30 de setembro de 2015 - São Paulo, SP



O impacto das escavações profundas e contenções na vizinhança de obras urbanas

Ricardo Luiz Leonardo Leite Metrô de São Paulo

REALIZAÇÃO









Estação São Bento – L1







# 

Impacto devido a ocupação do território urbano com interdições do sistema viário local, conflitos com as redes de utilidades públicas, ruídos, movimentação intensa de grandes equipamentos e caminhões entre outros.



Concepção dos anos 1970





Nos anos 1970 não havia opção para as estações subterrâneas; a única metodologia construtiva disponível era a Vala

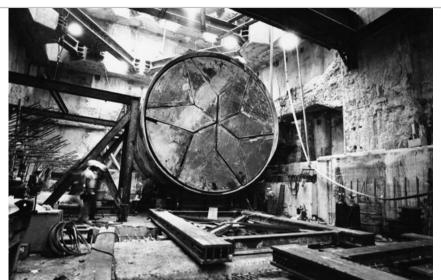


Concepção dos anos 1970





Nos anos 1970, para os túneis das vias entre estações havia a opção do uso de tuneladoras, embora limitado pelo alto custo.



Diâmetro = 6,00 m







A implantação das obras do Metrô em uma cidade como São Paulo, inserida na 4ª maior Região Metropolitana do mundo com mais de 19 milhões de habitantes e uma frota de cerca 7 milhões de veículos, conforme estimativa do IBGE, constitui-se em um constante e complexo desafio.

Condições espaciais urbanas, como o alto adensamento de edifícios de grande porte, de tráfego e de redes de utilidades públicas em constante e rápida expansão e legislações como as ambientais, de acessibilidade e de segurança estabelecem padrões de desempenho cada vez mais restritivos para implantação das obras, particularmente para as valas.





A busca por novas tecnologias e soluções técnicas, que façam frente a essas demandas, têm-se constituído no cotidiano daqueles que concebem as novas linhas.

As metodologias construtivas de obras subterrâneas do Metrô de SP têm sido absorvidas, desenvolvidas e ampliadas ao longo dos últimos 40 anos, período no qual foram conquistados importantes avanços.





Atualmente uma gama maior de métodos construtivos estão à disposição. O uso deles, isolados ou combinados, possibilitam uma redução significativa do uso da vala e, portanto, das intervenções na superfície.

As imagens seguintes ilustram o progresso desses métodos desde os anos 1970 até os dias de hoje.







Escoramento dos anos 1970





Escoramento dos anos 1980



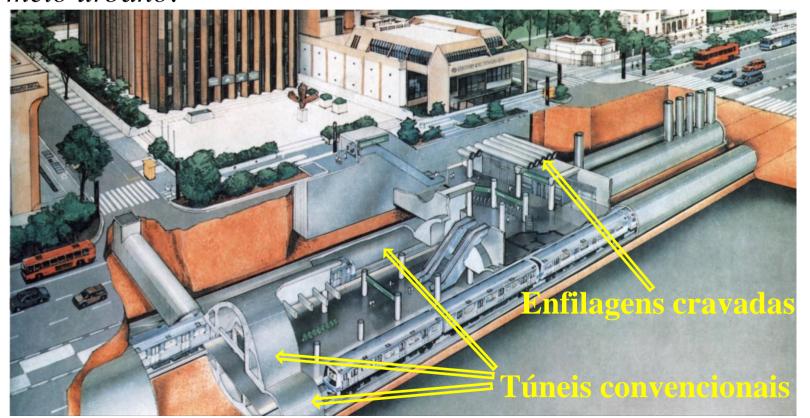
Leite, R. L. L. (1992)





## Estação conceito do Ramal Paulista – L2

As estações foram concebidas com novos métodos construtivos (túnel convencional e enfilagens cravadas) reduzindo o impacto das valas no meio urbano.

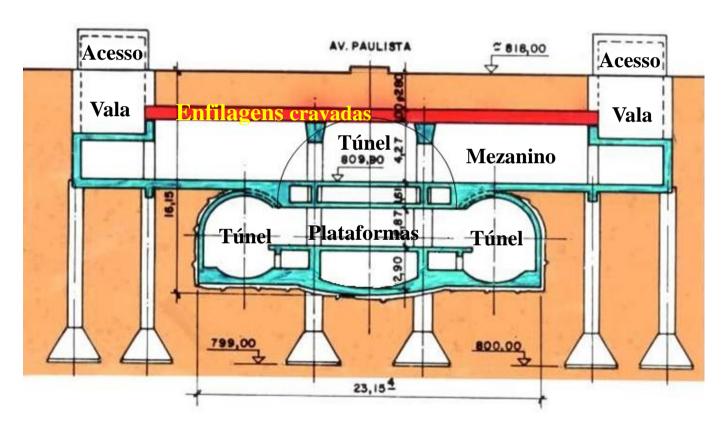






## Estação Trianon do Ramal Paulista – L2

As valas com cerca de 4 m de largura e 50 m de comprimento foram implantadas nas calçadas



CORTE TRANSVERSAL





## Mezanino da Estação Trianon – L2

Cravação de enfilagens a partir de vala (4 m X 50 m) na calçada da Av. Paulista



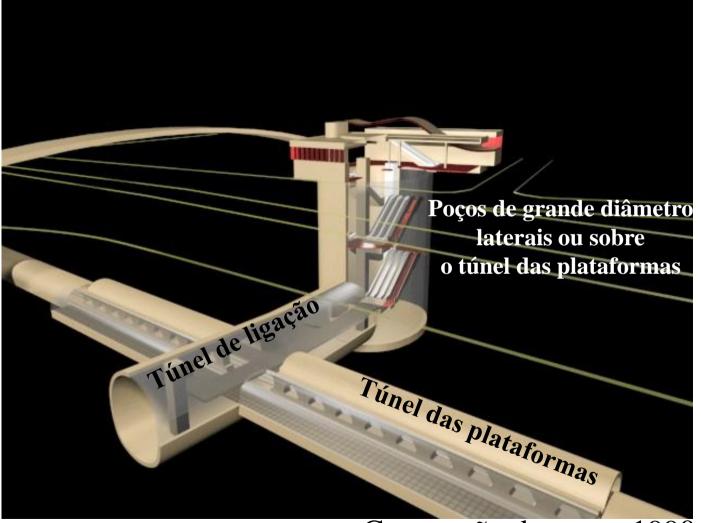
Escavação do mezanino sob as enfilagens







# Estação conceito – Linha 4







Estação Santa Cruz – L5







Estação Santa Cruz – L5

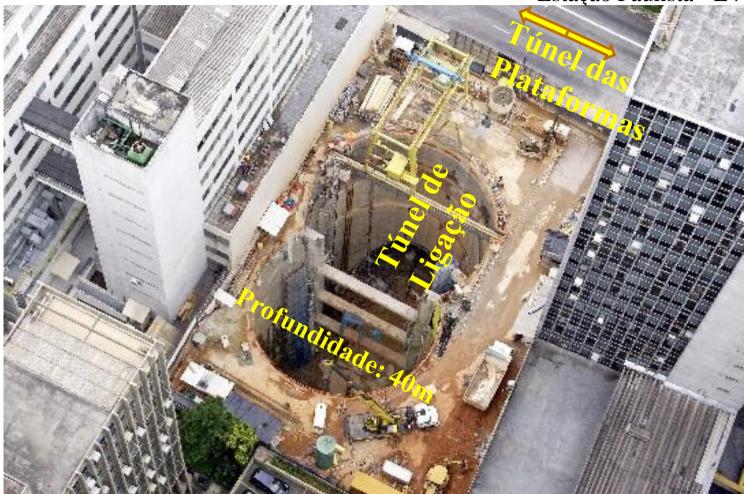






# Poços circulares laterais ao túnel das plataformas

Estação Paulista - L4







# Poço circular na projeção do Túnel

Estação Chácara Klabin – L5







# Poços circulares secantes + Túnel das Plataformas

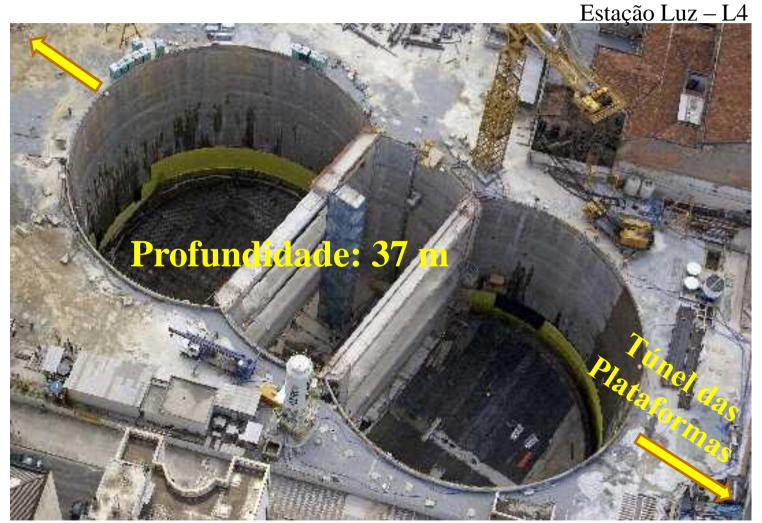
Estação Vila Prudente – L2







# Poços circulares secantes + Túnel das Plataformas







# Poços múltiplos - 5 poços circulares secantes

Estação Brooklin – L5







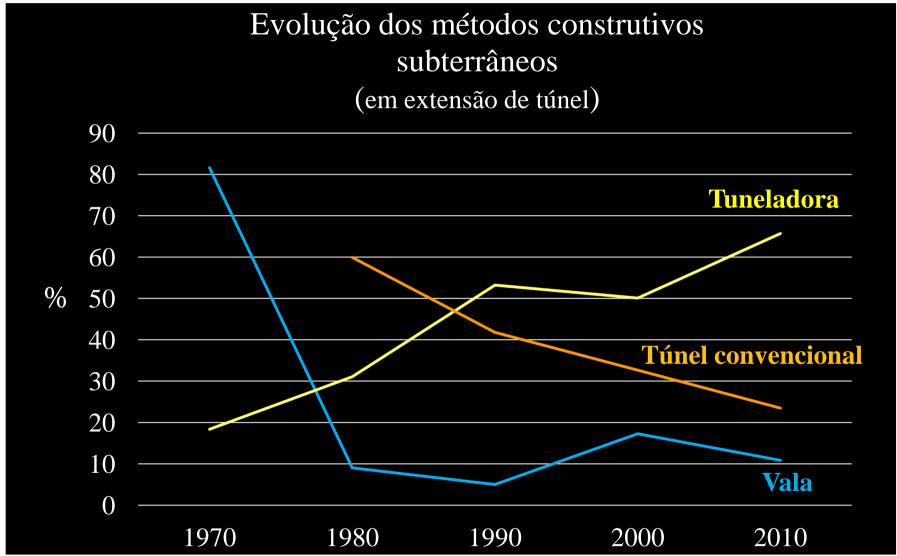
# Vala implantada em área desapropriada

Evita
interferências
com prédios,
viário, redes de
utilidades públicas
e árvores.



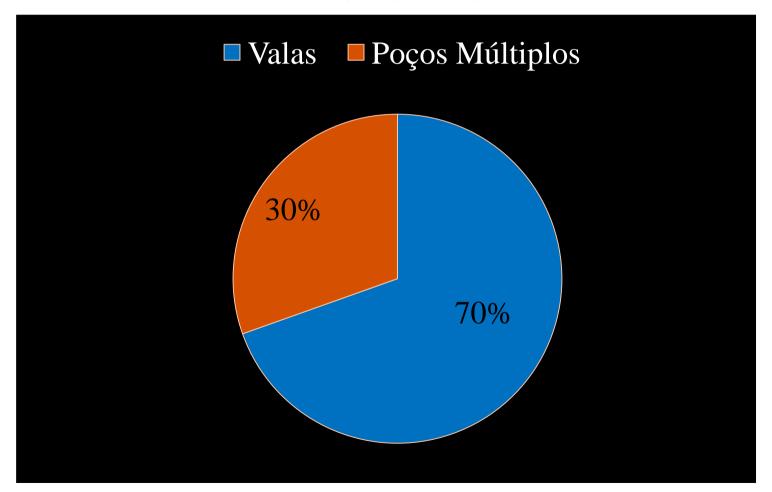








## Uso de Valas e Poços múltiplos, em projetos recentes de estações Linha 2 e Linha 5







# 2º impacto a escavação da vala

- danos à estética
- <u>interferências na funcionalidade</u>
- ruína





## Edificações lindeiras

As edificações situadas na área de influência das valas sofrem movimentos decorrentes da deformação vertical e horizontal do maciço.

Esses recalques provocam sobre o edifício dois tipos de efeitos:

- Deslocamento como corpo rígido (translação e rotação);
- Deslocamentos diferenciais (distorção)

PART 2 PREVISIONS OF THE SETTLEMENTS OF A STRUCTURE (DEFORMATION OF THE MASSIF CONSTANT VOLUME)

Leite e Stucchi (1989)

V<sub>δ</sub>-DEFORMED VOLUME

V<sub>δ</sub>-DEFORMED VOLUME





## Edificações lindeiras

## Deslocamento como corpo rígido (translação e rotação):

- Não provoca danos nas estruturas e acabamentos;
- pode causar danos em ligações de gás, esgotos e águas;
- pode emperrar portas no térreo;
- pode causar problemas funcionais

## Deslocamentos diferenciais (distorção) podem:

- > Provocar deformações na estrutura do edifício podendo resultar em fissuras ou trincas com consequências estruturais e de acabamento;
- Emperrar portas e janelas;
- Causar problemas funcionais.





# Sistema de Rebaixamento do lençol freático

O sistema de rebaixamento deve ser concebido considerando:

- > O dimensionamento do sistema de contenção
- > O rebaixamento do lençol freático provoca recalques por adensamento que podem causar danos às edificações e redes de utilidades públicas
- A movimentação de elementos contaminantes que possam estar presentes no lençol freático.

Quais as alternativas para eliminar ou minimizar esses problemas?





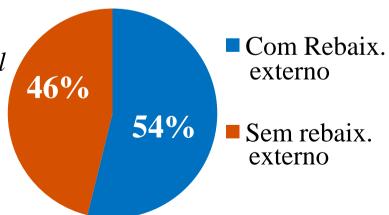
## Rebaixamento do lençol freático

Uma solução é executar o rebaixamento internamente a uma vala com paredes "estanques" do tipo diafragmas.

<u>Prós</u>: não rebaixa o lençol na região das edificações eliminando um fator importante causador de recalques e não movimenta a pluma contaminada;

Contra: o sistema de contenção da escavação é dimensionado com o empuxo d'água aumentando as estruturas e não elimina a necessidade de rebaixamento no interior da vala.

Prática de rebaixamento do lençol freático em Projetos recentes de estações do Metrô - SP







## Drenagem do solo devido à execução da contenção

Em escavações com camadas de solos compressíveis superficiais, região onde estão as fundações de pequenas edificações, redes de água, esgoto e outros, deve-se tomar o cuidado para não drenar o maciço pelas paredes de contenção, pela execução de tirantes ou pela infiltração de água pelas estruturas permanentes, incluindo a laje de fundo.

A opção do projeto deve ser por paredes de contenção estanques e execução de tirantes com dispositivos que que impeçam a drenagem do maciço, evitando recalques que podem chegar a valores significativamente maiores do que aqueles provocados pela escavação.

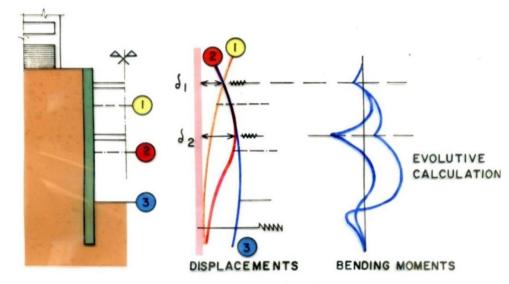




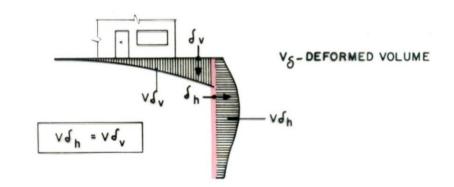
#### Escoramento

Para reduzir os deslocamentos e seus efeitos na vizinhança, a primeira linha de apoio deve estar o mais próxima do nível inicial da escavação.

Deve-se tomar cuidados com as etapas de escavação para instalação dos níveis de apoio. Condições do solo podem acarretar deformações maiores do que as previstas.



PART 2 PREVISIONS OF THE SETTLEMENTS OF A STRUCTURE (DEFORMATION OF THE MASSIF CONSTANT VOLUME)



Leite e Stucchi (1989)





# Prática de previsão de danos às edificações no Metrô - SP nos anos 2010 (Linha 2 e Linha 5)

Depois de determinadas as deformações (escavação + rebaixamento do Lençol) deve-se prever os danos potenciais nas edificações.

Abaixo estão indicadas publicações de algumas das metodologias para a classificação de danos potenciais em edificações vizinhas à vala que têm sido utilizadas em projetos recentes do Metrô de SP:

- *▶ Skempton, A.W. & MacDonald, D.H.* (1956).;
- ➤ Mair, R.J.; Taylor, R.N. & Burland, J.B. (1996).;
- Boscardin, M. D.; Cording, E. J. (1989).;
- ➤ Burland, J.B.; Broms, B.B. & De Mello, V.F.B. (1977).;
- Namba, M., Ruiz, A. P. T., Queiroz, P. I. B., Negro, A., Vasconcellos, C. A. 1999.





## Instrumentação da Vala a Céu Aberto

Em obras de escavação a previsão de projeto é o ponto de partida, não prescindindo de instrumentação e acompanhamento para monitorar as solicitações e deformações do sistema de contenções da vala, as deformações do maciço, o rebaixamento do lençol e os recalques das construções vizinhas.

# Interação projeto e obra

A instrumentação e compostá aos seguintes equipamentos.

- célula de carga
- strain gauge
- pino de recalque
- marco superficial
- piezômetro

células de pressão inclinômetro pino de convergência indicador do nível de água pinos de recalque nas estruturas





### Acompanhamento Técnico da Obra - ATO

O trabalho deve ser desenvolvido pelas equipes de campo e de escritório abrangendo:

- desenvolvimento e desempenho da obra;
- mapeamentos das frentes de escavação e tratamentos aplicados;
- gráficos de leituras e resultados de análise de instrumentação;
- acompanhamento de desempenho do maciço, das estruturas lindeiras e entorno, baseado na instrumentação e a sua relação com os níveis de atenção e alerta definidos no projeto;
- dados de rebaixamento, boletins de execução de serviços (fundações, concretagens, etc.)





#### Laudo de Vistoria Cautelar

# ➤ O que é?

Relatório técnico que descreve as principais características construtivas da benfeitoria e seus compartimentos, contendo registro fotográfico da situação do imóvel, com foco nos danos existentes. Este documento não contém informações sobre as causas que se documento do dos danos provocados pela obra

# Quando é feito?

Antes do início das obras. No caso do Metrô considera-se como início das obras a demolição dos imóveis desapropriados

# Objetivo

Registrar a situação das benfeitorias antes do início das obras para garantir direitos dos lindeiros e do Metrô.





# Laudo de Acompanhamento

## ➤ O que é ?

Relatório técnico de acompanhamento dos danos causados nos imóveis lindeiros durante a obra.

## Quando é feito?

Durante o período de execução da obra, a partir da demolição dos

# Objetivo

Acompanhar a situação dos imóveis lindeiros com base no Laudo de Vistoria Cautelar e no controle de recalques, de maneira a verificar se o dano, pré existente ou decorrente da obra, demanda algum tipo de ação imediata que garanta a segurança de todos.





#### Laudo de Vistoria Indenizatória

## ➤ O que é ?

Relatório técnico feito com a finalidade de quantificar e valorar os danos provocados aos imóveis que tenham uma relação de causa e efeito decorrente das obras do Metrô. O laudo indenizatório tem como referência o Laudo de Vistoria Cautelar e o Laudo de Acompanhamento.

# Quando é feito?

Normalmente após a conclusão das obras.

# Objetivo

Conhecer o custo da indenização a ser paga ao proprietário do imóvel lindeiro quando este sofrer danos decorrentes das obras do Metrô.





## Metrô Caso 1 Vizinhança

Estação Sacomã – L2



Destaca-se que durante as obras da estação foram verificadas algumas deficiências executivas que agravaram os danos neste galpão, conforme descrito por Negro et al. (2012).







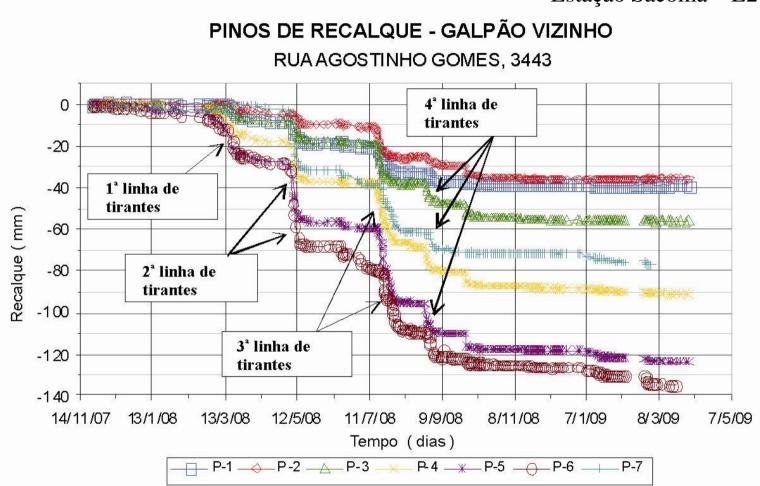


Figura 14. Recalques em galpão junto à vala de acesso norte da estação associados às perfurações dos tirantes. [4]





### Danos causados por escavação de vala

#### Exemplo de medida corretiva

### O proprietário recebe indernização para correção dos danos



Antes



Depois

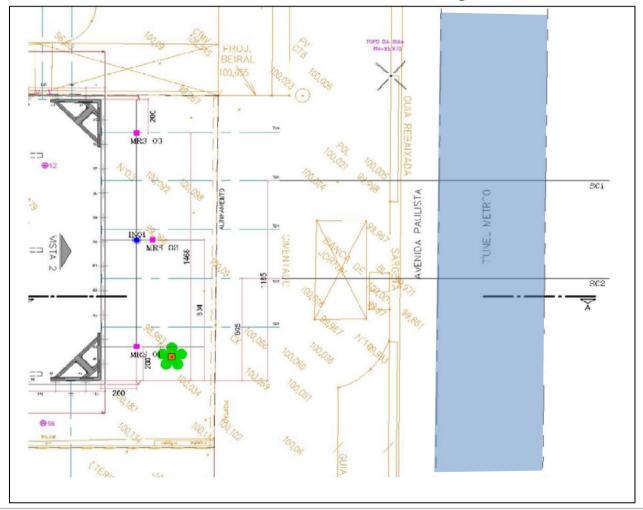
Estado da construção antes e depois da escavação da vala





# Metrô ← Vizinhança

Matarazzo – Av. Paulista (Linha 2 chegou antes)





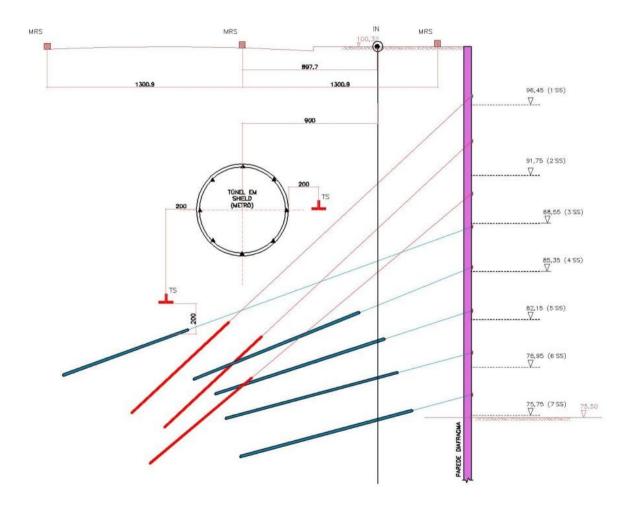


Matarazzo – Av. Paulista





#### Matarazzo – Av. Paulista





#### Sistema de instrumentação para monitoramento

Matarazzo – Av. Paulista

- Marcos superficiais no terreno;
- tassômetros nas laterais dos túneis;
- inclinômetros junto às escavações;
- medidas de convergência e recalque automatizada e contínua no interior dos túneis;
- inspeções frequentes para observação de movimentações no revestimento.

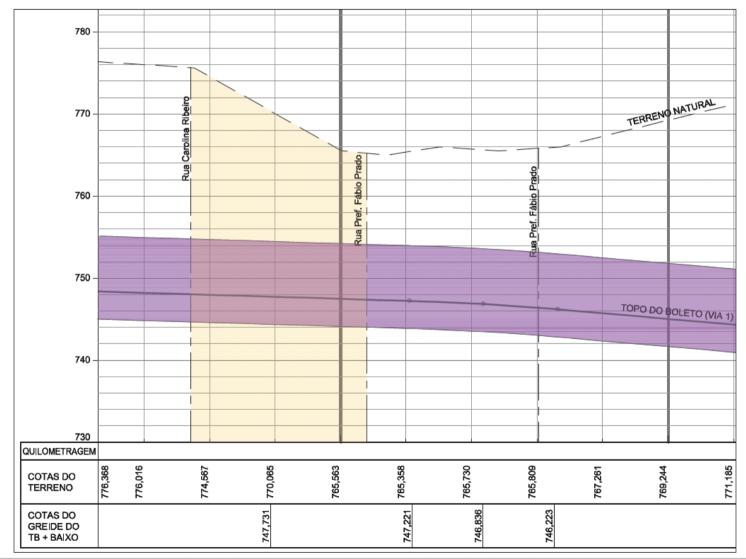




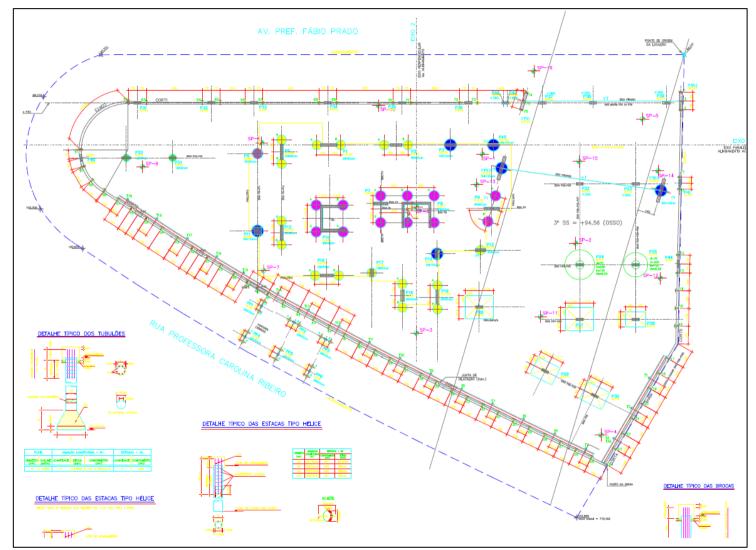
















- Medidas tomadas para evitar a interferência física, reforçar as fundações e minimizar os efeitos da passagem da tuneladora;
- revisões do projeto de fundações do edifício em função da posição relativa das estacas e o túnel de via, a ser escavado com tuneladora;
- estacas próximas do túnel armadas integralmente até cota inferior do túnel;
- Instrumentação





## Resumo dos principais cuidados para minimizar os danos nas construções lindeiras

• Posicionar o primeiro nível de contenção o mais próximo à superfície de maneira a limitar as deformações do maciço;

- Tomar cuidado com as etapas de escavação para instalação dos níveis de apoio devido às deformações que podem provocar
- Avaliar cuidadosamente o rebaixamento do lençol freático em função da forte influência que pode ter nos recalques;





## Resumo dos principais cuidados para minimizar os danos nas construções lindeiras

• Estimar as deformações que a escavação provocará, analisando os seus efeitos sobre as construções, previamente vistoriadas e cadastradas, tanto do ponto de vista estrutural e funcional, como fotograficamente de maneira a registrar seu estado;

 Avaliar os riscos, propondo medidas corretivas como reforço estrutural de construções, desocupação de imóveis, remanejamento de utilidades públicas e de trânsito, etc.;





## Resumo dos principais cuidados para minimizar os danos nas construções lindeiras

- Tomar cuidados durante a execução da obra com drenagem e carreamento de solo pelas paredes de contenção ou execução de tirantes ou, ainda, pela infiltração de água pelas estruturas permanentes, incluindo a laje de fundo.
- Instrumentar o maciço e as construções e acompanhá-las durante a execução das obras, tomando medidas corretivas se necessário, considerando os níveis de atenção e de alerta;
- Estabelecer plano de contingência para situações de risco;
- Corrigir ou indenizar os danos provocados nas construções vizinhas.





#### Referências

- Stucchl, F. R., Leite, R. L. L., Borge, L. A., Frazílio, E. M (1989). Sistema Escor para Projeto de Escoramento de Vala In: 9º Encontro Nacional da Construção - ENCO, São Paulo.
- Leite, R. L. L and Stucchi, F. R (1989). Proposal of an evolutive empirical method for design criteria of braced walls Application and back analysis of the history case. Procedings of The Twelftl International Conference on Soil Mechanics and Foundation Engeneering Rio de Janeiro
- Boscardin, M. D.; Cording, E. J. (1989). Building response to excavation induced settlement. Journal of Geotechnical Engineering, ASCE, 115, 1, 1-21.
- Leite, R. L. L. (1992). Escavações escoradas Solos da Cidade de São Paulo, CAP 12 p.279 -296
- Negro, A. Jr. and Leite, R. L. L. (1995). Design of underground structures in Brazil- National report of tunnelling and braced Wall excavation in soft ground. Underground Construction in Soft Ground, Fujita & Kusakabe (eds) © 1995 Balkema, Rotterdam. ISBN 90 5410 536 4.
- Negro, A. Jr.; Hatori, A. C. A.; Yassuda, A. J.; Rocha, H. C. (2012). Investigações para o projeto o previsão de desempenho da Estação Sacomã da Companhia do Metropolitado de São Paulo: 7
   Seminário de Engenharia de Fundações Especiais (2012);
- Negro, A. Jr.; Moravia, M. G.; Camargo, V. E. L. B. de; Ferreira, A. A. (2012). Projeto e Construção de Estação Sacomã da Companhia do Metropolitano de São Paulo. In: Seminário de Engenharia de Fundações Especiais e Geotecnia, 7. Anais... São Paulo: ABEF, SINABEF, DFI, ABMS, ABEG.
- Fernandes, M. M. (2014). Grandes escavações urbanas. Novos desenvolvimentos para controlo e previsão dos movimentos induzidos em depósitos de solos moles. Conferência Pacheco Silva, XVII COBRAMSEG – Goiânia;





#### Referências

- Stefanizzi, S.; Mitrugno, D.; Floria, G.; Pradella, A.; Garcia, F. and Grasso, P. (2014). On developing an innovative, self-supported, cut&cover structure for the Brooklin station of the São Paulo Metro. Proceedings of the World Tunnel Congress 2014 Tunnels for a better Life. Foz do Iguaçu, Brazil.
- Vieira, C.; Diniz Vieira, G. e Sousa Cruz, J. (2006). Avaliação dos deslocamentos e risco de danos em edifícios associados à construção de túneis a "céu aberto". Geotecnia Multidisciplinar: 10.º Congresso Nacional de Geotecnia, Lisboa
- Dias, C. C., Hirata, F. and Kuwajima, F. (2015). Settlements due to Shaft Excavation in Sao Paulo: Tunnels 2015, p. 44-49
- Mair, R.J.; Taylor, R.N. & Burland, J.B. (1996). Prediction of ground movements and assessment of risk of building damage due to bored tunnelling. Int. Symp. on Geotechnical Aspects of Underground Construction in Soft Ground, London, 713-718. Balkema.
- Skempton, A.W. & MacDonald, D.H. (1956). The allowable settlement of buildings. Proc. Inst. of Civil Engrs., Part III, 5, 727-784
- Burland, J.B.; Broms, B.B. & De Mello, V.F.B. (1977). Behaviour of foundations and structures. State-of-the-art Report, Session 2, IX ICSMFE, Tokyo, 3, 495-546.
- Namba, M., Ruiz, A. P. T., Queiroz, P. I. B., Negro, A., Vasconcellos, C. A. 1999. Assessment of building damages due to urban tunnelling. Proceed. 11th Pan-American Conf. on Soil Mech. and Geotech. Eng., ABMS/SAMS/SPG (Iguassu Falls), Vol.2, pp.549-555.
- Rocha, H. C., Clemente, L. G., Steiner, A. F., Silva, R. F. (197). Reinjeção de água para minimizar recalques por adensamento devido rebaixamento de nível d'água no Metrô de São Paulo. 7º Congresso Brasileiro de Geologia de Engenharia, p. 145 160





#### Agradecimentos aos colegas do Metrô

Massaru Takeuchi

Hugo Cassio Rocha

Fernando Pessoto Hirata

Guilherme Braidato Robbe

Enio Mencarone Netto

Luís Carlos Rodrigues







