



Facens

Estruturas de Concreto Armado: Aprendendo com Acidentes



Paulo Helene

Conselheiro IBRACON

Diretor PhD Engenharia

Miembro Red PREVENIR CYTED

fib (CEB-FIP) Member of Model Code for Service Life

M.Sc. PhD Prof. Titular da Universidade de São Paulo USP

Presidente Asociación Latino Americana de Control de Calidad y Patología

ALCONPAT Internacional

FACENS

27 de abril de 2012

Sorocaba

1

**Erros, Falhas,
Omissões, Colapsos,
Acidentes, Frustações,
Atrasos, Retrabalho,
Constrangimentos,
Decepções, Vergonha...**

PhD Engenharia

2

1

“Duro” Aprendizado!

PhD Engenharia

3

“Duro” Aprendizado!

vitórias/soluções/desafios

PhD Engenharia

4

**Robert Stephenson discurso de posse presidência
Instituto dos Engenheiros Civis da Grã-Bretanha. 1856:**

“...tenho esperança de que todos os acidentes e problemas que tem ocorrido nos últimos anos sejam registrados e divulgados.

Nada é tão instrutivo para jovens e experientes engenheiros como o estudo dos acidentes e da sua correção.

O diagnóstico desses acidentes, o entendimento dos mecanismos de ocorrência, é mais valioso que a descrição dos trabalhos bem sucedidos.

Com esse objetivo nobre é que proponho a catalogação , discussão e divulgação desses problemas através desta reconhecida Instituição...”

5

**✓ Postura dos Organizadores
deste evento**

**✓ com experiência de um
CONSTRUTOR**

**✓ conhecimento de quem atende
casos de colegas**

**✓ com a humildade de quem já
errou...**

PhD Engenharia

6

✓ Postura dos Organizadores

- ✓ compareço aqui com experiência de um CONSTRUTOR
- ✓ conhecimento de quem atende casos de colegas
- ✓ com a humildade de quem já errou...

PhD Engenharia

7

✓ Postura dos Organizadores

- ✓ com experiência de um CONSTRUTOR
- ✓ conhecimento de quem atende casos de colegas
- ✓ com a humildade de quem já errou...

PhD Engenharia

8

✓ Postura dos Organizadores

- ✓ com experiência de um CONSTRUTOR
- ✓ conhecimento de quem atende casos de colegas
- ✓ com a humildade de quem já errou...

PhD Engenharia

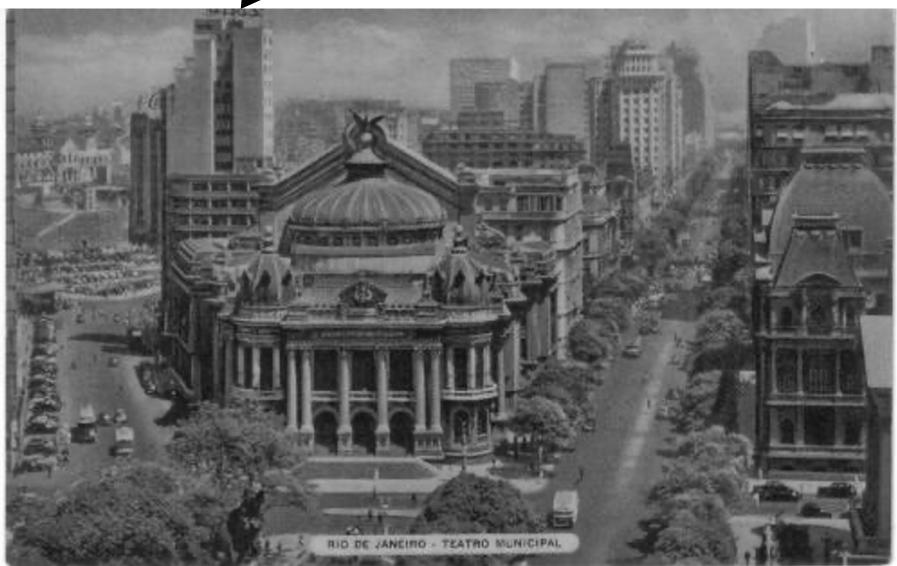
9

Edifício Liberdade

Rio de Janeiro/RJ.
Acidente: 25/01/2012,
quarta-feira às 20:30h.
Construção: 1938 → 1940
Idade: 72 anos
18 andares + loja + sobreloja

10

Projeto original: escalonado



Ed. Liberdade ao fundo do Teatro Municipal – Rio de Janeiro/RJ

Ano de 1940

11

Semanas antes do acidente



Ed. Liberdade – Rio de Janeiro/RJ

Semanas antes do acidente

12



13



14



PhD Engenharia

15

Hipóteses

1) Alteração de uso:

Carga atuante em edifícios residenciais:

150kg/m^2

(média mundial em 1938)

Carga atuante em edifícios de oficinas:

350kg/m^2

(média mundial em 2010)

2) Demolição de paredes portantes

16

Colapso

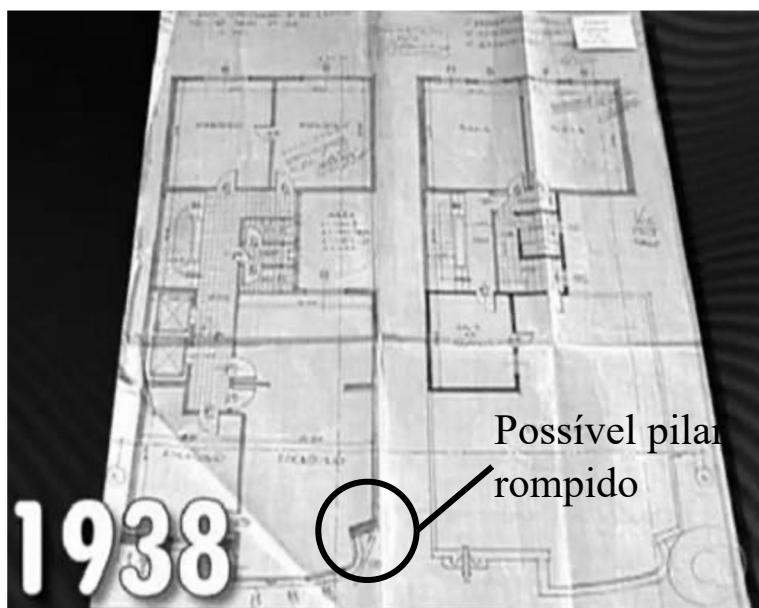
- 1) Parecer encomendado por empresa responsável por reformas: ruptura de pilar frontal do prédio.

Hipóteses

- 1) Alteração de uso: inicialmente projetado para ser residencial mas posteriormente usado como escritórios;
- 2) Alteração do projeto original, resultando sobrecargas não previstas;
- 2) Reforma no 3º e 9º andar: sobrecarga e danificação de elementos estruturais;

17

Colapso: ruptura de pilar frontal do prédio



18

2) Alteração do projeto original: sobrecarga nos pilares frontais



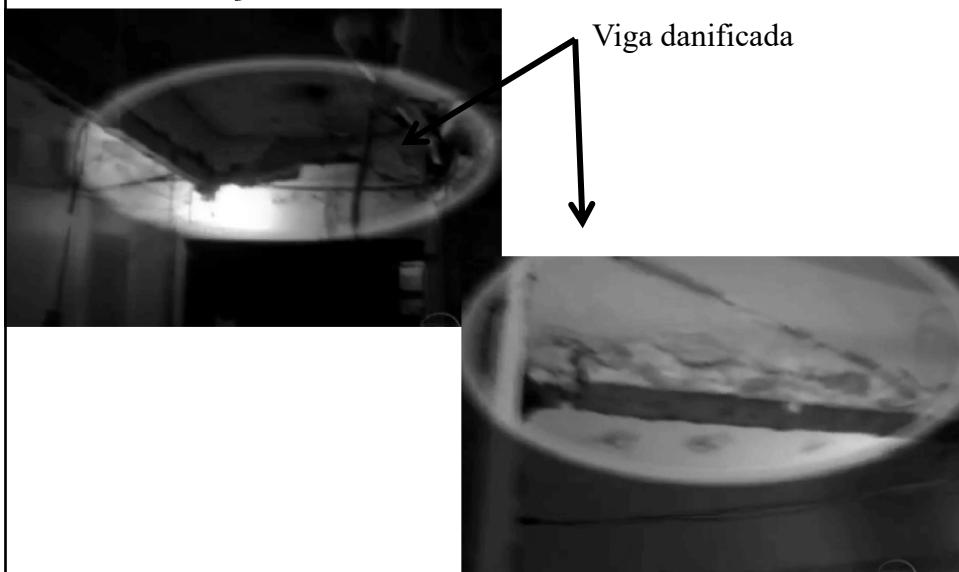
19

2) Alteração do projeto original



20

3) Reforma no 3º e 9º andar: danificação de elementos estruturais



21

3) Reforma no 3º e 9º andar: sobrecarga nas lajes



22

Avisos da Estrutura

- 1) A filha do zelador disse que não gostava de dormir ali, nos últimos tempos, pois o prédio estalava muito à noite;
- 2) Comerciante local viu reboco da fachada desplacar dias antes: "...o revestimento da fachada caia frequentemente... pedaços na calçada...";
- 3) Pedreiro que trabalhava na obra do 9º andar constatou que caia argamassa através do piso de elevador.

23

Avisos da Estrutura

- 1) Usuário do edifício contou que encontrou restos de argamassa na entrada do elevador e que isso era recente
- 2) Zelador e Síndico estavam desconformes com a extensão das reformas...
- 3) Engenheiro disse que eram reformas sem importância e nem precisava de engenheiro no local...

PhD Engenharia

24

ÚLTIMAS NOTÍCIAS (8:31) : Dólar opera com queda e vale R\$ 1,83 na vinda

MAIS EM RIO

- Guardas municipais vão virar zeladores do Rio
- CGU vai investigar ex-assessor do Ministério da Saúde
- Após bate-boca, deputadas agora decidem se calar
- Trem e Metrô apresentam problemas

Operários revelaram à polícia que serraram colunas do Edifício Liberdade

Recomendar 272 recomendações. Cadastre-se para ver o que seus amigos recomendam.

Predio foi um dos três que desabaram no dia 25 de janeiro na Cinelândia, provocando a morte de 17 pessoas e deixando cinco desaparecidas

GUSTAVO GOSLAR/OGLOBO
ROGÉRIO AFONSO
ANDRÉ MACHADO

Prédios:
20/4/12 - 23h42
Avalanche:
30/4/12 - 0h04
Likes: 272
Tweet: 38
3
12
22

Avenida Treze de Maio, no local onde desabaram prédios no dia 25 de janeiro (DANIEL GARCIA / AGÊNCIA O GLOBO)

RIO - Depoimentos dados à polícia por operários que trabalharam na reforma do nono andar do Edifício Liberdade, na Cinelândia, mostram que foram derrubados pelo menos um pilar e paredes de concreto armado. O Liberdade foi um dos três prédios que desabaram no dia 25 de janeiro, provocando a morte de 17 pessoas e deixando cinco desaparecidas.

Segundo o depoimento do operário Wanderley Muniz da Silva — a que O GLOBO teve acesso —, "todas as paredes foram derrubadas, à exceção das da sala dos arquivos da T.O. e de parte da parede que dividia as salas do lado esquerdo do banheiro". Wanderley diz que o andar "virou

PUBLICIDADE

ÚLTIMAS NOTÍCIAS DE RIO

- Trem e Metrô apresentam problemas nesta manhã
- Guardas municipais vão virar zeladores do Rio
- CGU vai investigar ex-assessor do Ministério da Saúde
- Após bate-boca, deputadas agora decidem se calar
- Policia apura vazamento de relatório sobre Rocinha

Siga @OGlobo_Rio

O Globo on Facebook Likes: 293.415

PhD Engenharia

25

Reflexão

A legislação brasileira permite que se façam reformas internas sem a contratação de um Engenheiro, desde que não afete estruturas.

Um leigo não consegue identificar as diferenças entre alvenaria estrutural e estrutura reticulada.

Além disso os edifícios estão envelhecendo...

Não há Justiça sem um Advogado e ...
...Não há segurança sem um Engenheiro!

26

Implosão sem dinamite



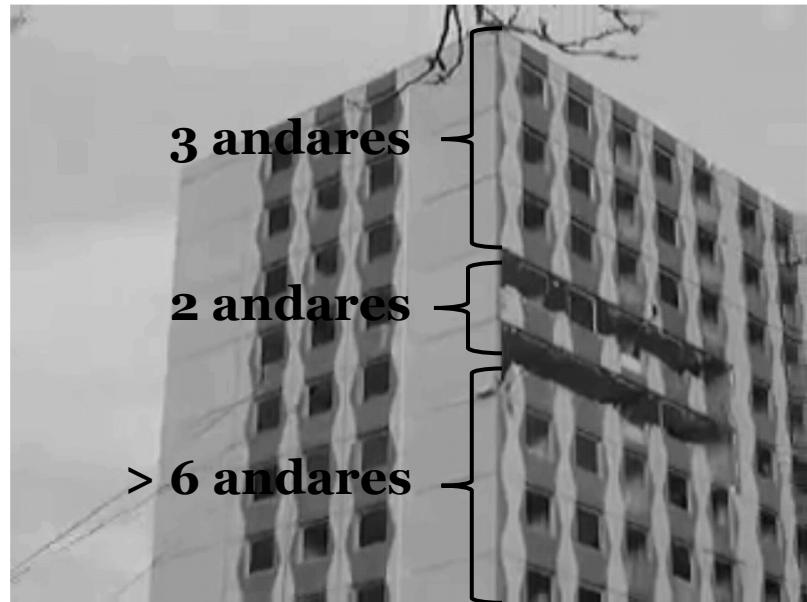
27

Cabo de corte?



28

Estrutura preparada



29

Estrutura preparada



30

Sucesso: implosão perfeita!



Parte do
edifício intacta



31

Isso vai dar certo???



32

**O que acontece quando um avião
colide com uma parede de concreto??**



33

Edifício Comercial

2009
fissuras em lajes
obra nova

34



35



Diagnóstico:
**Mal posicionamento de armadura
negativa das lajes adjacentes, sobre as
vigas, devido a pisoteio durante a
concretagem**

36



37



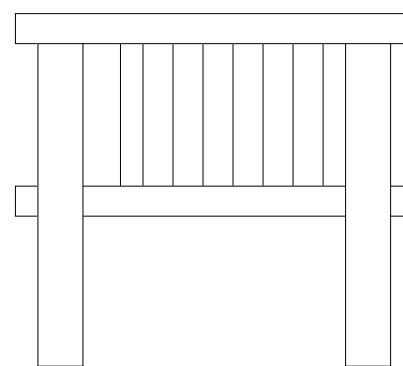
38



39

laje+vigas com espessura média de
22cm → 550kg/m²

dimensionada para 150kg/m²

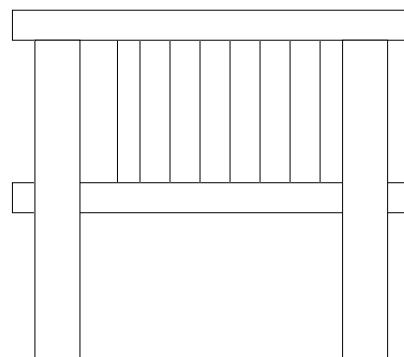


1 ano de idade

40

tem o módulo; tem o *fck*
mas não foi dimensionada
para essa carga

1 ano de idade



41



42

***Irresponsabilidade
ou
Incompetência?***

**Caso 1:
bloco de fundação
350m³
 $f_{ck} = 35\text{ MPa}$
39 caminhões OK**

**6 caminhões
com f_{ck} de 8MPa a 12MPa**

43



44



45



46

- o Motorista não percebeu?
- quem realizou o controle de aceitação do concreto deixou passar?
- o bombista não reclamou?
- o Mestre de obras não percebeu?
 - o Engenheiro viu?

**OMISSÃO
IGNORÂNCIA
FALTA de COMPROMETIMENTO**

47

Resposta do Engenheiro Construtor:

**Nós percebemos mas decidimos colocar
250kg de cimento (5sacos) dentro do
balão para compensar...**

**Depois de 28dias deu no que deu!
e ainda queria cobrar da Concreteira...**

48



PhD Engenharia

49



PhD Engenharia

50

***Irresponsabilidade
ou
Incompetência?***

**Caso 2:
edifício da Diretoria da Construtora**

8º andar

$$f_{ck} = 40 \text{ MPa}$$

1 caminhão com 10MPa

9 pilares!

51



52



53



54



55



56



57



58



59



60

- o Motorista não percebeu?
- quem realizou o controle de aceitação do concreto deixou passar?
- o bombista não reclamou?
- o Mestre de obras não percebeu?
- onde estava o Engenheiro?

**OMISSÃO
IGNORÂNCIA
FALTA de COMPROMETIMENTO**

61

**seria um caso
de sabotagem
??? !!!**

62

Dados do Edifício:

36 pavimentos + 5 subsolos

Edifício em uso há 1 ano

Fissurou 18 andares

Pilar P1 Esforços de projeto:

Normal: 1.253tf

Mx: 55tf.m

My: 8tf.m

63

Corte Esquemático

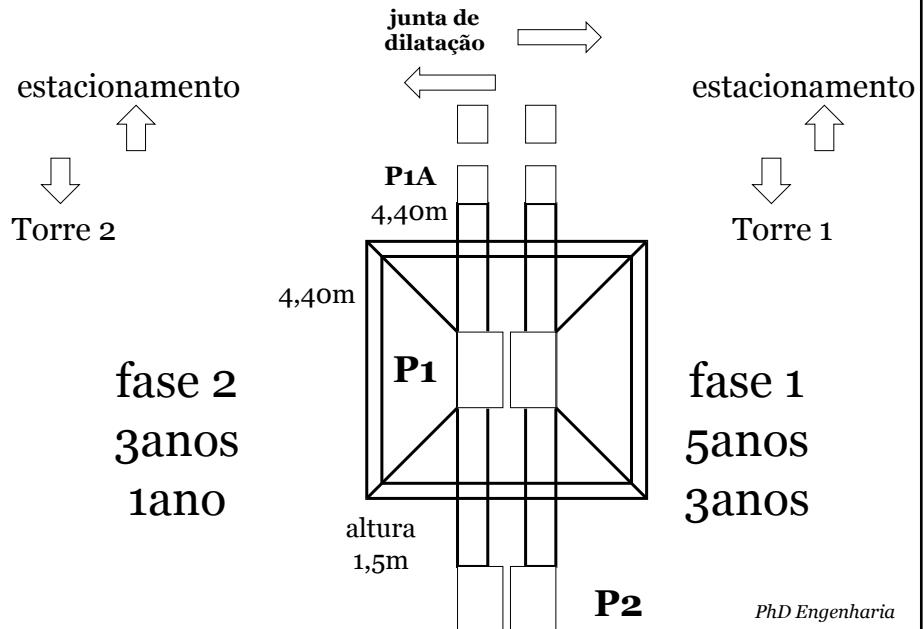
Fachada Principal

**5º
Subsolo
Fase 2**

Fundos

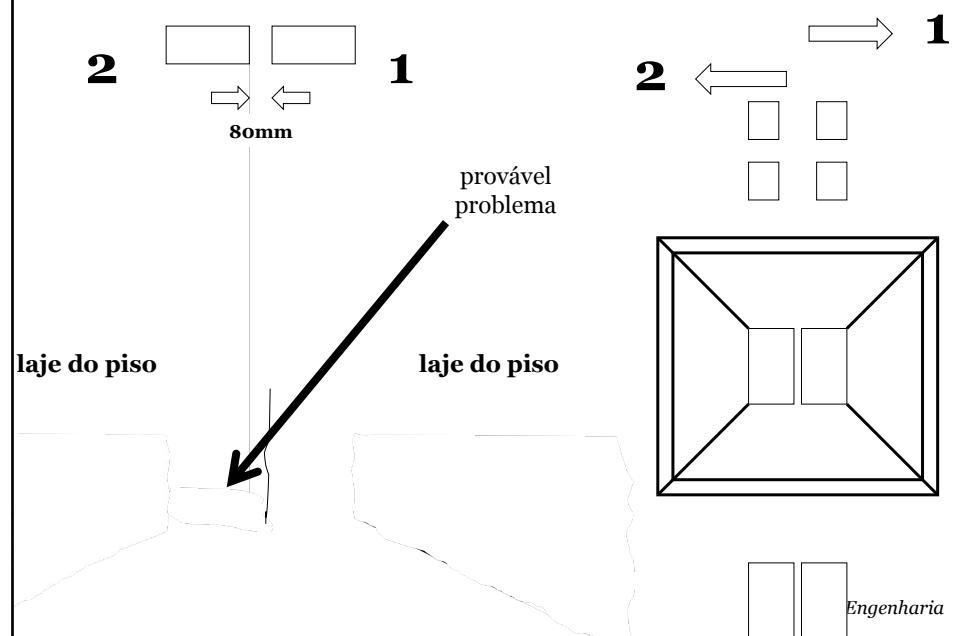
64

Planta esquemática do 5º Subsolo (P1)



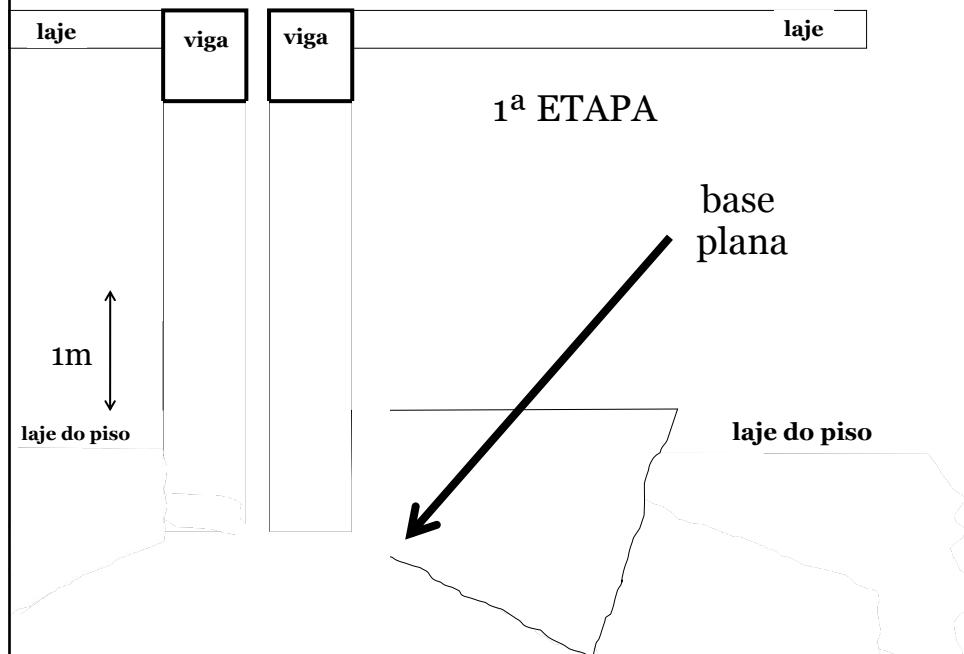
65

Croquis esquemático (P1)



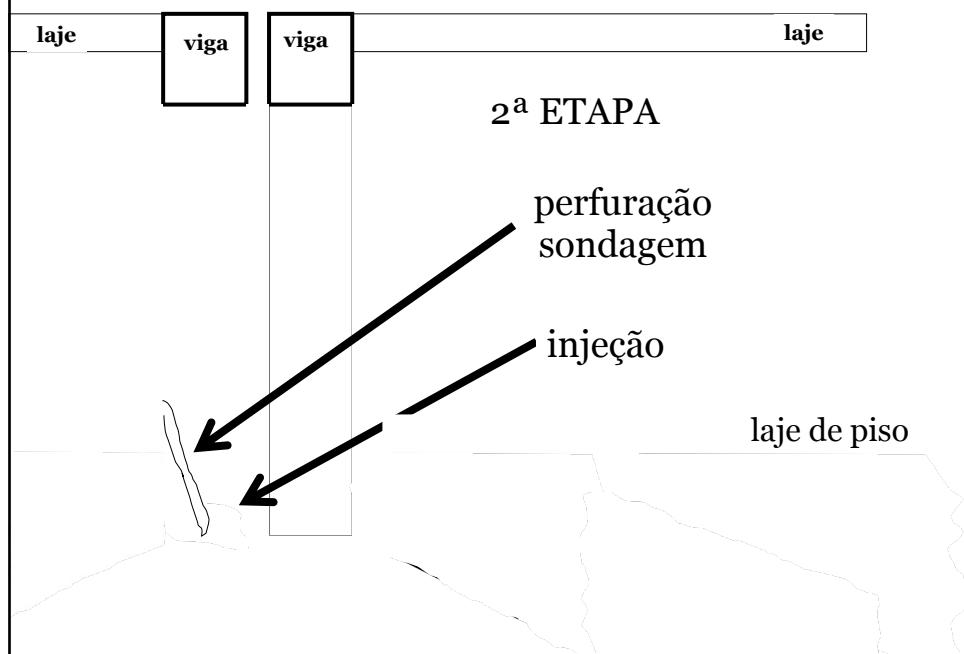
66

Programação do Reforço (3 etapas) P1

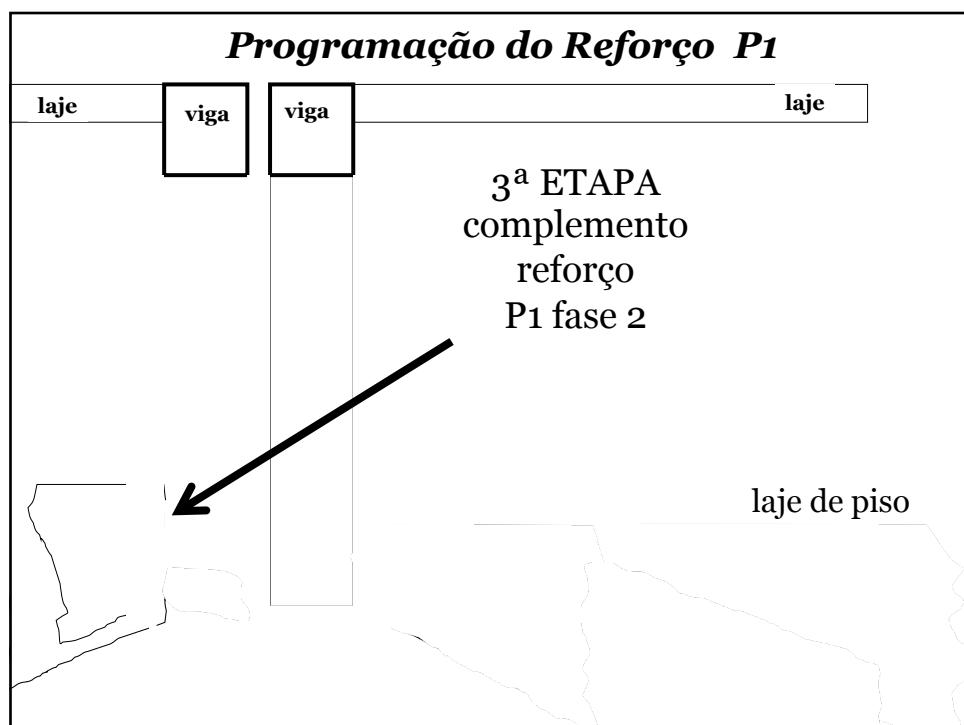


67

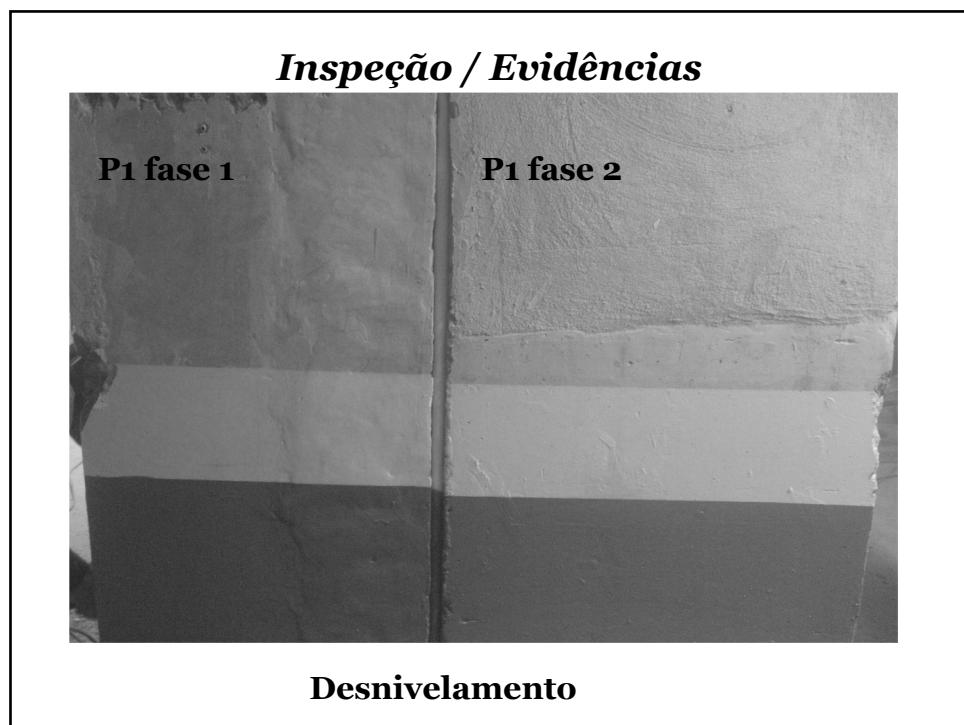
Programação do Reforço P1



68



69



70

Inspeção / Evidências



Desnívelamento

71

Inspeção / Evidências



Fissuras em Vigas

72

Inspeção / Evidências

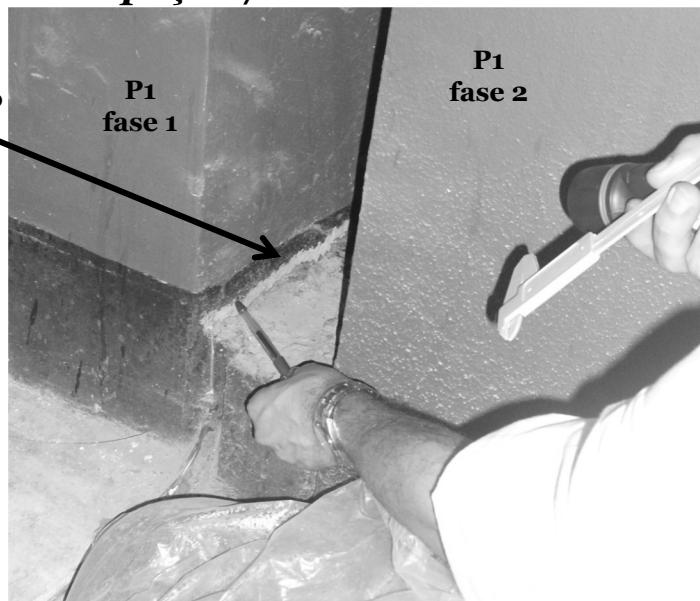


Fissuras em Vigas

73

Inspeção / Evidências

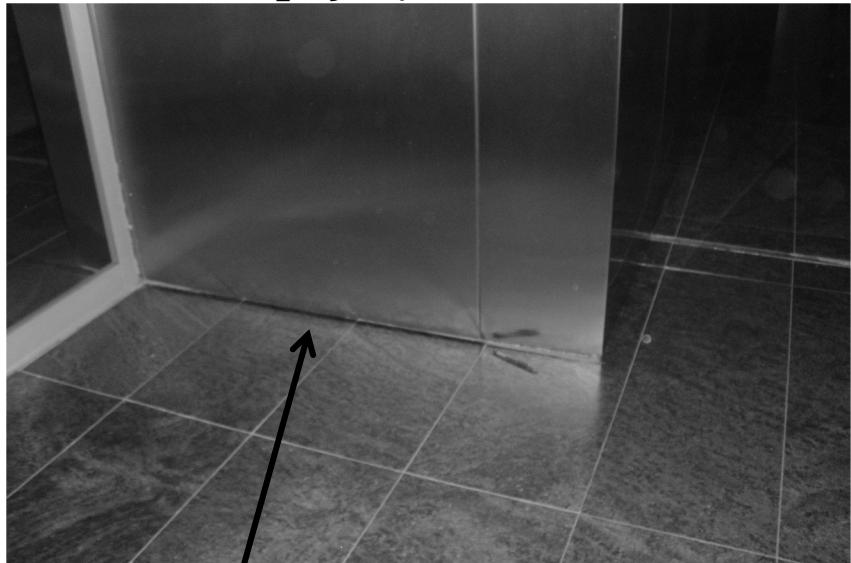
deslocamento
vertical
relativo



Desnívelamento nível S4

74

Inspeção / Evidências



Desnívelamento nível S2

75

Inspeção / Evidências



Desnívelamento nível S3

76

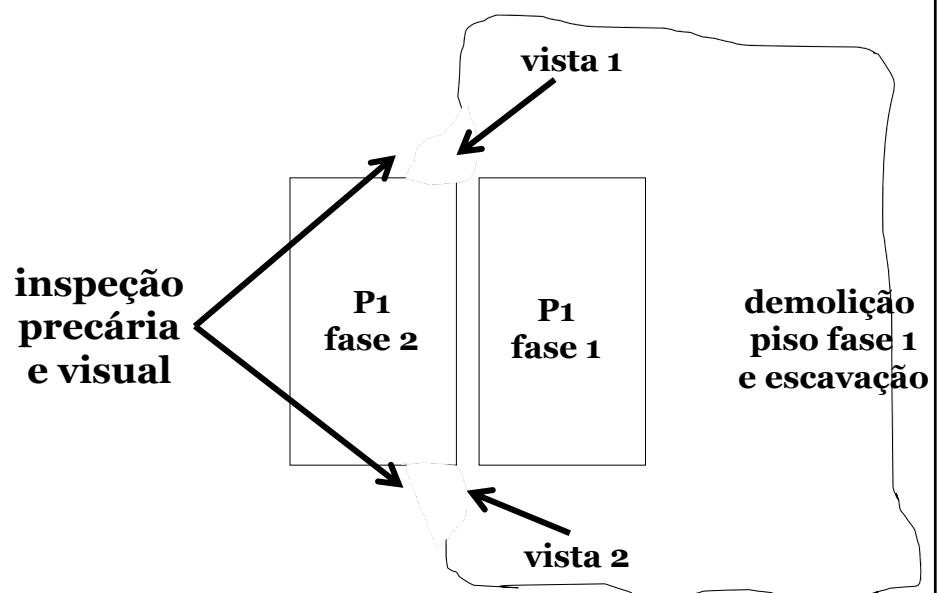
Inspecção / Evidências



Desnívelamento e fissuras em vigas

77

Inspecção



78

39

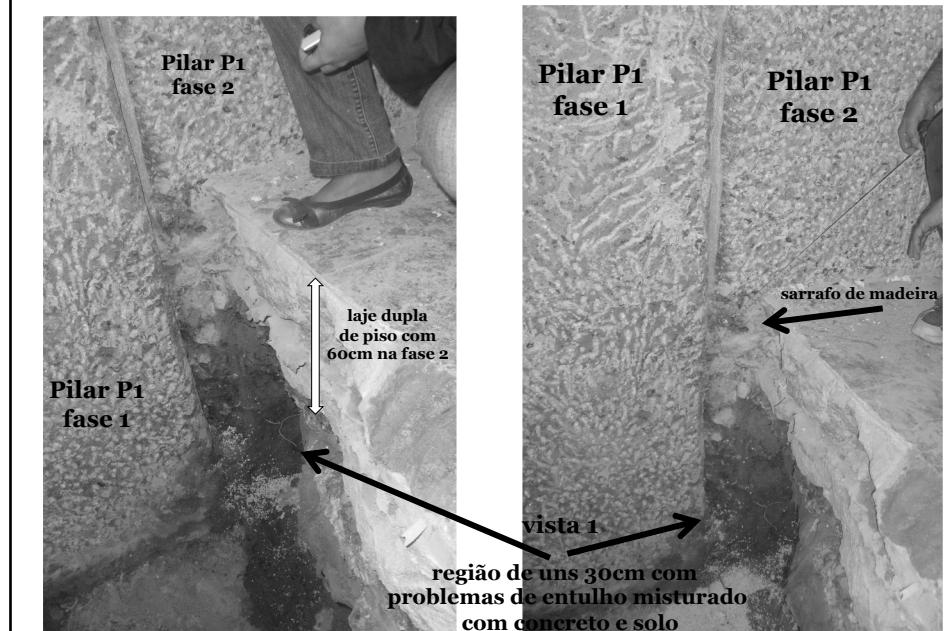
Inspecção



Demolição Piso fase 1

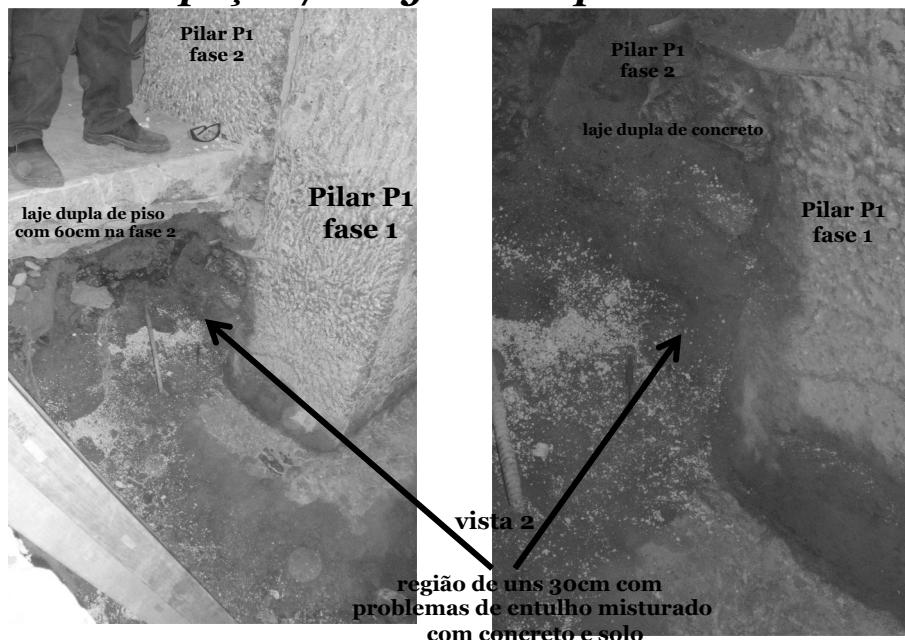
79

Inspecção / Diagnóstico preliminar



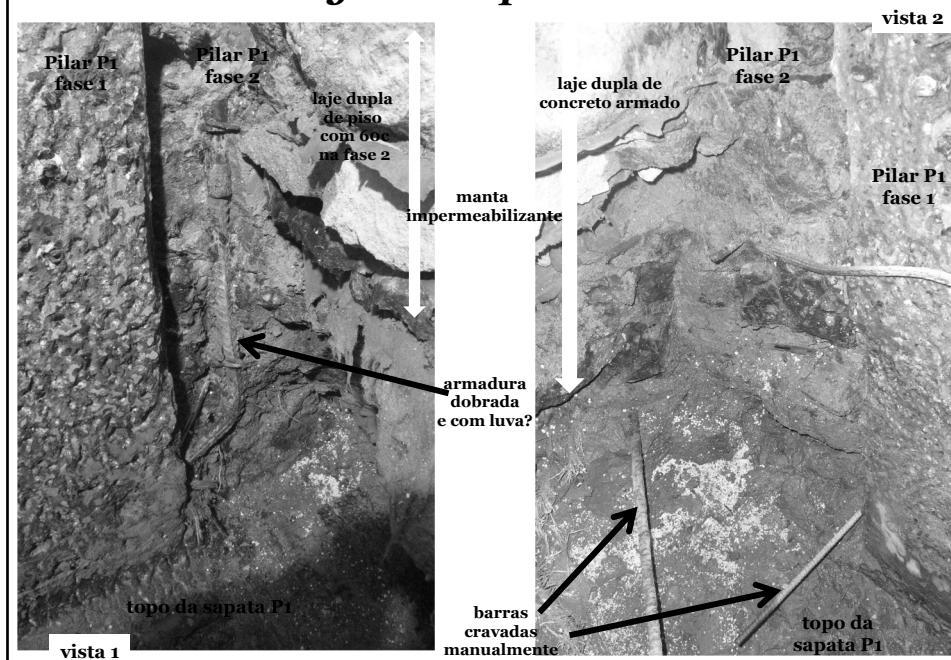
80

Inspeção / Diagnóstico preliminar



81

Diagnóstico preliminar



82

4.Preparação da fôrma



83

7.Desfôrma



84



85



86



87



88



89



90



91

Pilar P1 acabado



92

Controles

PhD Engenharia

93



94



95

Resistência a Compressão Axial

<i>Pilar</i>	<i>Resistência a compressão axial - MPa</i>				
	<i>24h.</i>	<i>2dias</i>	<i>3dias</i>	<i>7dias</i>	<i>28dias</i>
<i>P4</i>	57,3	59,9	61,2	68,2	73,6
	59,5	62,4	63,7	68,8	73,6
	-	51,3	51,5	54,9	77,1
	-	52,2	55,5	57,6	73,8
<i>Piso</i>	-	54,1	46,4	57,4	75,9
	-	55,2	48,3	56,4	74,3

96

Hipóteses prováveis...

97

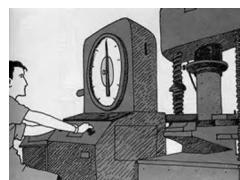


98

A origem e os intervenientes



**projetista
estrutural**



**tecnologista
de concreto**



**fornecedor do
material**



**construtor
(execução)**

atribuição de responsabilidades
NBR 12655:2006

99

Edifício Habitacional

**armadura de
pilares
*obra nova***

100



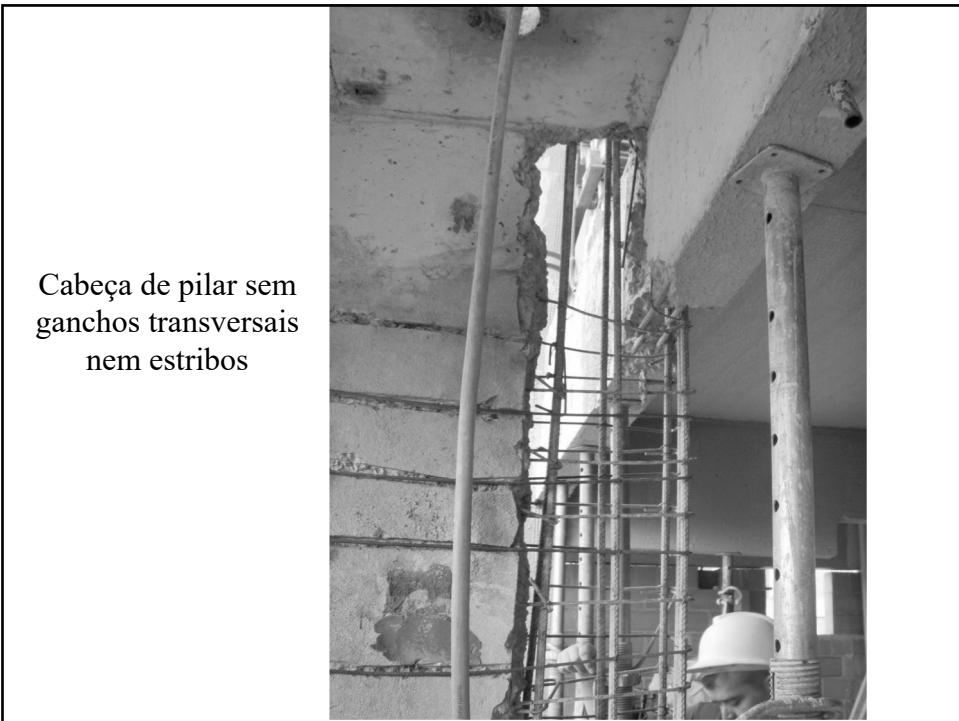
101



102



103



Cabeça de pilar sem
ganchos transversais
nem estribos

104



105



106



107

Qual o papel do Construtor?

PhD Engenharia

108

- ✓ Tornar realidade um Projeto
- ✓ Compatibilizar sonhos (projetos)
- ✓ Realizar expectativas
- ✓ Liderar operários (dar o exemplo, saber fazer, dar importância ao que eles fazem)
- ✓ Não é gerenciar, nem projetar!

PhD Engenharia

109

**terceirizar um
serviço ≠
terceirizar
responsabilidade**

PhD Engenharia

110

outro caso desastroso!

PhD Engenharia

111

LEVANTAMENTO DE CAMPO DAS ARMADURAS PILARES				
PILAR	DIMENSÃO PILAR NO SUBSOLO (cm)	FERRO LONGITUDINAL EXECUTADO (QUANT./mm)	FERRO LONGITUDINAL PROJETADO (QUANT./mm)	diferença
01	(20 x 100)	10 Ø 12.5	14 Ø 10.0	+12 %
02	(30 x 50)	22 Ø 12.5	16 Ø 16.0	- 16 %
03	(20 x 100)	48 Ø 16.0	50 Ø 16.0	- 4 %
04	(20 x 100)	24 Ø 16.0	36 Ø 16.0	- 33 %
05	(30 x 50)	24 Ø 12.5	18 Ø 16.0	- 19 %
06	(20 x 100)	10 Ø 12.5	14 Ø 10.0	+12 %
07	(20 x 70)	10 Ø 10.0	10 Ø 10.0	-----
08	(20 x 70)	08 Ø 12.5	08 Ø 10.0	+ 56 %
09	(25 x 80)	28 Ø 16.0	20 Ø 20.0	- 10 %

112

Registrado em 06 de abril de 2011.
Livro: 010/ENG.

				diferença
10	(20 x 100)	34 Ø 12.5	34 Ø 16.0	- 39 %
11	(25 x 125)	18 Ø 12.5	28 Ø 10.0	+5 %
12	(25 x 178)	38 Ø 10.0	38 Ø 10.0	-----
13	(25 x 178)	16 Ø 16.0	38 Ø 10.0	+8 %
14	(25 x 125)	18 Ø 12.5	28 Ø 10.0	+0,5 %
15	(20 x 218)	34 Ø 10.0	34 Ø 10.0	-----
16	(20 x 218)	Ø 10.0	34 Ø 10.0	-----
17	(20 x 70)	10 Ø 10.0	10 Ø 10.0	-----
18	(30 x 70)	18 Ø 12.5	28 Ø 10.0	+0,5 %
19	(30 x 70)	08 Ø 16.0	20 Ø 10.0	+2 %
20	(20 x 70)	08 Ø 12.5	08 Ø 10.0	+56 %
21	(20 x 70)	12 Ø 12.5	30 Ø 10.0	- 37 %
22	("25" x 100)	42 Ø 16.0	30 Ø 20.0	- 10 %
23	("25" x "208")	34 Ø 12.5	76 Ø 10.0	- 30 %
24	("25" x 100)	42 Ø 16.0	34 Ø 20.0	- 21 %
25	(20 x 70)	08 Ø 12.5	16 Ø 10.0	- 22 %

Obs: Foi constatado que todos os estribos possuíam bitolas de 4.2mm com espaçamento entre eles de 15cm exceto o pilar P15 que possui estribos de 6.3mm e espaçamento igual aos demais.

113



114

Edifício Real Class



Belém do Pará

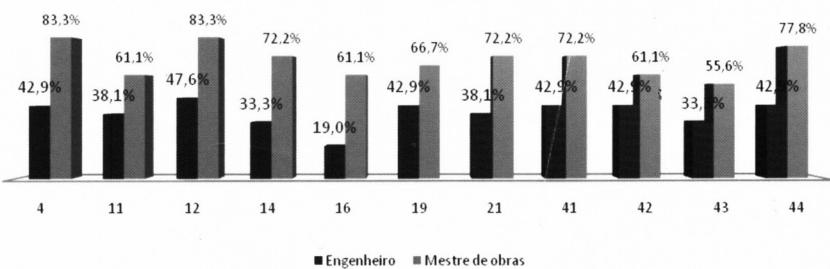
34 pavimentos

105m 20.01.2011 35MPa

PhD Engenharia

115

Figura 3 – Desvios de função



■ Engenheiro ■ Mestre de obras

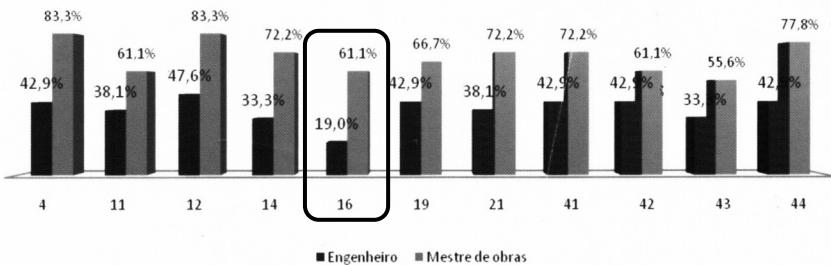
DESVIOS DE FUNÇÃO DE UM MESTRE DE OBRAS

4. Decidir onde serão depositados os materiais utilizados no decorrer da obra, de acordo com a sua experiência.
11. Fazer a locação da obra a partir de pontos de referência definidos pelo topógrafo (ou outro profissional).
12. Conferir os gabaritos de marcação de obra (distância entre eixos e níveis de referência) antes de dar seqüência aos serviços.
14. Relatar todas as excentricidades, ocorridas na execução da fundação ao engenheiro residente ou calculista.
16. Autorizar trocas de bitolas de aço na falta dos materiais pré-determinados.
19. Autorizar a substituição de materiais por conta própria (madeiras/compensados) na falta daqueles previstos.
21. Definir os espaçamentos das escoras.
41. Solicitar compras de materiais.
42. Solicitar (compra/aluguel) máquinas e equipamentos de pequeno e médio porte.
43. Conhecer a frequência diária de todos os funcionários inclusive de empreiteiros.
44. Acompanhar a movimentação (material/equipamentos/resíduos) tudo o que entra e sai do canteiro diariamente.

Mapeamento de competências e atribuições de um mestre de obras. Revista Concreto & Construções, Ano XXXIX, n.62. IBRACON, Abr.Mai.Jun. 2011. p. 13-18 PhD Engenharia

116

Figura 3 – Desvios de função



DESVIOS DE FUNÇÃO DE UM MESTRE DE OBRAS

- 4.Decidir onde serão depositados os materiais utilizados no decorrer da obra, de acordo com a sua experiência.
- 11.Fazer a locação da obra a partir de pontos de referência definidos pelo topógrafo (ou outro profissional).
- 12.Conferir os gabaritos de marcação da obra (distância entre eixos e níveis de referência) antes de dar sequência aos serviços.
- 14.Relatar todas as excentricidades, ocorridas na execução da fundação ao engenheiro residente ou calculista.
- 16.Autorizar trocas de bitolas de aço na falta dos materiais pre-determinados**
- 19.Autorizar a substituição de materiais por conta própria (madeiras/compensados) na falta daqueles previstos.
- 21.Definir os espaçamentos das escoras.
- 41.Solicitar compras de materiais.
- 42.Solicitar (compra/aluguel) máquinas e equipamentos de pequeno e médio porte.
- 43.Conhecer a freqüência diária de todos os funcionários inclusive de empreiteiros.
- 44.Acompanhar a movimentação (material/equipamentos/resíduos) tudo o que entra e sai do canteiro diariamente.

Mapeamento de competências e atribuições de um mestre de obras. Revista Concreto & Construções, Ano XXXIX, n.62. IBRACON, Abr.Mai.Jun. 2011. p. 13-18

117

Edifício Habitacional

concretagem
de pilares
obra nova

118



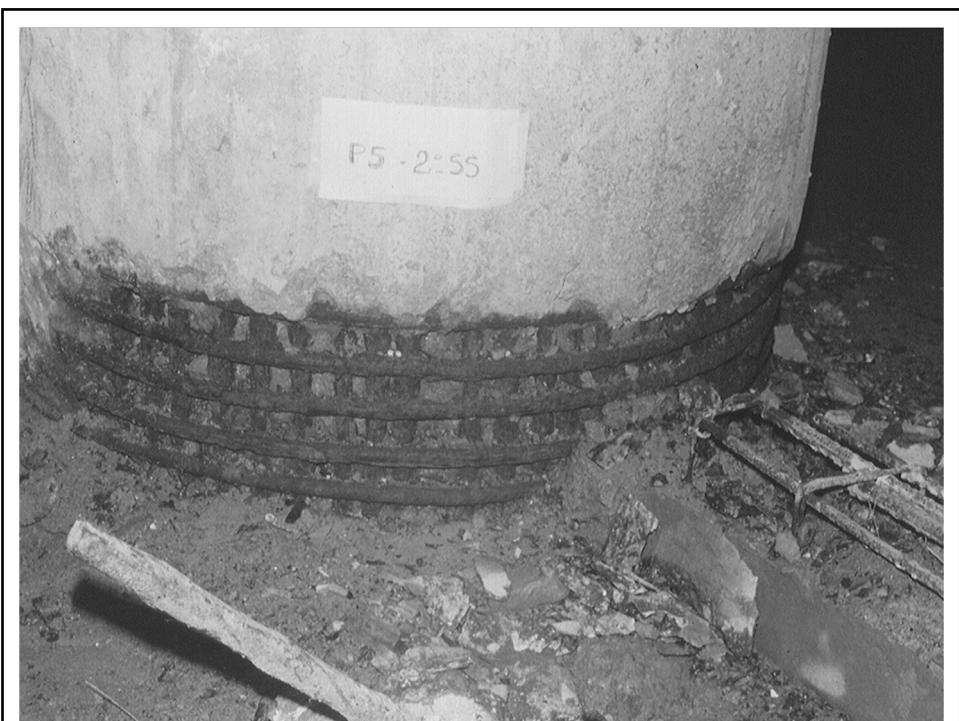
119



120



121



122



123

CONSTRUTOR

precisa ter consciência
de que a consequência
de seus atos pode levar
anos para aparecer!

124

Edifício Areia Branca

Recife, Pernambuco
14 de outubro de 2004
quinta-feira às 20:30h
1977 → 1979
25 anos
12 andares + térreo + 1 garagem

125



EDIFÍCIO AREIA BRANCA – Pernambuco

semanas antes

126



127



Escombros - manhã seguinte do desabamento

128



129



Edificações Vizinhas

130



131



132



Ligaçāo pilar - sapata com redução da seção transversal do pilar

133



134



135



136



Ligaçāo pilar - sapata com reduçāo da seção transversal do pilar

137



> 20cm!!!



138

CONSTRUTOR

precisa ter consciência
de que as consequências
de seus atos podem ser
desastrosas e onerosas!

139

Edifício Emblemático

Alphaville, São Paulo
50MPa
35 andares
Comercial
ninho de concretagem

140



141



142



143



144



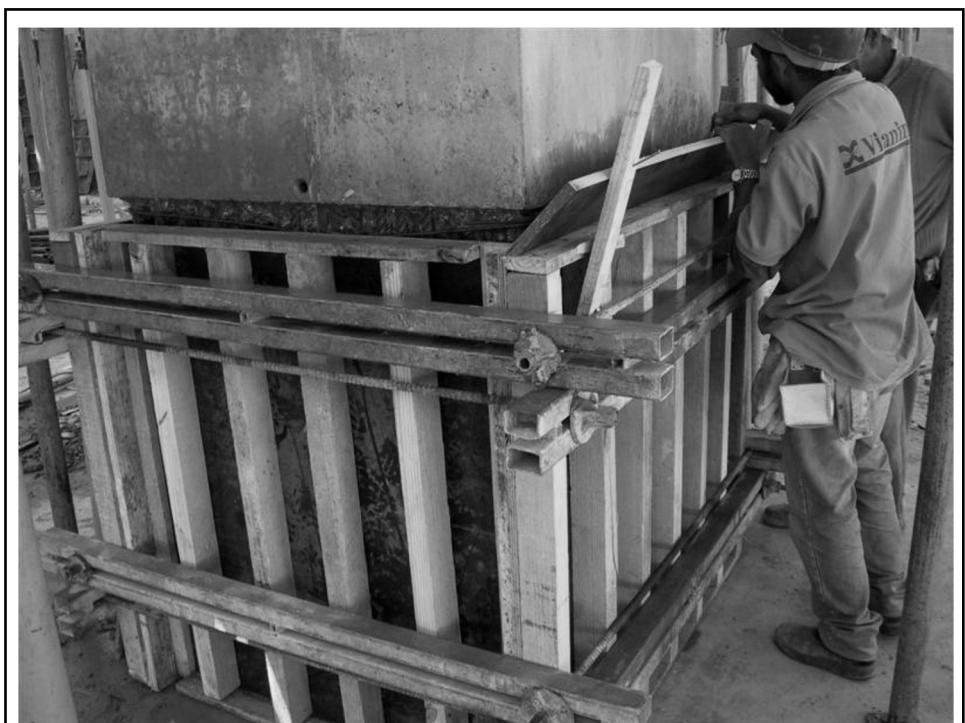
145



146



147



148



149

CONSTRUTOR

Não entendeu → PERGUNTA

Não achou o detalhe → COBRA

Deve estudar os projetos e
anticipar-se aos problemas!

150

CONSTRUTOR

Tem a obrigação de fazer
a síntese do conhecimento
daquela obra !

151

**Qual a
MISSÃO do
Construtor?**

PhD Engenharia

152

Qual a MISSÃO do Construtor?

- ✓ Sem dúvida a mais nobre
- ✓ Sem dúvida a mais importante
- ✓ Sem dúvida a mais difícil
- ✓ Sem dúvida a mais cara
- ✓ Sem dúvida a de maior responsabilidade

PhD Engenharia

153

Melhoria arquitetônica

Concreto aparente, grandes vãos

Bruno Contarini



Oscar Niemeyer

Superior Tribunal de Justiça

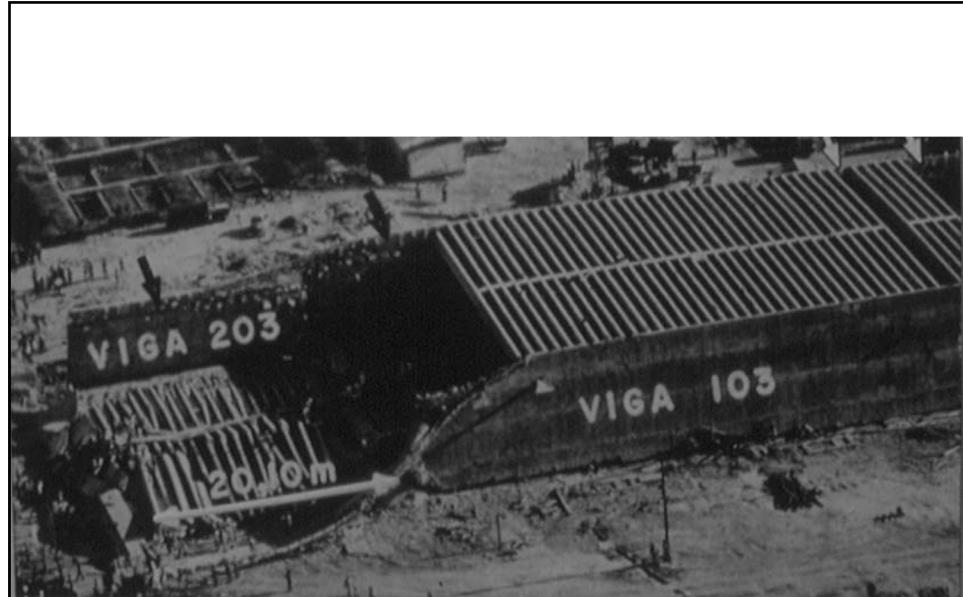
154



240m por 31m
Vigas 9,8m de altura
apoia das em 5 pilares
Desabou na hora do almoço

PhD Engenharia

155



PhD Engenharia

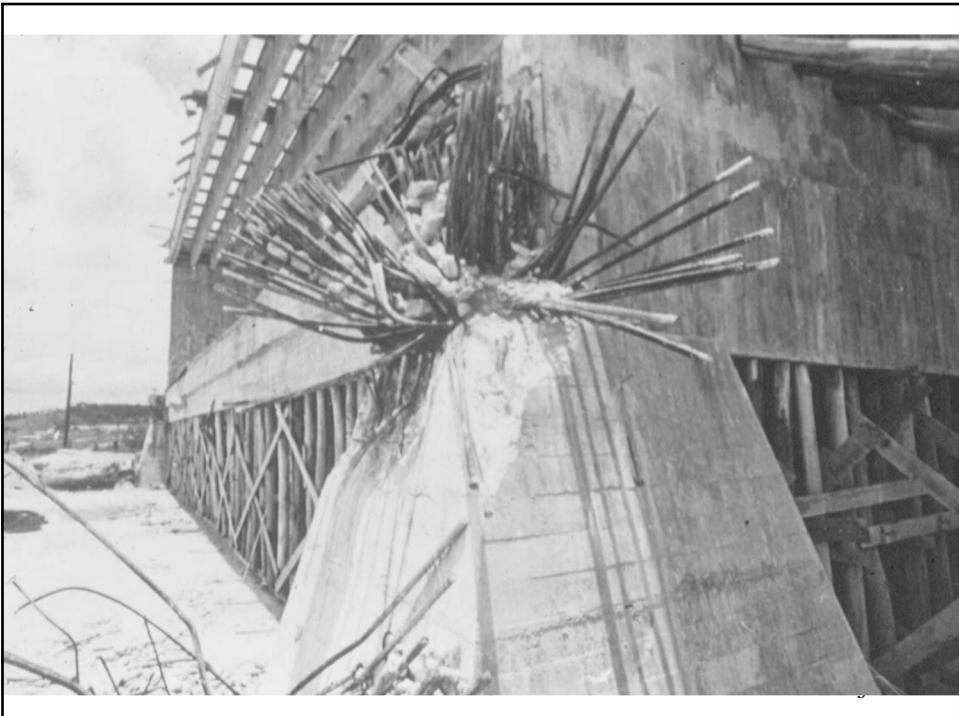
156



157



158



159

Melhoria arquitetônica

Concreto aparente, grandes vãos

Bruno Contarini



Oscar Niemeyer

Superior Tribunal de Justiça

160

Avanços em Concreto

- É possível não ter problemas
 - Necessita estudos prévios
 - Necessita gerenciar a qualidade
 - Necessita ter visão sistêmica
 - É um trabalho de equipe
 - Precisa conhecer e bem usar
normas e documentos existentes

161

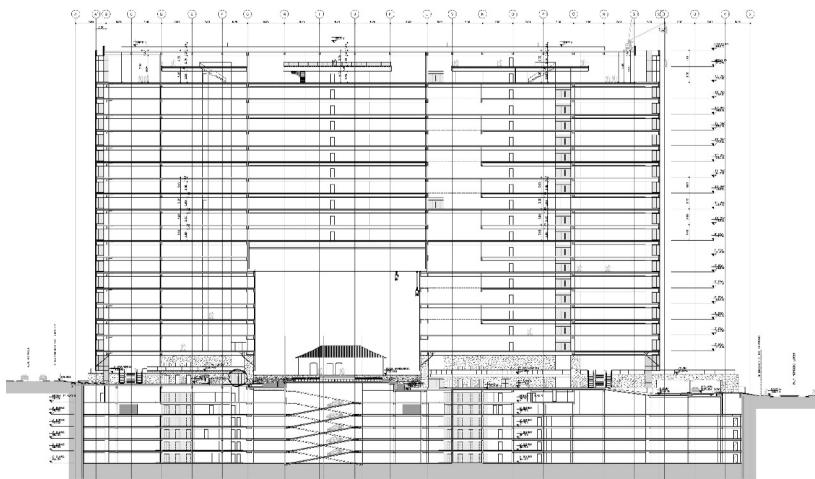
BROOKFIELD MALZONI 2010

Arquitetura: BOTTI e RUBIN
Estrutura: JKMF
Construção: BROOKFIELD
Laboratorio: CONCREMAT
Consultoria Concreto: PhD
Concreteira: SUPERMIX



162

Corte longitudinal



163



164



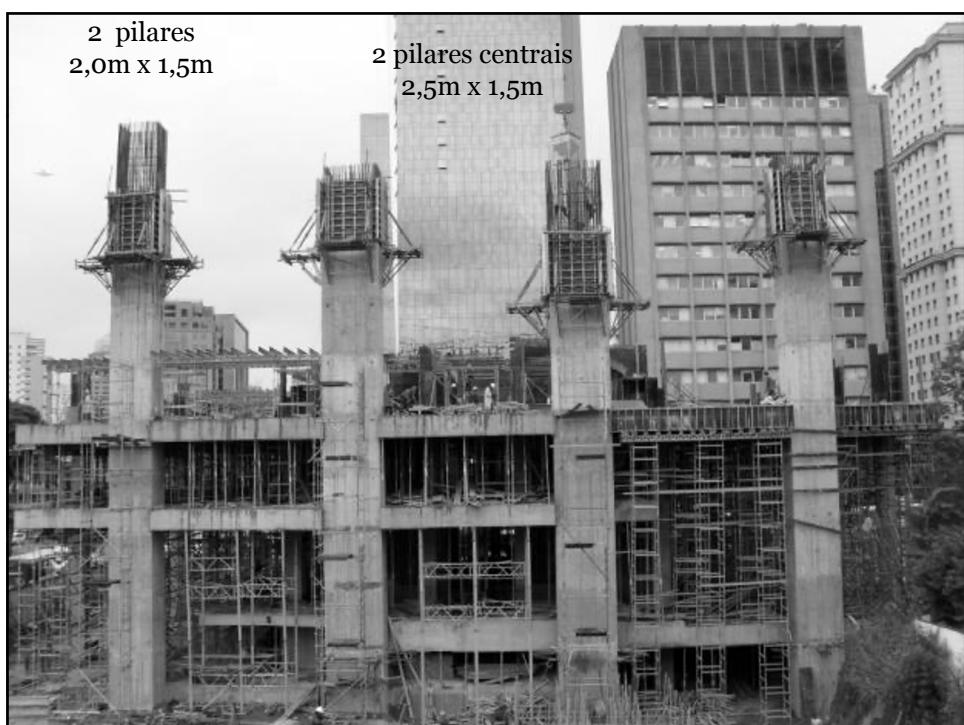
165



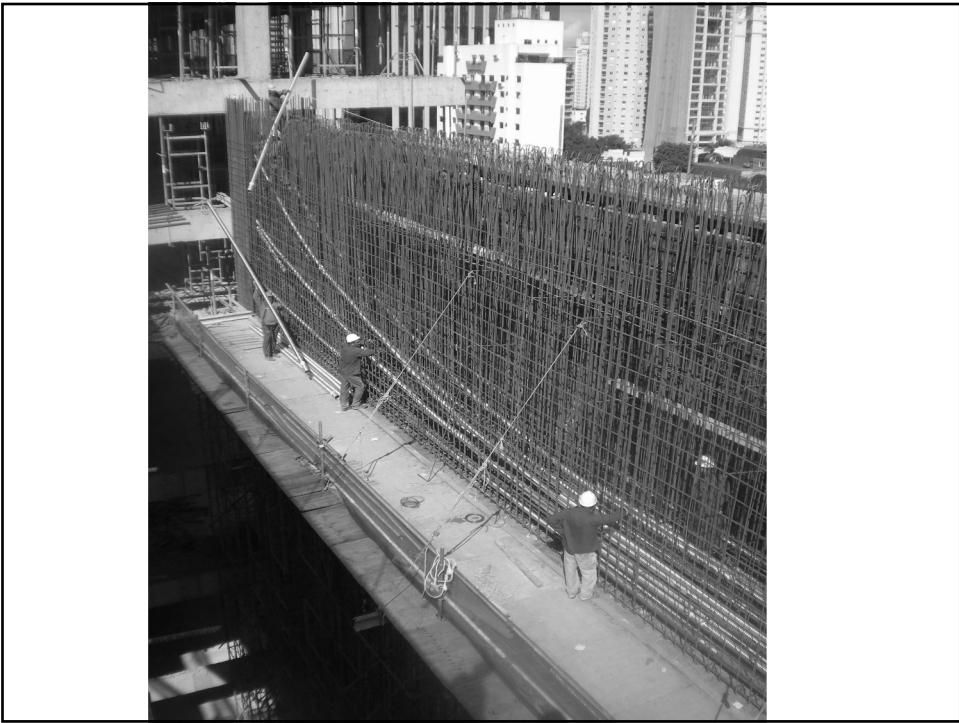
166



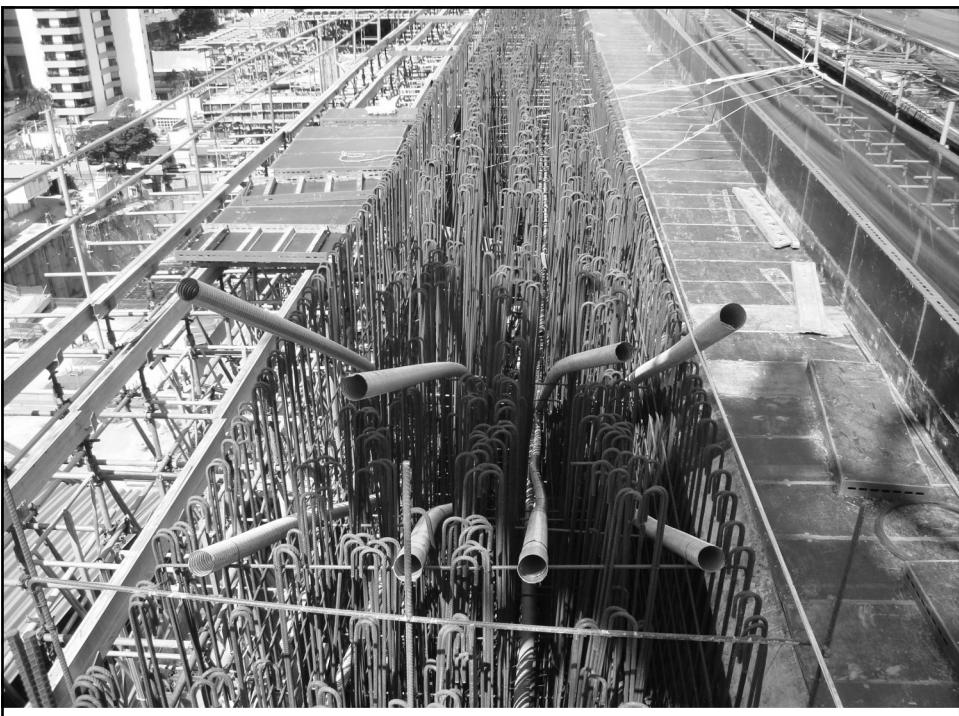
167



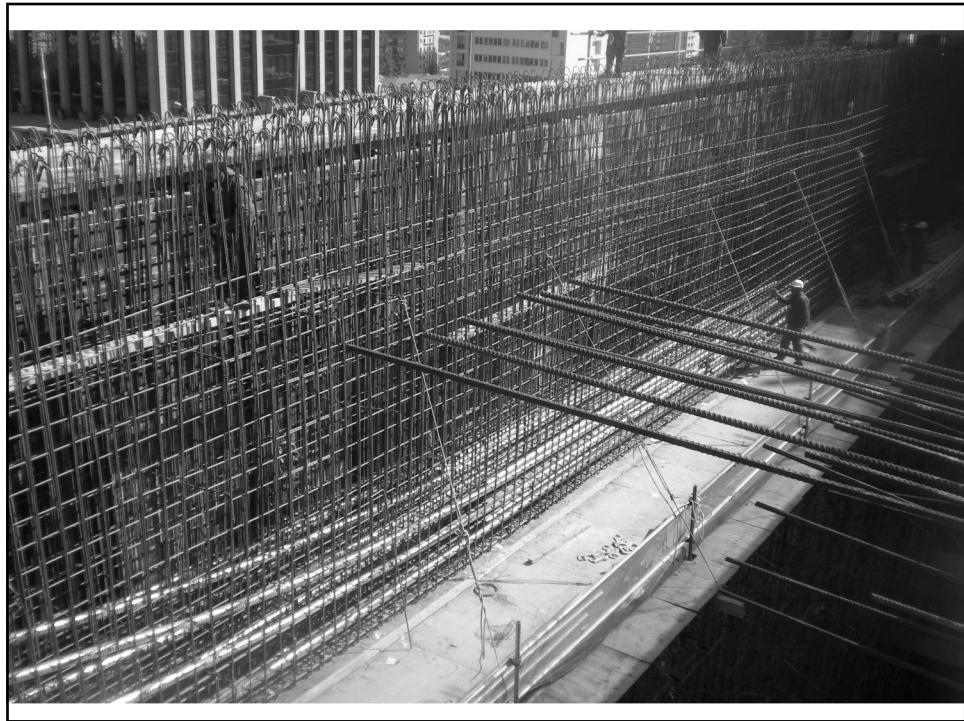
168



169



170



171



172



173



proteção contra a chuva

174

Temperatura de lançamento

- ✓ depende do consumo dos materiais (traço)
- ✓ depende do calor específico dos materiais
- ✓ depende da temperatura natural dos materiais
- ✓ depende da logística (fator tempo)*

* *tempo associado a transporte e descarga do concreto*

dado de entrada mutável

175

175

Temperatura de lançamento

Material	Consumo kg/m ³	Calor específico kcal/kg.ºC	q=m.c (kcal/m ³ .ºC)	T (ºC)	Q (kcal/m ³)
Cimento.CPPI E-40	365	0,240	87,60	55	4818
Microssilílica	29,6	0,200	5,92	40	236,8
Areia Artif.	525,3	0,200	105,06	22	2311,32
Areia Nat.	525,3	0,200	105,06	22	2311,32
Brita 0	336,5	0,200	67,30	22	1480,6
Brita 1	504,7	0,200	100,94	22	2220,68
Água	119,8	1,000	119,84	25	2996,1
Umidade Miúdo Art.	13,1	1,000	13,13	25	328,3
Umidade Miúdo Nat.	42,0	1,000	42,02	25	1050,6
Umidade Graúdo	0	1,000	0	25	0
Betoneira					2000
Total			646,88		19753,72
Transporte (Ganho)		10,0ºC			
T Lançamento=		40,5ºC			

sem gelo

176

176

Temperatura de lançamento

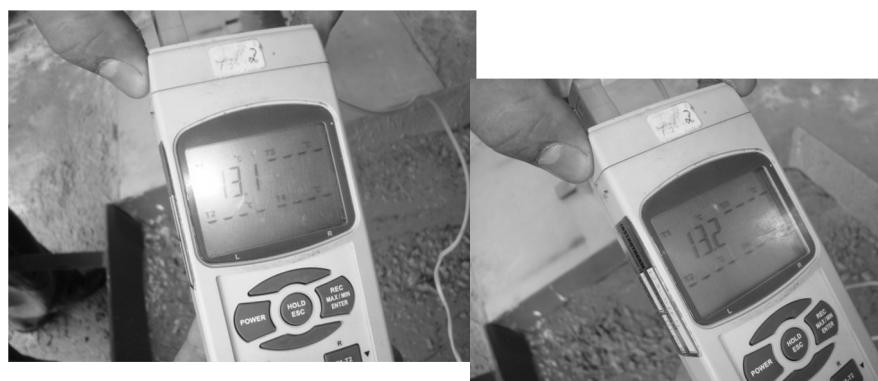
Material	Consumo kg/m ³	Calor específico kcal/kg.°C	q=m.c (kcal/m ³ .°C)	T _i (°C)	T _f (°C)	T _i -T _f (°C)	Q (kcal/m ³)
Cimento.CP II E-40	365	0,240	87,60	55	0	55	4818
Microssilica	29,6	0,200	5,92	40	0	40	236,8
Areia Artif.	525,3	0,200	105,06	22	0	22	2311,32
Areia Nat.	525,3	0,200	105,06	22	0	22	2311,32
Brita 0	336,5	0,200	67,3	22	0	22	1480,6
Brita 1	504,7	0,200	100,94	22	0	22	2220,68
Água	0	1,000	0	25	0	25	0
Umidade Miúdo Art.	13,1	1,000	13,13	25	0	25	328,31
Umidade Miúdo Nat.	42,0	1,000	42,02	25	0	25	1050,6
Umidade Graúdo	0	1,000	0	25	0	25	0
Gelo	119,8	0,500	59,92	0	0	0	0
Fusão Gelo	119,8	1,000	119,84	0	0	0	-9587,48
Gelo + Água	119,8	1,000	119,84	0	18	-18	-2157,18
Betoneira							2000
Total			826,65				5012,97
Transporte (Ganho)		10,0°C					
T Lançamento=		16,1°C					

com gelo: redução de 60%

177

177

Temperatura de lançamento



é possível ...

178

178

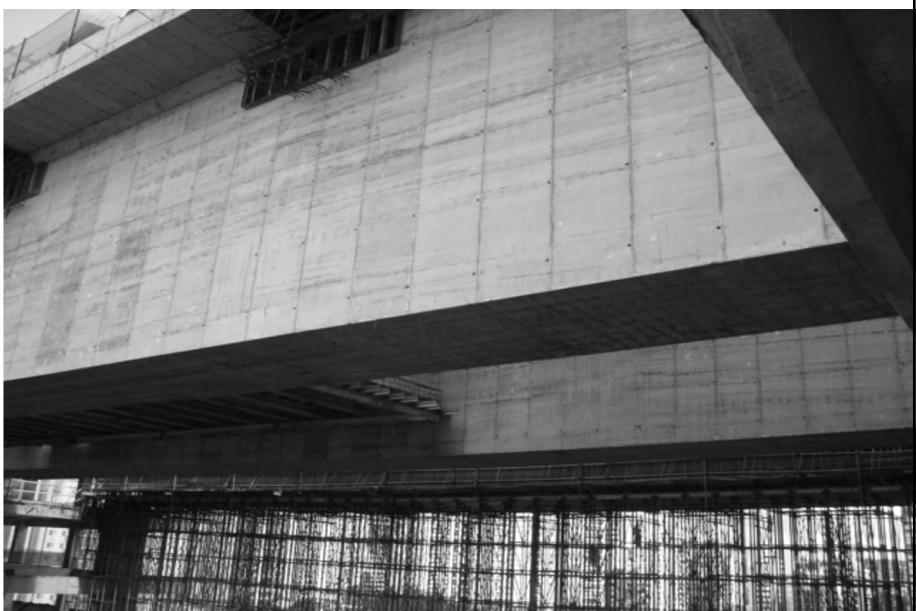


CEB-FIP
Bulletin 38, 2007

179

179

Acabamento



180



181

Compromiso!

Do your best!

PhD Engenharia

182



Não basta ser
Engenheiro da
FACENS...

183

**Tem de ser
Civil !**



Facens

184



185