,0
1500	NR	NR	0,80	9,00
1800	NR	NR	0,80	8,00
2000	NR	NR	1,00	7,00
2500	NR	NR	1,00	5,25
3000	NR	NR	1,20	3,70

OBS.: $E'=7,0 \text{ Mpa}$ atinge-se com: material granular sem finos (menos 12%) e compactação moderada $80\% < GC < 90\%$

OBS.: Para outros valores de E' (Módulo reativo do solo) consultar a PERFIL ENGENHARIA.

OBS.: A altura de recobrimento é considerada a geratriz superior até a roda do veículo (incluindo pavimento acabado).

NR: Não recomendado (E' considerada sem compactação)



REDES MULTIPLAS (Mais de um tubo)

Para redes com mais de um tubo, duplos, triplos ou mais, a distância mínima entre tubos será a metade do diâmetro do tubo. No entanto, deve-se limitar um espaçamento, de no mínimo 90cm entre eles.

A profundidade mínima da vala em cada seção transversal deverá garantir a existência de um recobrimento mínimo a partir da geratriz superior do tubo. Este recobrimento dependerá da existência ou não de tráfego, da rigidez do tubo e do material de envoltório (envoltória).

TRAFEGO RODVIÁRIO

Para as obras rodoviárias **recomendamos** o valor para recobrimento dos tubos **no mínimo de 1,0m**. Eliminando assim qualquer possibilidade de eventual deformação diametrais no momento de tráfego pesado.





Escoramento

No caso de solos instáveis, quando necessários, terão que ser realizados escoramentos para conter as paredes laterais da vala. Já nos casos de deslocamentos horizontais do solo próximos à base da vala, orienta-se a boa técnica que é retirar o escoramento à medida em que for sendo realizado o reaterro compactado na vala.

Rebaixamento de lençol

Nas situações em que a vala atinja o lençol freático, as técnicas usuais de esgotamento ou rebaixamento do nível do lençol deverão ser aplicadas.



Fundação e berço

O fundo da vala deve ser regular e uniforme. Nesse sentido, deve obedecer a declividade prevista no projeto, isento de saliências e reentrâncias. Já as eventuais reentrâncias devem ser preenchidas com material adequado e convenientemente compactado, de modo a se obter às mesmas condições de suporte do fundo da vala normal. O fundo da vala deve apresentar resistência suficiente para suportar as solicitações de projeto sem recalque excessivo ou diferencial. Por conta disso, solos muito moles ou expansivos, solos orgânicos ou saturados são inadequados para essa finalidade e requerem um reforço com camada de rocha, brita ou cascalho. Podendo ser de 70 cm a no mínimo 15 cm - conforme as características do solo - e compactados adequadamente. No caso da tubulação sobre a fundação, deve ser apoiada sobre berço de uma camada de areia, brita ou cascalho com 15 cm de espessura.



Para areias ou materiais granulares finos de granulometria uniforme, a compactação deverá ser hidráulica (*Ver tabela 4 da página 9). Já o grau de compactação relativa deve ser maior ou igual a 75% do ensaio de referência obtido em laboratório.

Em todos os casos, o desvio de umidade ótima deverá estar em torno de 10% da umidade ótima obtida no ensaio adotado como referência para o controle tecnológico.



Lançamento dos tubos na vala

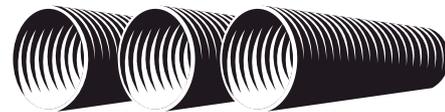
A descida dos tubos até o fundo da vala pode ser efetuada manualmente ou com auxílio de cordas, cintas ou vigas de madeira inclinada. Isso permitirá a formação de rampas por onde os tubos poderão ser rolados lentamente. Em todos os casos deve-se observar os cuidados para não danificá-los, sobretudo no que se refere às luvas.

Ao utilizar equipamentos mecânicos para descer a tubulação, a mesma deverá ser suspensa por cordas ou cintas, amarrada a mais de um ponto de apoio. Com relação ao assentamento dos tubos deve-se lembrar que esse tem de ficar centralizado dentro da vala.



É importante descarregar o material de envolvimento com a concha de uma retroescavadeira em quantidade adequada para realizar convenientemente a compactação em camadas do mesmo. Desse modo, não danificará o tubo em função da altura de lançamento. Podendo, então, lançar próximo ao tubo (cuidadosamente sobre ele), de maneira que quantidades semelhantes de material sejam lançadas nas duas laterais sem o perigo de deslocá-lo. Em seguida com enxadas e pás deve-se espalhar o material em camadas adequadas para compactação ou adensamento hidráulico.





Por ora, deve-se garantir que o solo granular envolva totalmente o tubo, sobretudo nas regiões inferiores onde o mesmo se apoia entre o berço e a curvatura, principalmente nos tubos de grandes diâmetros. Vale ressaltar que o envolvimento deve ultrapassar a geratriz superior da tubulação ao formar uma camada adicional de 15 cm. Nas situações em que houver possibilidade de migração de finos do solo original da vala para a envoltória, deve ser considerada a utilização de um geotêxtil para evitar a ocorrência.

É indispensável utilização de dispositivos nas extremidades da tubulação reaterrada, como **alas ou bocas** (vide imagem ao lado), seja em concreto, gabiões, ou outros materiais adequados. Esta prática ajuda a proteger a envoltória de erosões, pois é essa que garante a resistência do sistema solo-tubo. No que se refere à proteção temporária das extremidades de galerias ou bueiros, pode-se utilizar sacos com areia (com as extremidades fechadas, com nós). Também é importante atentar que, para os casos em que os materiais utilizados nas alas possibilitam o carreamento de material da envoltória, é importante impedir o processo ao utilizar a proteção com geotêxtil (atrás das mesmas).

Compactação do material de envolvimento (Envoltória)

É indispensável e fundamental a compactação do material de envolvimento do tubo. Este pode ser feita por equipamentos mecânicos (sapo mecânico, placa vibratória), soquetes manuais ou hidráulicamente, dependendo do tipo de material.

Todavia, o processo deve ocorrer simultaneamente ou alternadamente dos dois lados do tubo, de modo a evitar o seu deslocamento durante a operação. Assim, no primeiro terço do diâmetro da tubulação, deve-se observar o completo preenchimento ao redor do tubo. Também, a espessura das camadas, os equipamentos e procedimentos utilizados na compactação devem ser especificados em projeto, ou serão definidos pelo engenheiro da obra. Na falta de especificações, recomenda-se utilizar camadas em torno de 30cm de espessura e controlar o grau de compactação alcançado à cada camada, permitindo assim a remoção e a reconstituição nos casos em que não forem atingidos os parâmetros desejados.

Sendo assim, na primeira camada - acima da geratriz superior da tubulação - se faz necessário proceder a compactação mecânica somente na região compreendida entre o plano vertical tangente à tubulação e à parede da vala. É imprescindível lembrar de que a região diretamente acima da tubulação não deve ser compactada mecanicamente, em espessuras de camadas inferiores a 50 cm. Isso, para evitar deformações nos tubos. Contudo, também não se pode esquecer de que o procedimento vale para diâmetros abaixo de 1200 mm, pois acima deste diâmetro a camada de solo deverá ser no mínimo de 80 cm. Se houver escoramento na vala, este deve ser retirado progressivamente preenchendo todos os espaços vazios.

Para utilização na envoltória de areia, recomenda-se o adensamento hidráulico complementado pela utilização de vibrador de imersão, e para demais materiais de envolvimento, orienta-se a utilização de placa vibratória, sapo mecânico e/ou soquetes manuais.

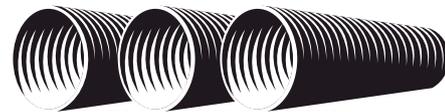
Em qualquer caso, o material de envoltória não poderá ser lançado em uma única camada, ou em espessura superior a recomendada.

O controle do grau de compactação deverá ser realizado para garantir que sejam atingidos os valores de E' (módulo de reação do solo - conforme página 11), previstos no projeto.



ALAS (Bocas): Nas extremidades das tubulações é indispensável a instalação de alas, seja em concreto ou outro material.





Montagem das luvas de acoplamento

A união entre dois tubos BRLOC é efetuada através de perfil de emenda (Figura 2 - página 06) adequado conforme a bitola da tubulação e soldados aos dois tubos através de adesivo, originando assim uma luva de acoplamento. Para facilitar a montagem, o perfil de emenda pode ser acoplado em uma das extremidades do tubo no próprio local de fabricação desses. Também pode ser feita na obra antes de colocar o tubo na vala. Normalmente, após desceros os tubos na vala, é realizada a união entre os tubos. No entanto, é possível acoplar vários tubos na lateral da vala e depois efetuar o lançamento.



No acoplamento entre os tubos faz-se importante observar as seguintes recomendações:

- Limpar cuidadosamente com pano limpo e seco as superfícies a serem soldadas, tanto do tubo como a do perfil de emenda. As superfícies onde serão aplicado o adesivo deverão estar sem umidade e impurezas.
- Passar adesivo nas extremidade interna da tubulação, utilizando pincel. Usar exclusivamente adesivo fornecido pela PERFIL ENGENHARIA.
- Iniciar o processo de acoplamento entre os tubos, pela parte inferior, empurrando cuidadosamente o tubo e ao mesmo tempo promovendo o encaixe da luva de acoplamento (luva), até cerca de 1 cm, até chegar à parte superior da tubulação. Após isto aplicar uniformemente o adesivo em toda a superfície restante do perfil de emenda.
- Empurrar um tubo contra o outro de modo a encaixar às extremidades a serem unidas. Importante, também, verificar se o encaixe foi realizado até o final e se não existem folgas na luva de acoplamento. No caso de eventuais folgas, as mesmas devem ser preenchidas pelo mesmo adesivo.



OBS: Esse sistema de acoplamento é utilizado em tubos de até 1200mm, o qual já é fornecido com a luva.



Para os tubos BRLOC de grandes diâmetros :

- Limpar cuidadosamente com pano limpo e seco as superfícies a serem soldadas tanto do tubo quanto do perfil de emenda. Também, se faz importante lembrar de que as superfícies onde será aplicado o adesivo deverão estar sem umidade e impurezas.
- Passar adesivo nas extremidades internas da tubulação e na superfície externa do perfil de emenda, utilizando pincel. Usar exclusivamente adesivo fornecido pela PERFIL ENGENHARIA.
- Instalar o perfil de emenda ao longo da paredes nas extremidades internas dos dois tubos, de forma a ficar pressionado, e depois rebitá-los (ou utilizar parafusos autobrocantes), espaçados de, pelo menos 30 cm, de maneira alternada em cada uma.

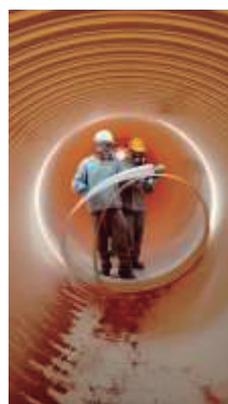
Processo de instalação de luvas de acoplamento para grandes diâmetros



Fase 1: Instalação da luva
*Medir e cortar o comprimento da luva e testar.



Fase 2: Instalação da luva
*Aplicar adesivo na luva e no tubo.



Fase 3: Instalação da luva
*Iniciar posicionamento da luva.



Fase 4: Instalação da luva
*Posicionar com a curva na parte inferior e pressionar a luva.



Fase 5 final : Fixação com rebites
*Fixação adicional com rebites.





Envolvimento do Tubo (Envoltória)

Considerado estruturalmente resistente no sistema solo-tubo, o material de envolvimento da tubulação deve ser cuidadosamente selecionado e disposto ao redor do tubo.

Logo, recomenda-se que o material de envolvimento da tubulação seja granular e bem graduado. Brita graduada, areia ou outros solos naturais de classificação GW, GP, SW, SP, GM e SM (no sistema unificado de classificação de solos) são os mais indicados.

Solos muito finos ou de alta plasticidade são considerados inadequados para o envolvimento de tubos flexíveis.

Por ora, a natureza e o estado de compactação do material de envolvimento devem ser especificados em projeto, ou devem ser escolhidos pelo engenheiro da obra de acordo com o módulo reativo do solo necessário adotado no projeto. (vide Projeto Estrutural)

Reaterro das Valas

Após o envolvimento da tubulação, o restante da vala pode ser preenchido com o próprio solo de escavação até que atinja o nível original de projeto.

Caso exista tráfego de veículo no local, o material de reaterro deverá ser compactado em camadas, sendo que se deve utilizar nas primeiras camadas equipamentos leves (soquete manual, placa vibratória, sapo mecânico). Isso, para evitar danos à tubulação. Já, nas demais camadas, se faz necessário utilizar equipamentos mais pesados. Em caso de não ser possível de imediato o reaterro com as alturas mínimas, recomenda-se executar sobre a tubulação uma "lombada" de solo. Claro, deve-se respeitar o reaterro mínimo naquele ponto, em função do tráfego durante a execução da obra.

Flutuabilidade

Em solos onde o lençol freático atinge o tubo ou ocorre eventualmente inundação da vala, o efeito de flutuabilidade é presente. Para evitar esse fenômeno, deve-se garantir uma altura de recobrimento mínima de 46% do diâmetro do tubo, ou seja, aproximadamente metade do diâmetro do tubo.

$$H_{\min} = \frac{\pi \cdot D}{4j}$$

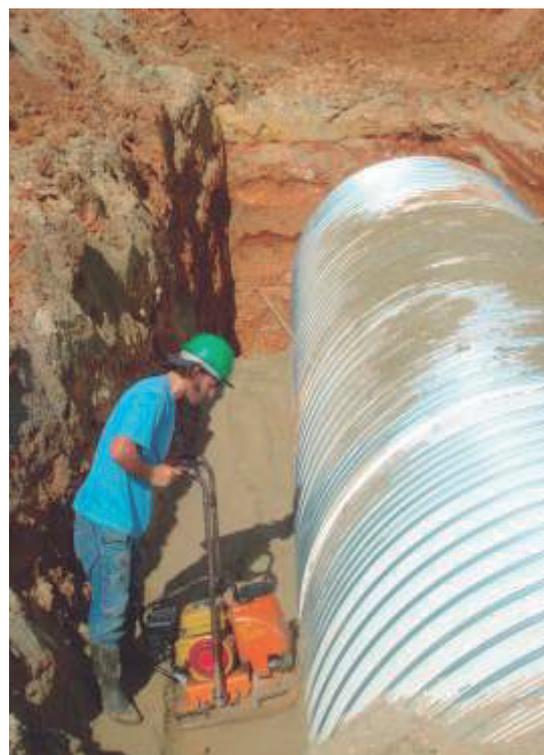
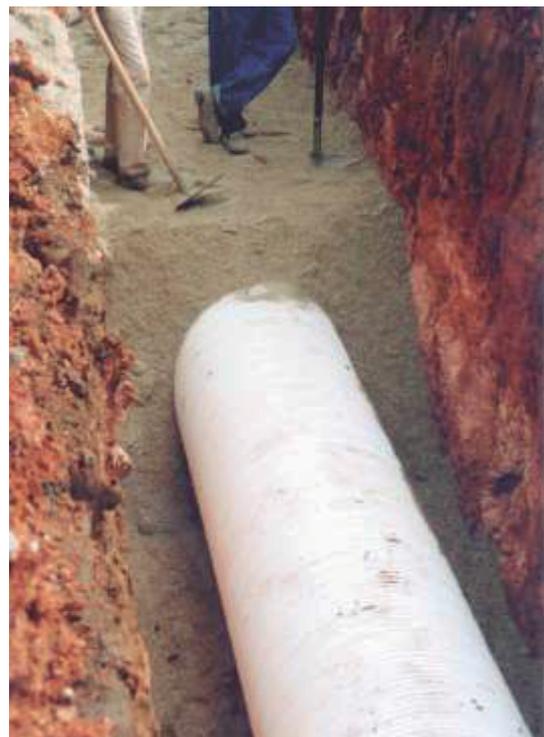
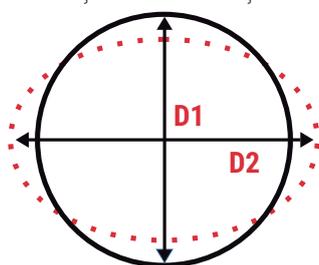
Onde
 D = Diâmetro externo do tubo METROS
 $\pi = 3.14$
 J = Densidade do solo T/m³
 H_{min} = Altura do recobrimento mínimo (m)



TESTE DE DEFORMAÇÃO DIAMETRAL

Após 10 dias da finalização dos serviços de assentamento, recomenda-se serem realizadas medidas de deformação diametral no sentido da altura e da largura da seção transversal ao longo dos tubos. Vale ressaltar que a máxima deformação medida nesta verificação não deverá ultrapassar 7,5% do diâmetro interno.

Figura 1- Medição da deformação diametral





A união dos tubos das bocas de lobo à galeria, ou qualquer outra interligação entre os tubos **BRLOC**, poderá ser executada através de poços de visita ou caixas de inspeção ou diretamente na rede se forem de PVC. Paralelamente, a interligação com trechos construídos com outros materiais, como por exemplo, a redes preexistentes em concreto, também deverá ser realizada através da execução de poços de visita.



A conexão dos tubos **BRLOC** a poços de visita é realizada através da fixação da tubulação no poço de visita em concreto ou alvenaria por meio de argamassa de cimento e areia, ou do concreto no processo de execução da caixa. A própria disposição externa do tubo favorece a plena ancoragem da argamassa na superfície externa do tubo, o que garante, inclusive, uma estanqueidade à conexão executada.



No caso do material a ser conectado na rede em PVC, é possível o acoplamento direto ao tubo **BRLOC**, pois o processo de fixação entre os tubos pode ser a partir de fibra de vidro ou adesivo específico fornecido pela **PERFIL ENGENHARIA**. É possível a execução de poços de visita a partir de tubos de BR LOC, onde um segmento de tubo fixado na posição vertical sobre uma base de concreto poderá ser cortado e fixado (com adesivo especial fornecido pela **PERFIL ENGENHARIA**, ou fibra de vidro) a outros tubos oriundos das redes.

Observa-se também, que, tampa da caixa, não deverá transmitir os esforços provindos do tráfego sobre o tubo na posição vertical. Ou seja, a tampa deve se apoiar no solo lateral ao tubo.



CONEXÕES SEGMENTADAS



A **PERFIL ENGENHARIA**, fornece, mediante consulta prévia, uma variada gama de conexões segmentadas nos diâmetros de 160 mm até 3,00 m - produzidas a partir de tubos **BRLOC** - tais como: Joelhos (nos mais diversos graus), Tee, reduções, junções (concêntrica e excêntrica), inspeções, etc.

1) Cuidados durante a instalação dos tubos na aplicação de adesivos nas juntas (acoplamento):

- Na instalação do tubo e na execução das juntas, a região onde será aplicado o adesivo deverá estar isenta de umidade e sujeira;
- A lata ou tambor deve ser fechado imediatamente após o uso, por se tratar de um produto altamente volátil;
- Perdas dos solventes existentes no adesivo implicam na perda da adesão;
- Colocar num recipiente auxiliar a quantidade de adesivo a ser aplicada naquela operação;
- Proteger o adesivo da chuva, pois este em contato com água, gelifica;
- Proteger a lata do adesivo do sol, sobretudo quando da implantação na obra;

2) Segurança:

- Por se tratar de material inflamável, deve estar livre de faíscas ou calor;
- É primordial trabalhar e armazenar em local ventilado;
- O operador deverá estar posicionado de forma a evitar que a circulação de ar direione os gases provenientes do adesivo em sua direção;
- Recomenda-se o uso de EPIs durante a aplicação;
- Deve-se evitar ingestão, contato com a pele, olhos e inalação. Em caso de contato com a pele, se faz obrigatório lavar com água corrente em abundância e em caso de contato com os olhos, também deve-se lavá-los com água corrente e procurar um médico;




Tabela 05 - Diâmetros

Ø Diâmetro Nominal (mm)	Largura mínima da Vala (m)	Envoltória (m ³ /m)	Ø Diâmetro Externo (mm)	Peso do Tubo (kg/m)	Quantidade Tubos/Carga	Carga Carreta 12(m)	Cons. Adesivo Nas 2 Lados da Luva (Kg)	Volume Reservação (m ³ /m de tubo)
160	0,56	0,21	174	1,6	210	2520	0,161	0,020
200	0,60	0,24	214	1,6	147	1716	0,201	0,031
250	0,65	0,28	264	2,0	99	1296	0,211	0,049
300	0,70	0,31	314	4,1	63	756	0,261	0,071
350	0,75	0,35	376	4,7	48	600	0,438	0,096
375	0,75	0,37	401	5,0	50	600	0,509	0,110
400	0,80	0,39	426	5,5	35	420	0,580	0,126
450	0,86	0,44	476	7,0	28	360	0,650	0,159
500	0,93	0,50	534	7,7	22	240	0,721	0,196
550	0,99	0,55	584	8,5	18	240	0,792	0,238
600	1,05	0,61	634	9,3	15	144	0,862	0,283
650	1,11	0,67	684	10,0	12	168	0,933	0,332
700	1,18	0,73	734	15,6	11	132	1,004	0,385
750	1,24	0,80	784	16,7	10	108	1,074	0,442
800	1,30	0,86	838	17,8	9	108	1,145	0,503
850	1,36	0,93	888	18,9	8	96	1,216	0,567
900	1,43	1,00	938	31,5	6	72	1,487	0,636
950	1,48	1,11	988	33,2	6	72	1,568	0,709
1000	1,55	1,15	1038	35,0	5	60	1,650	0,785
1050	1,61	1,22	1088	36,7	5	60	1,732	0,866
1100	1,68	1,31	1138	38,5	4	48	1,813	0,950
1200	1,80	1,48	1238	41,9	4	48	1,895	1,131
1300	2,05	1,84	1338	55,2	2	36	2,058	1,327
1400	1,93	1,66	1438	59,4	2	24	2,222	1,539
1500	2,18	2,04	1574	70,9	2	24	2,385	1,767
1600	2,30	2,24	1674	75,6	1	12	2,548	2,011
1700	2,43	2,46	1774	80,3	1	12	2,712	2,270
1800	2,55	2,68	1874	85,0	1	12	2,875	2,545
1900	2,68	2,92	1974	89,8	1	12	3,039	2,835
2000	2,80	3,16	2074	94,5	1	12	3,202	3,142
2100	2,93	3,41	2174	99,2	1	12	3,365	3,464
2200	3,05	3,67	2274	103,9	1	12	3,529	3,801
2300	3,18	3,94	2374	108,7	1	12	3,692	4,155
2400	3,30	4,22	2474	113,4	1	12	3,855	4,524
2500	3,43	4,51	2574	121,9	1	12	4,019	4,909
2600	3,55	4,81	2674	126,8	1	12	4,182	5,309
2700	3,68	5,12	2774	131,7	1	12	4,345	5,726
2800	3,80	5,43	2874	175,2	1	12	4,509	6,158
2900	3,93	5,76	2974	181,5	1	12	4,672	6,605
3000	4,05	5,76	3074	187,8	1	12	4,836	7,069





Normas de Referência

NORMA	DESCRIÇÃO / PAÍS
DIN 16961 PARTES 01 E 02	Thermoplastics pipes and fittings with profiled outer and smooth inner surfaces - Germany
NPT-399.162 PARTES 01 E 02	Plásticos. Tubos y accesorios termoplásticos y termoplásticos reforzados con fleje metálico para drenaje enterrado en obras de edificación e ingeniería civil y drenaje agrícola. Perú
AASHTO M304	Polyvinyl Chloride (PVC) Profile Wall Drain Pipe & Fittings Based on Controlled Inside Diameter (AASHTO) - EUA
ASTM F794	Standard Specification for Polyvinyl Chloride (PVC) Ribbed Gravity Sewer Pipe and Fittings Based on Controlled Inside Diameter - ASTM -EUA
UNE 53994	Plásticos. Tubos y accesorios termoplásticos y termoplásticos reforzados con fleje metálico para drenaje enterrado en obras de edificación e ingeniería civil y drenaje agrícola. España

NORMA	DESCRIÇÃO / PAÍS
D-2321-11	Standard Practice for; Underground Installation of Thermoplastic Pipe for Sewers and Other Gravity-Flow Applications1 - EUA
EN 15346	Plastics – Recycled plastics – Characterisation of poly(vinyl chloride) (PVC) recyclates - Europe
D2412-11	Standard Test Method for Determination of External Loading Characteristics of Plastic Pipe by Parallel-Plate Loading. EUA
ISO 9969	Thermoplastics pipes – Determination of ring stiffness - Europe
D 2564 – 04	Solvent Cements for Poly(Vinyl Chloride) (PVC) Plastic Piping Systems1 -EUA
D 2122	Determining Dimensions of Thermoplastic Pipe and FittingsD 2122 -EUA





CONTENÇÃO / RESERVAÇÃO



VENTILAÇÃO



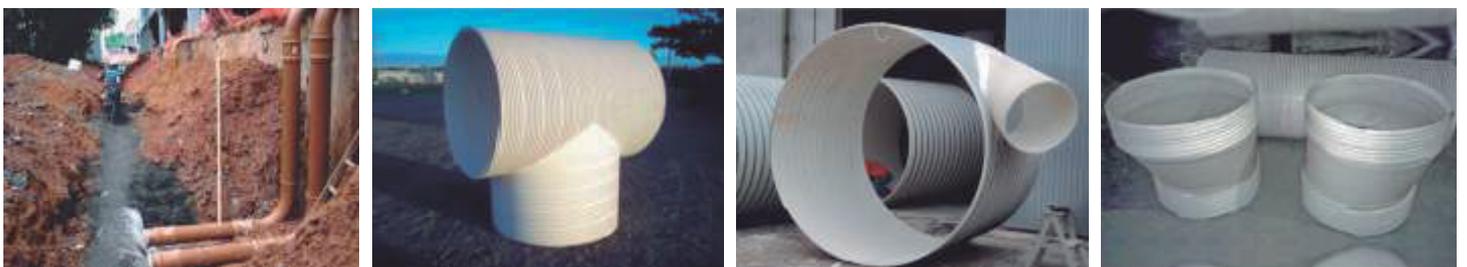
GALERIAS MULTIPLAS



SISTEMAS DE ADUÇÃO



CONEXÕES





www.perfileng.com.br

“ Com um perfil técnico embasado por uma vasta experiência, a Perfil Engenharia está preparada para prestar todo suporte à empresas, órgãos públicos e projetistas no dimensionamento, nas especificações e nas instalações dos tubos de PVC **BRLoc**. ”

ENTRE EM CONTATO CONOSCO



Fábrica 1 - Santa Catarina
R. Antonio Jasper, 622
Bairro Porto Grande - CEP: 89.245-000
Araquari - SC/Brasil



+55 47 4101-1111
+55 47 99964-2742



vendas@acque.com.br



Fábrica 2 - Bahia
Av. Imbassay, 1.285, Galpão B e C
Distrito industrial - CEP: 42850-000
Dias D'Ávila



+55 71 3505-6900
+55 71 99942-0047



contato@ne.acque.com.br





Fábrica 1 - Santa Catarina
R. Antonio Jasper, 622
Bairro Porto Grande - CEP: 89.245-000
Araquari - SC/Brasil

+55 47 4101-1111
+55 47 99964-2742

vendas@acque.com.br



Fábrica 2 - Bahia
Av. Imbassay, 1.285, Galpão B e C
Distrito industrial - CEP: 42850-000
Dias D'Avila

+55 71 3505-6900
+55 71 99942-0047

contato@ne.acque.com.br