



# Colapso del edificio Champlain Towers, Miami Surfside

*Lecciones aprendidas*



**Prof. Paulo Helene**

*Diretor PhD Engenharia  
Diretor Presidente do IBRACON  
Prof. Titular Universidade de São Paulo  
Fundador e Ex Presidente ALCONPAT Internacional  
Deputy-Chairman fib (CEB-FIP) Model Code for Service Life Design  
Conselheiro da CNTU, SEESP e PMSP*

Paseo La Galería  
Asunción/PY  
28 de junio de 2023



1

Torres Champlain Towers South

8777 Collins Avenue, Miami Surfside

Inauguración 1981, inversor/constructor Nathan Reiber

Champlain Towers North, 1981 & Champlain Towers East, 1994

Formato L con 12 pisos

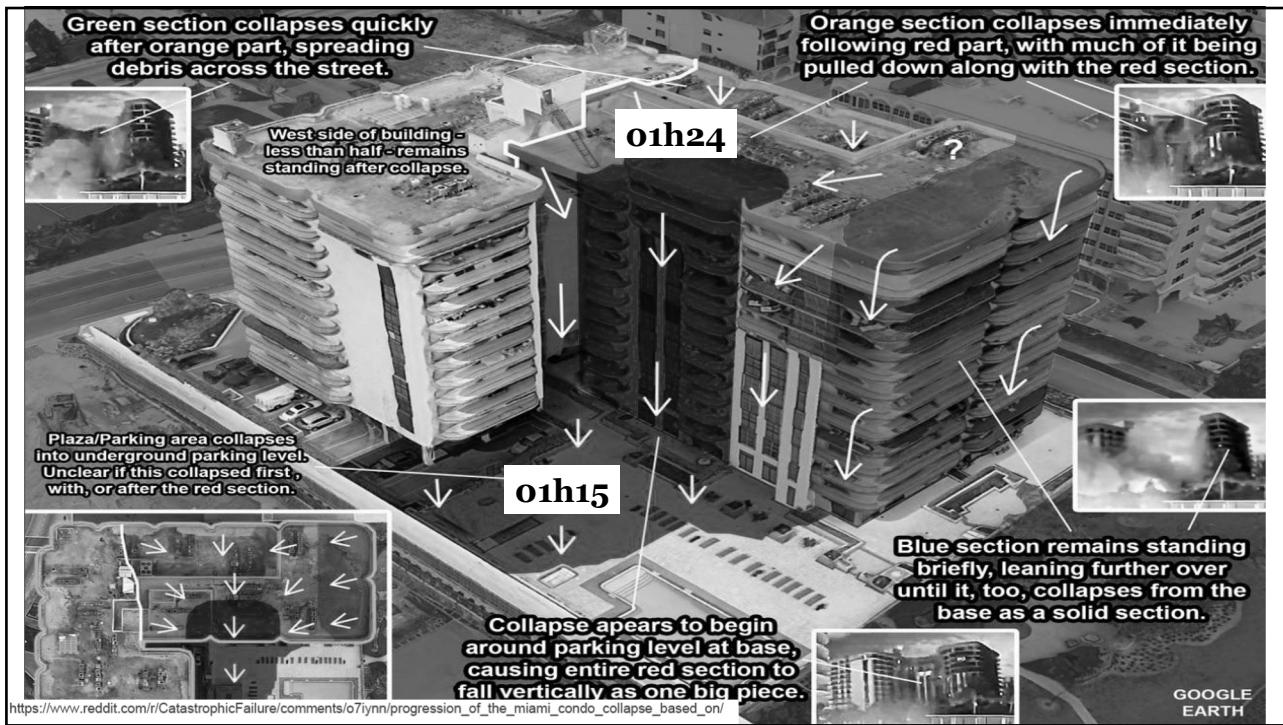
Colapso alrededor 01h 30

24 de Junio de 2021      40 años de edad → 98 muertos

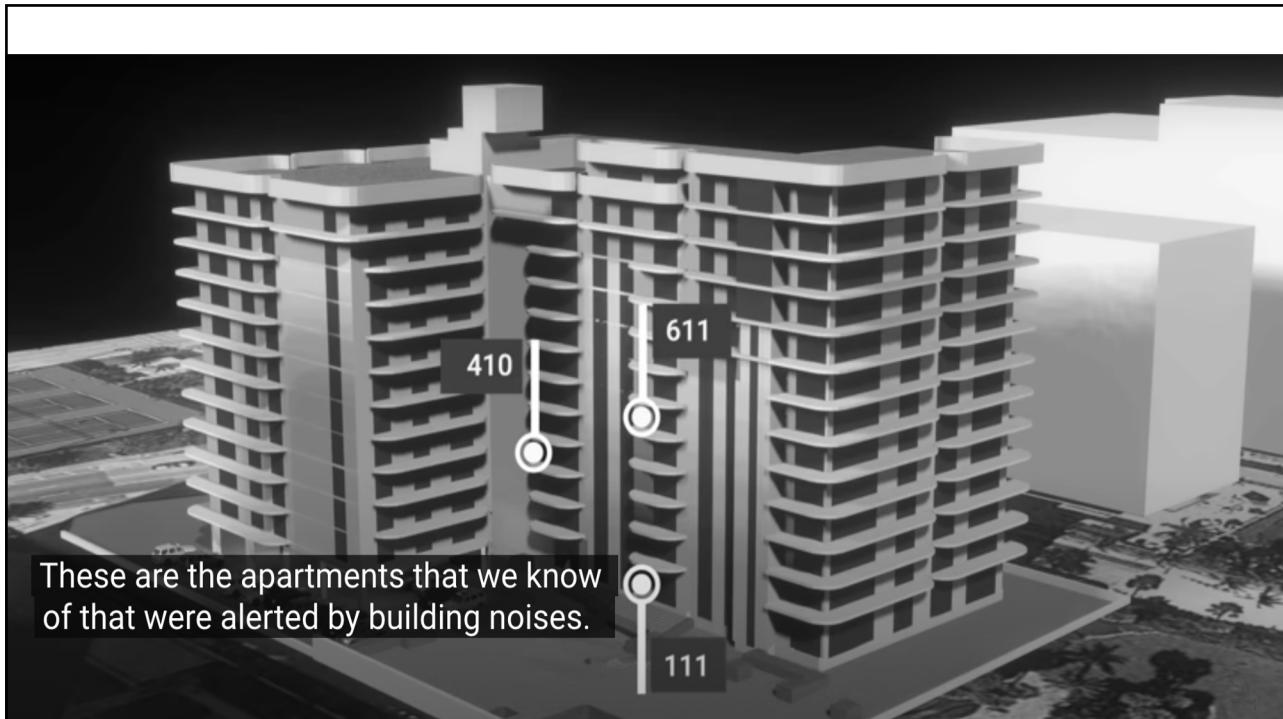
*Ressalva: Esta apresentação é apenas para fins educacionais. As hipóteses, opiniões e pontos de vista expressos nesta apresentação representam a opinião do autor e não representam uma posição oficial ou legal do poder público, do IBRACON, da PhD Engenharia, da USP, da ALCONPAT, ou de qualquer uma das partes envolvidas neste colapso. Também esta apresentação não é um aconselhamento jurídico e nem um laudo ou parecer técnico judicial.*

*Descargo de responsabilidad: Esta presentación es solo para fines educativos. Las hipótesis, opiniones y puntos de vista expresados en esta presentación representan la opinión del autor y no representan una posición oficial o legal del gobierno, IBRACON, PhD Engenharia, USP, ALCONPAT, o cualquiera de las partes involucradas en este colapso. Además, esta presentación no es un asesoramiento legal ni un informe judicial.*

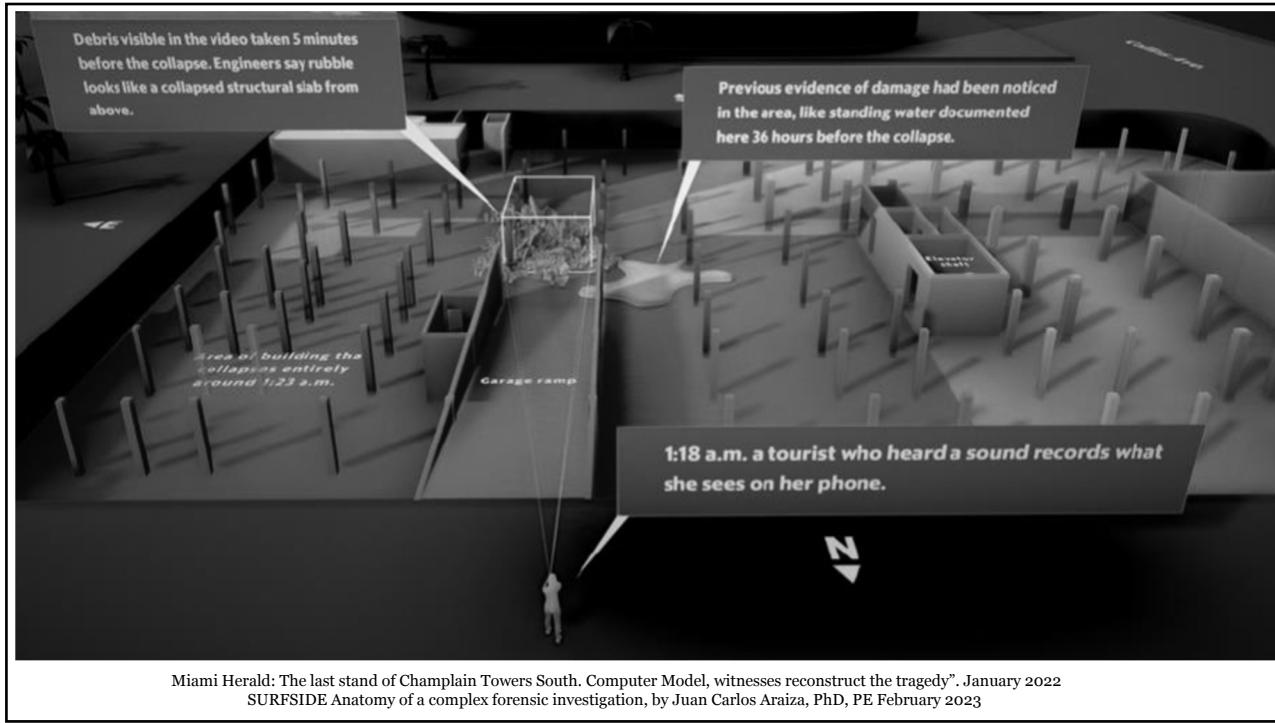
2



3



4



6

## Primera lección

Mantenerse atento y escuchar los gritos de la estructura, ya que pueden ocurrir accidentes graves y colapsos en cualquier momento y edad de una estructura.

Todas las estructuras advierten que están a punto de colapsar, ¡pero el desafío es saber cómo entender los signos de la estructura!

7



## Colapso Champlain Towers South

website oficial do NIST

<https://www.nist.gov/disaster-failure-studies/data-portal>

NIST Disaster Data Portal

8

**NIST encourages members of the public to submit any information, including video, photos or other documentation**

- ✓ June 24, 2021, Champlain Towers South, 12-floor condominium in Surfside, Florida, at 1:30 a.m.
- ✓ June 25, NIST began a team of six scientists and engineers to collect firsthand information on the collapse.
- ✓ June 30 decided full technical investigation of the collapse by National Construction Safety Team (NCST) Act
- ✓ NCST's work will not interfere with the ongoing search-and-rescue operation at the scene of the collapse.
- ✓ NCST's role is not to determine any culpability.
- ✓ NCST investigation is to determine the technical diagnose and cause of the collapse and, learning from that, to recommend changes to building codes, standards and practices, and appropriate actions to improve the structural safety of buildings.

9

## NEWS

## May 31, 2023, Champlain Towers South Investigation Update: Second Warehouse Will Allow New Phase of Testing

On May 11, 2023, the Miami-Dade Police Department (MDPD) and the National Construction Safety Team (NCST) finished moving a portion of evidence retrieved from the Champlain Towers South building into a second warehouse. The move provides the team members with the space needed to safely access the specimens and begin the next phase of evidence analysis, which will include extracting samples of concrete and reinforcing steel from the specimens retrieved from the Surfside, Florida, collapse site. The challenging move of more than 300 building specimens was managed by MDPD contractors and subcontractors and overseen by NIST staff.

The first warehouse was not large enough to allow our staff members and others to safely conduct all of the analysis that needs to be done to help us understand the condition of the building materials at the time of the collapse, said Judith Mitran-Reiser, co-lead of the investigation. This second, larger warehouse will allow us to create sufficient space around each specimen so that we can bring in equipment to safely manipulate, cut and core specimens to extract samples.

10



11



### **Retirada de Muestras**

recogió para análisis de laboratorio unos 200 elementos de construcción

12

## **Segunda lección**

**Transparencia: crear un portal de acceso público con toda la información y fotos**

**Valorar la investigación tecnocientífica, junto con la policía y los bomberos, desde el primer día**

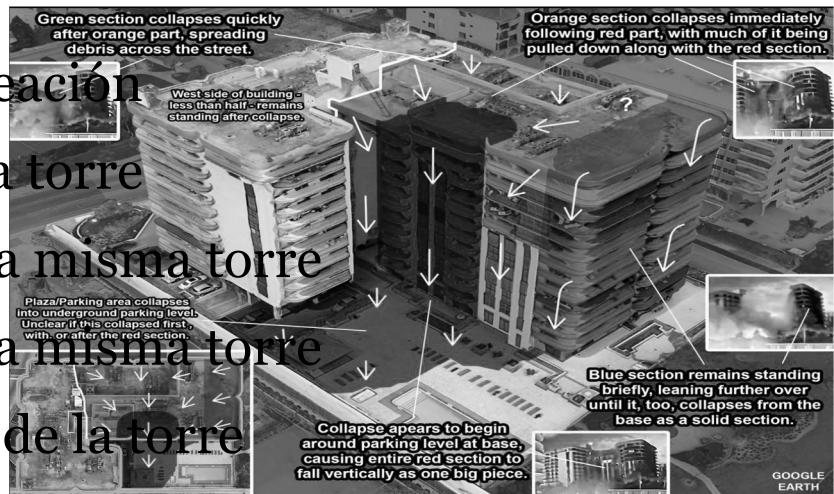
**Nombrar un equipo multidisciplinario responsable, con poder y autonomía ("Crisis Committee")**

**"público y privado"**

13

Sobre la secuencia del colapso hay consenso:

1. Losa de recreación
2. 1<sup>a</sup> parte de la torre
3. 2<sup>a</sup> parte de la misma torre
4. 3<sup>a</sup> parte de la misma torre
5. parte lateral de la torre



14

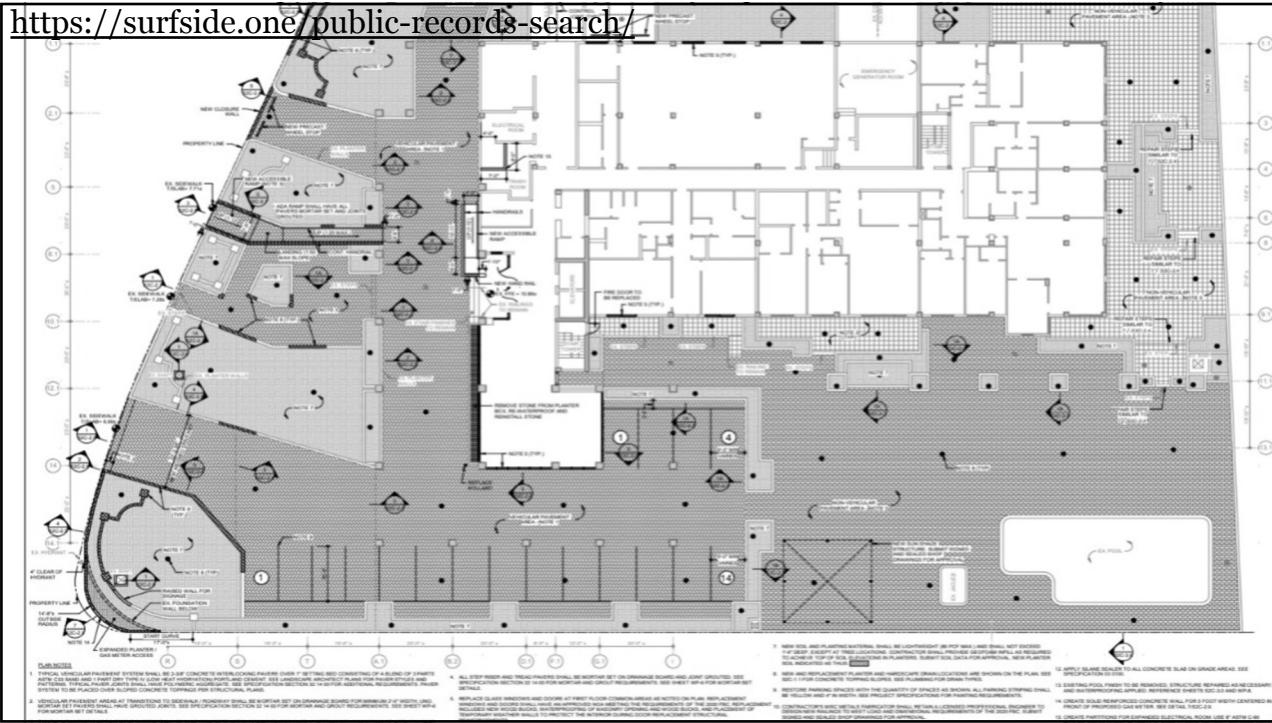
...Entonces, ¿cuál es la duda?

**¿Cuál fue el factor desencadenante?**

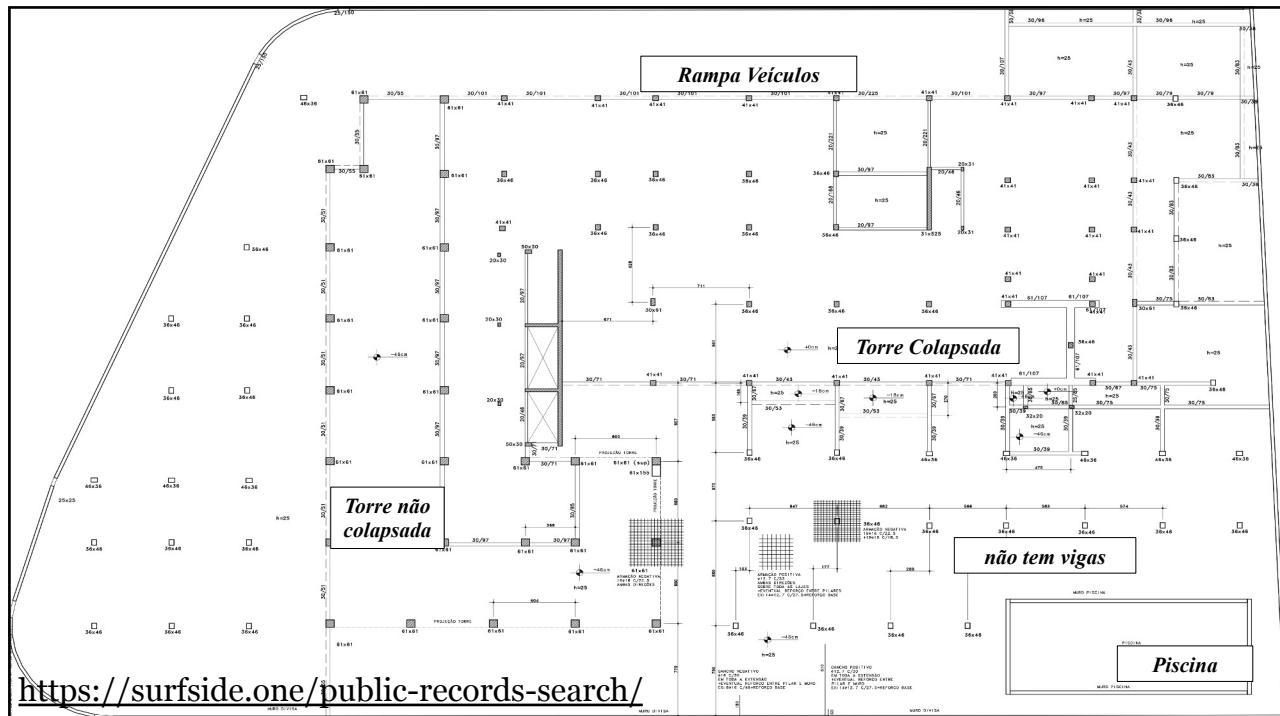
**¿Por qué el colapso de una parte se extendió a la otra?**

**¿Por qué después de 40 años?**

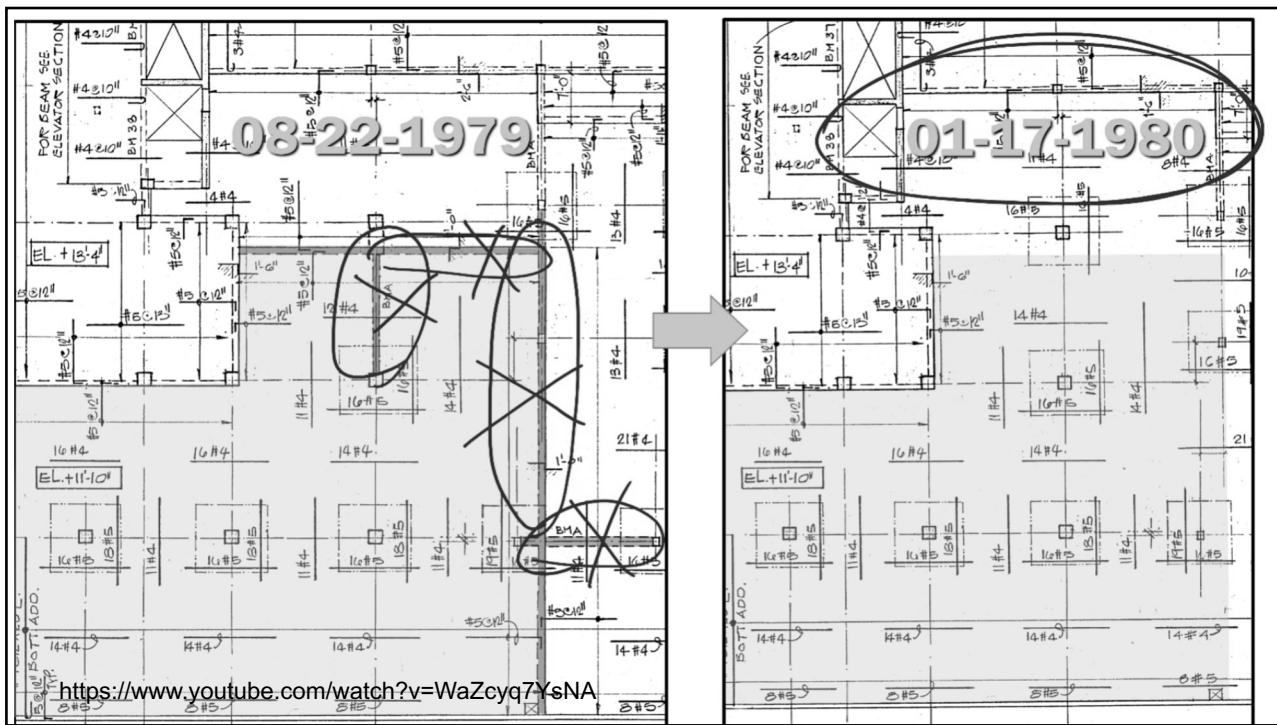
15



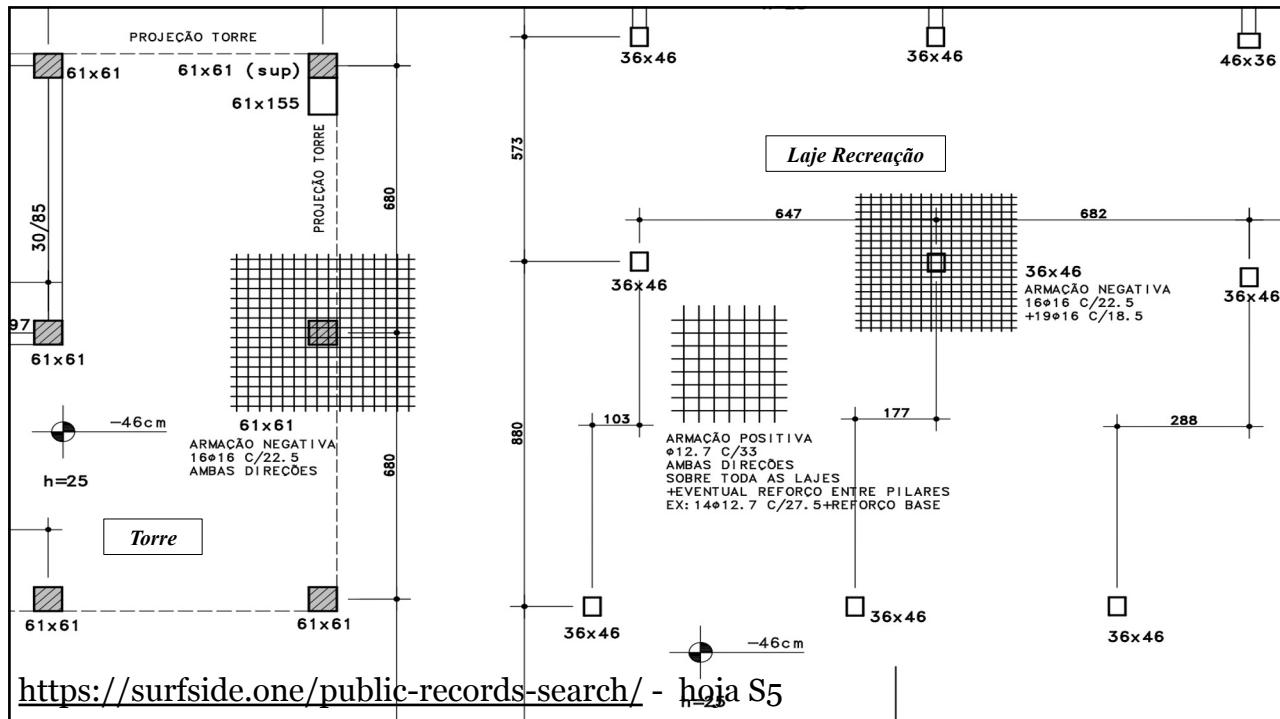
16



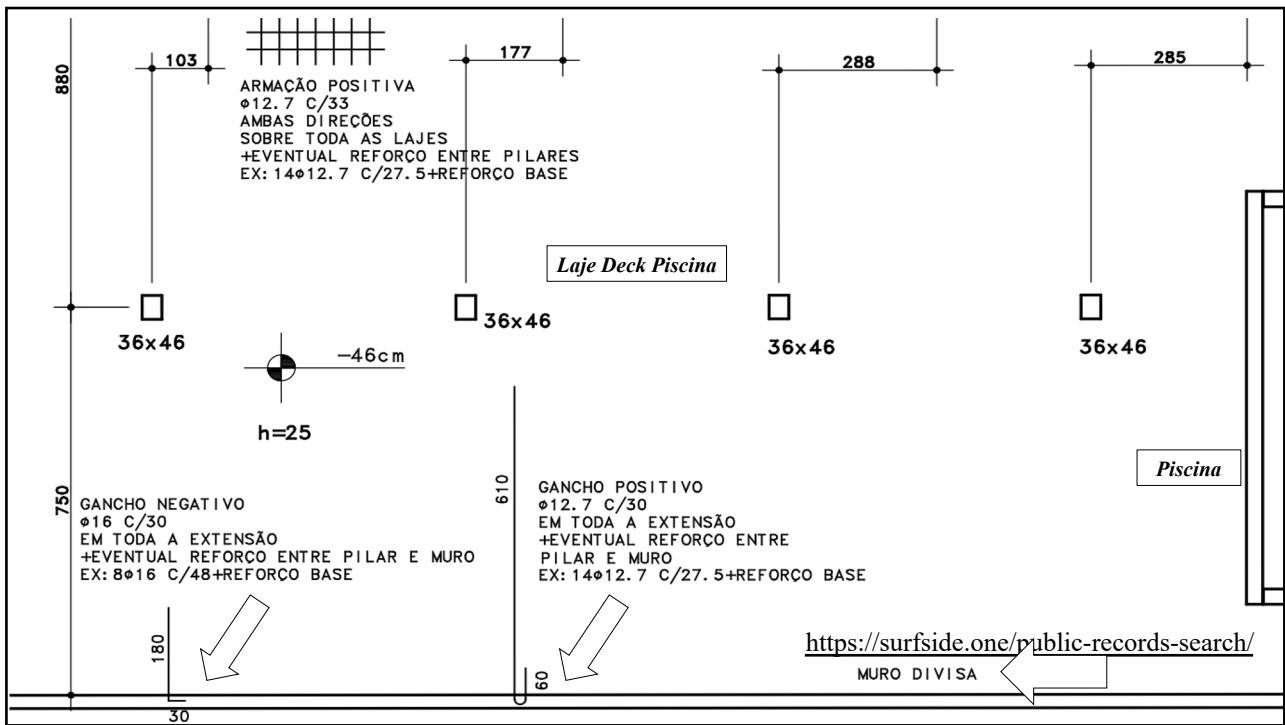
17



18



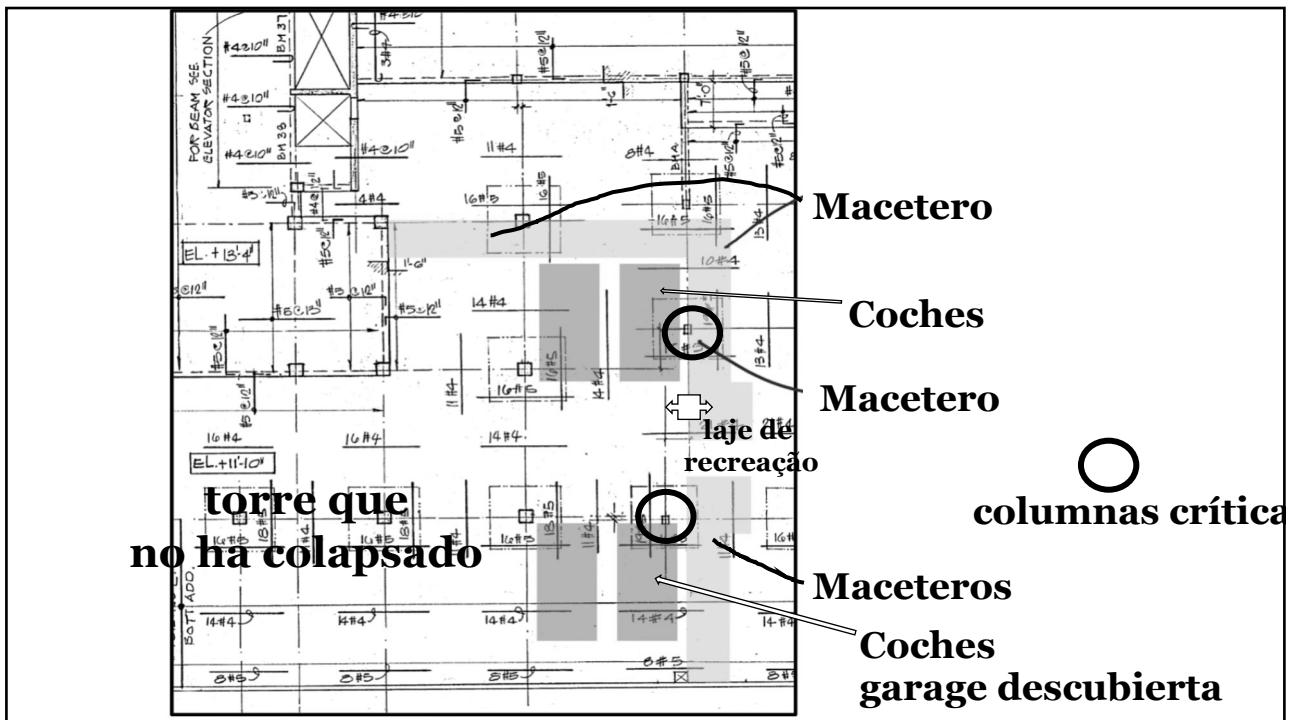
19



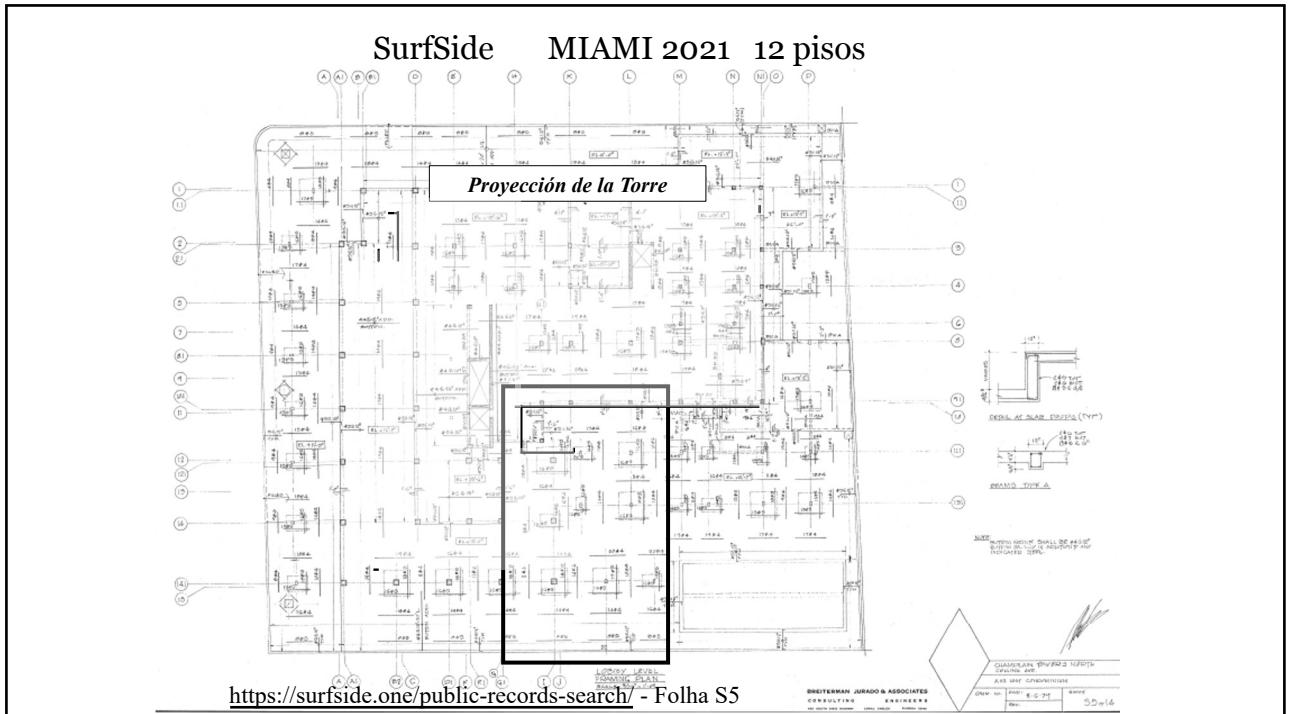
20



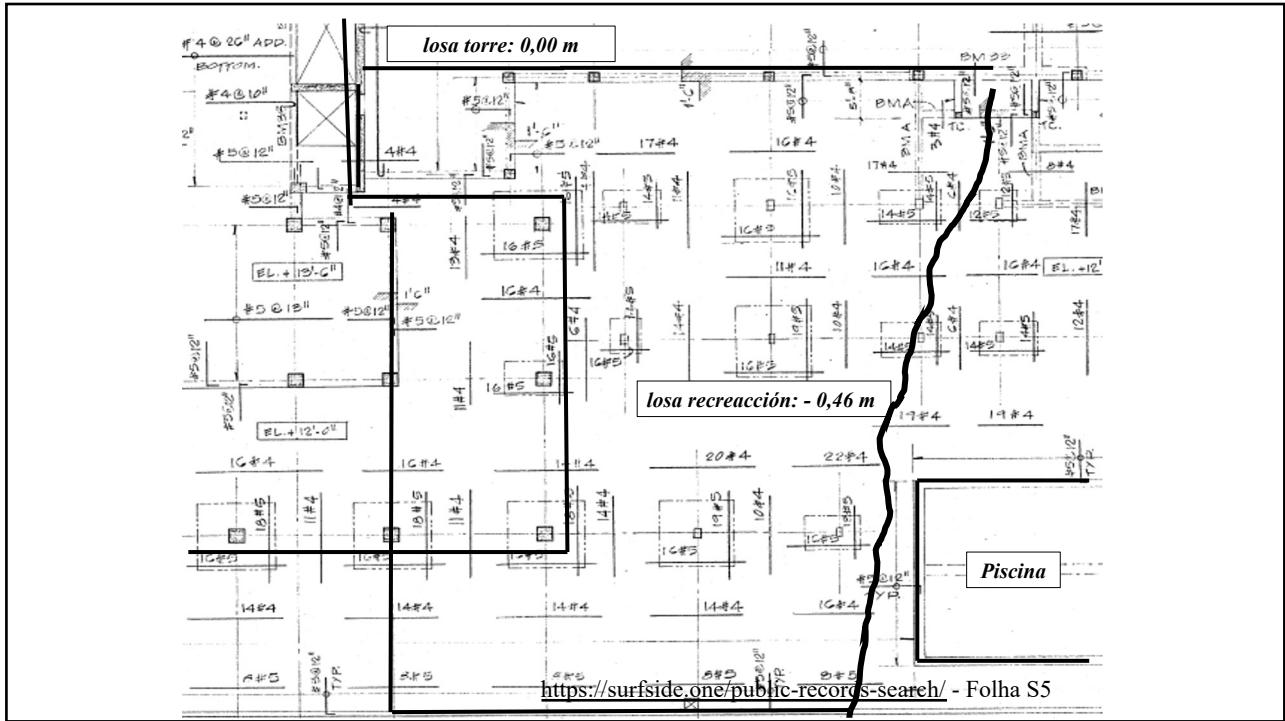
21



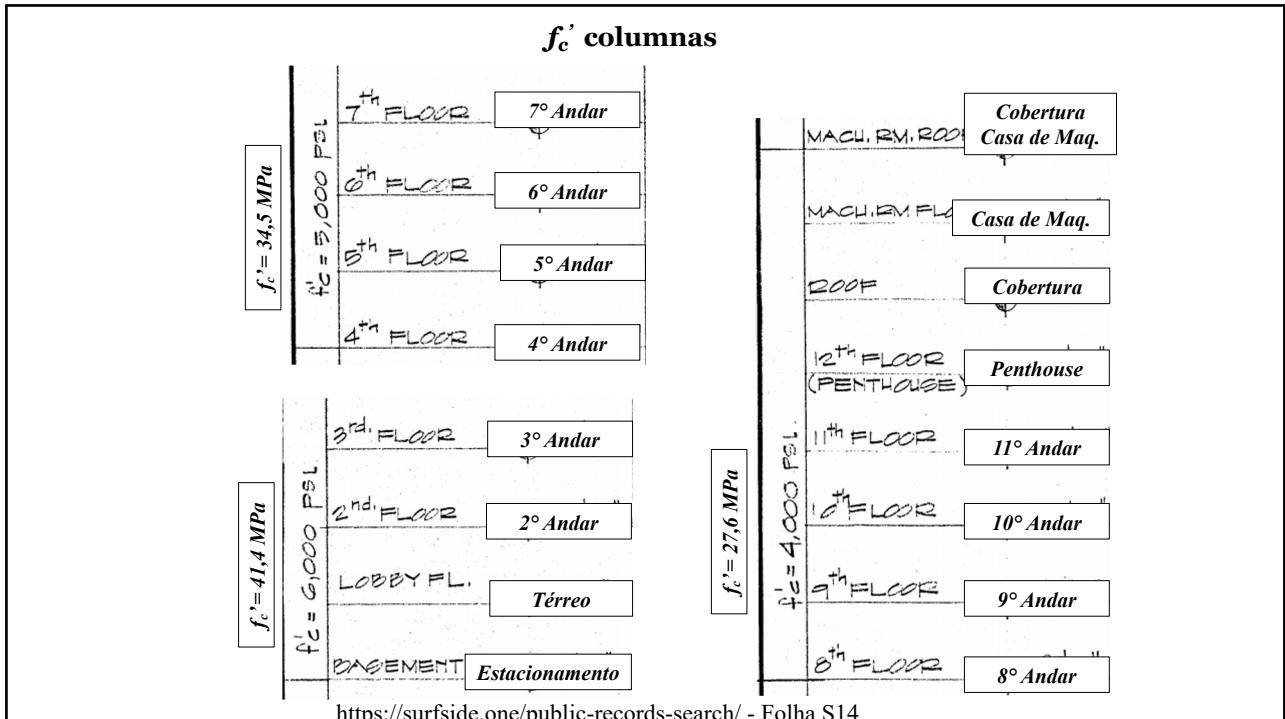
22



23



24



25

- ✓ Columnas de hormigón: 6,000psi (41.4 MPa)
- ✓ Losas de hormigón: 4,000psi (27.6 MPa)
- ✓ Cuantía columna 61x61cm :  $12\varnothing 32 \rightarrow A_s = 98.28 \text{ cm}^2 \rightarrow \rho = 2.64\%$
- ✓ Cuantía columna 41x41 cm :  $8\varnothing 36 \rightarrow A_s = 80.48 \text{ cm}^2 \rightarrow \rho = 4.79\%$
- ✓ Cuantía columna 36x46 cm:  $10\varnothing 32 \rightarrow A_s = 81.9 \text{ cm}^2 \rightarrow \rho = 4.95\%$
- ✓ Losas espesor: 25cm (planta baja), 20cm (tipo)
- ✓ Losas cuantía:  $\varnothing 12.7 \text{ C/30cm} \rightarrow \rho = 0.17\% \text{ (planta baja), } 0.19\% \text{ (tipo)}$
- ✓ No se encuentra en el diseño detalles de armadura punzonamiento

<https://surfside.one/public-records-search/> - Folhas S14 e S6

27



Columnas

<https://www.nist.gov/disaster-failure-studies/champlain-towers-south-collapse/news-and-updates>

28



Columnas

[https://www.nist.gov/disaster-failure-studies/champlain-towers-south-collapse/news-and-updates-](https://www.nist.gov/disaster-failure-studies/champlain-towers-south-collapse/news-and-updates)

29



Columnas

[https://www.nist.gov/disaster-failure-studies/champlain-towers-south-collapse/news-and-updates-](https://www.nist.gov/disaster-failure-studies/champlain-towers-south-collapse/news-and-updates)

30



Losas

<https://www.nist.gov/disaster-failure-studies/champlain-towers-south-collapse/news-and-updates->

31



Losas

<https://www.nist.gov/disaster-failure-studies/champlain-towers-south-collapse/news-and-updates->

32

# Punzionamento *ilustración*

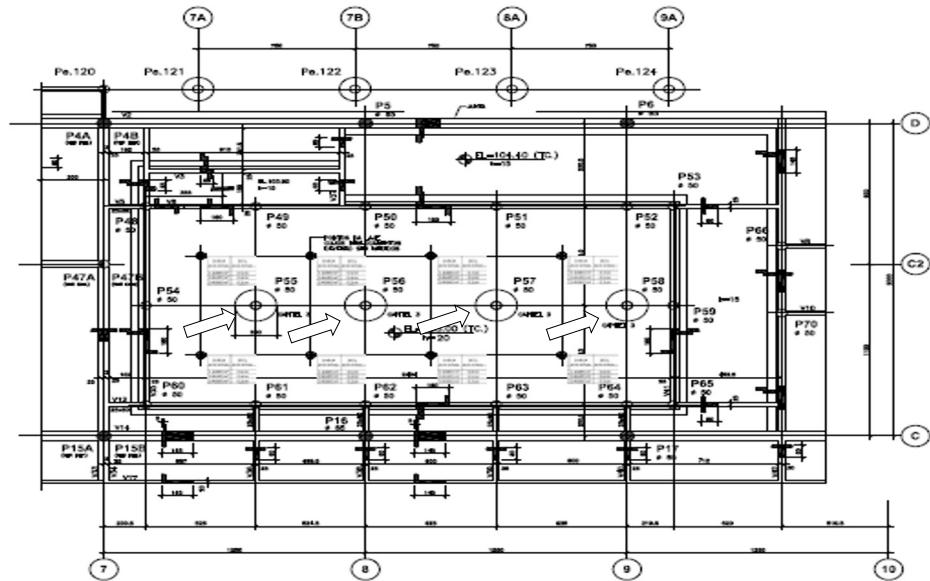
33



34

# **Piscina de Centro Deportivo**

## **Prueba de Carga**



35



36



37



38



39

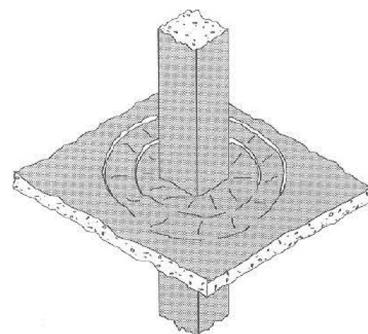
Paulo Helene   
**MANUAL  
PARA REPARO,  
REFORÇO E  
PROTEÇÃO DE  
ESTRUTURAS  
DE CONCRETO**

PINI  
EDITORIA

Projeto de Divulgação Tecnológica



**Puncão**  
**Manifestação Típica**



40

≡ MENU | G1 tvgazeta

19/07/2016 09h49 - Atualizado em 19/07/2016 19h32

## Área de lazer em condomínio de luxo desaba e porteiro é achado morto

Drone mostra o estrago no Grand Parc, na Enseada do Suá, em Vitória. Suspeita é de vazamento de gás, segundo Corpo de Bombeiros.

Viviane Machado e Victoria Varejão  
Do G1 ES

FACEBOOK TWITTER GOOGLE+ PINTEREST

As torres do condomínio de luxo Grand Parc Residencial Resort, na Enseada do Suá, em Vitória, foram esvaziadas após toda a **área de lazer desabar, na manhã desta terça-feira (19)**. Quatro pessoas ficaram feridas e **um porteiro ficou desaparecido até as 17h**. Ele foi encontrado **morto**. O desabamento aconteceu por volta de 3h.

<http://g1.globo.com/espirito-santo/noticia/2016/07/torres-de-condominio-de-luxo-no-es-sao-evacuadas-apos-desabamento.html>

42

# Ejemplo de punzonamiento y robustez



43



44



45

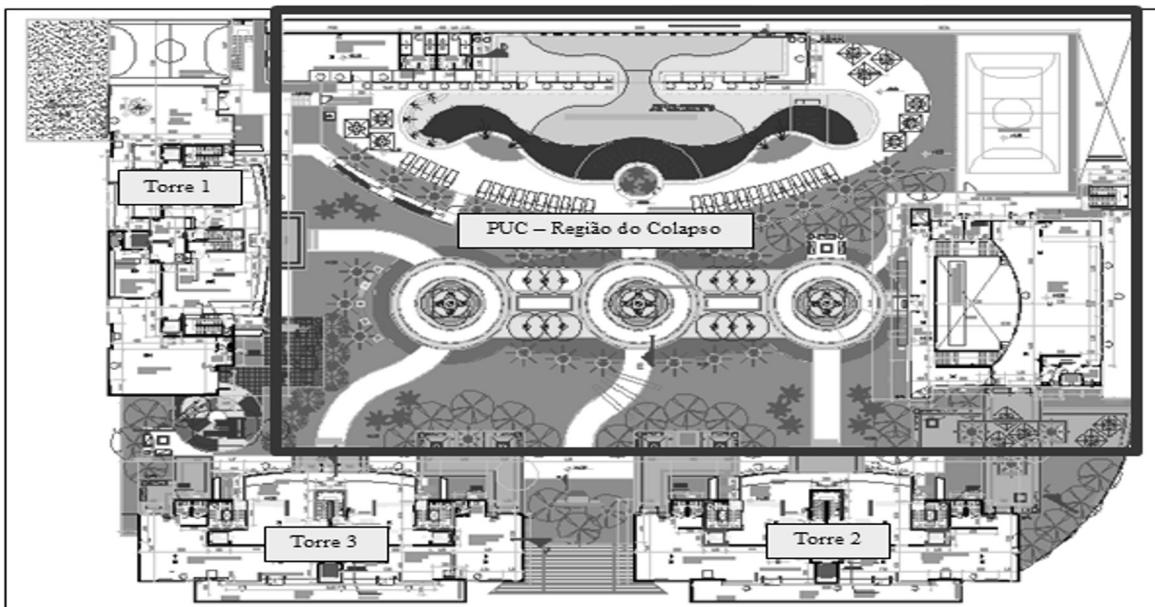


46

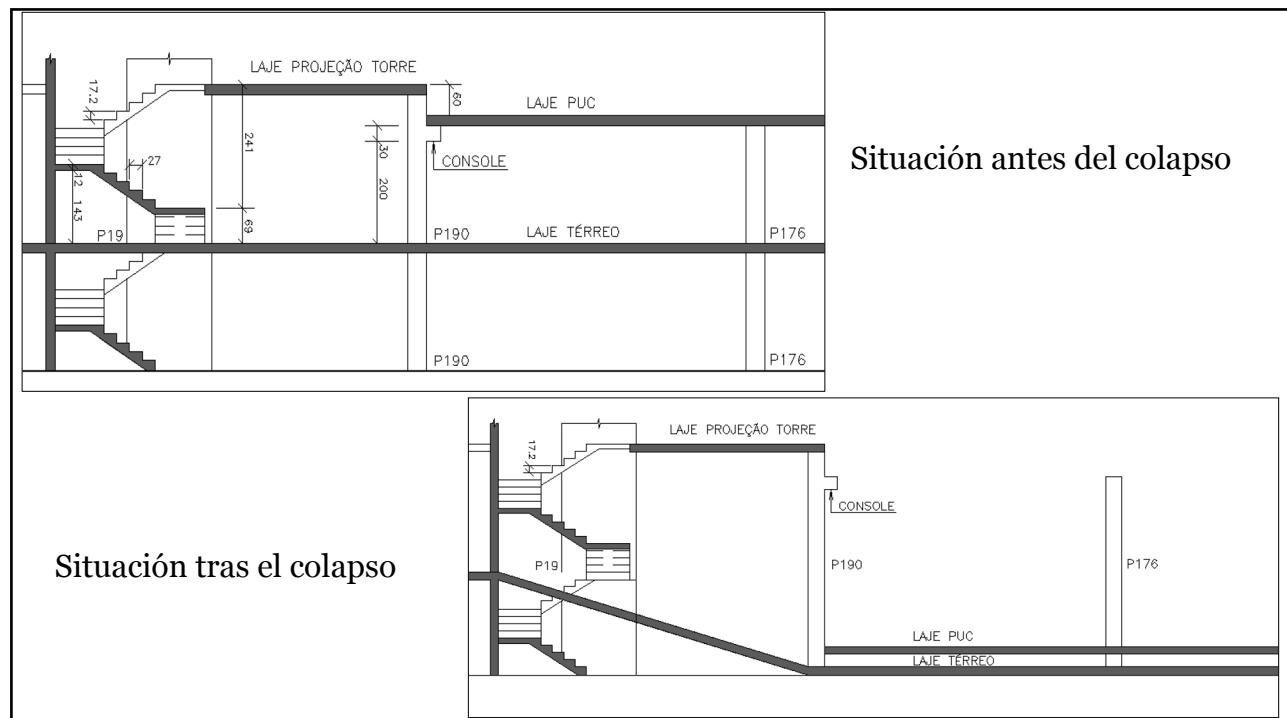


47

- 19.07.2016 (03 h)
- 6 años de edad



48



49



50



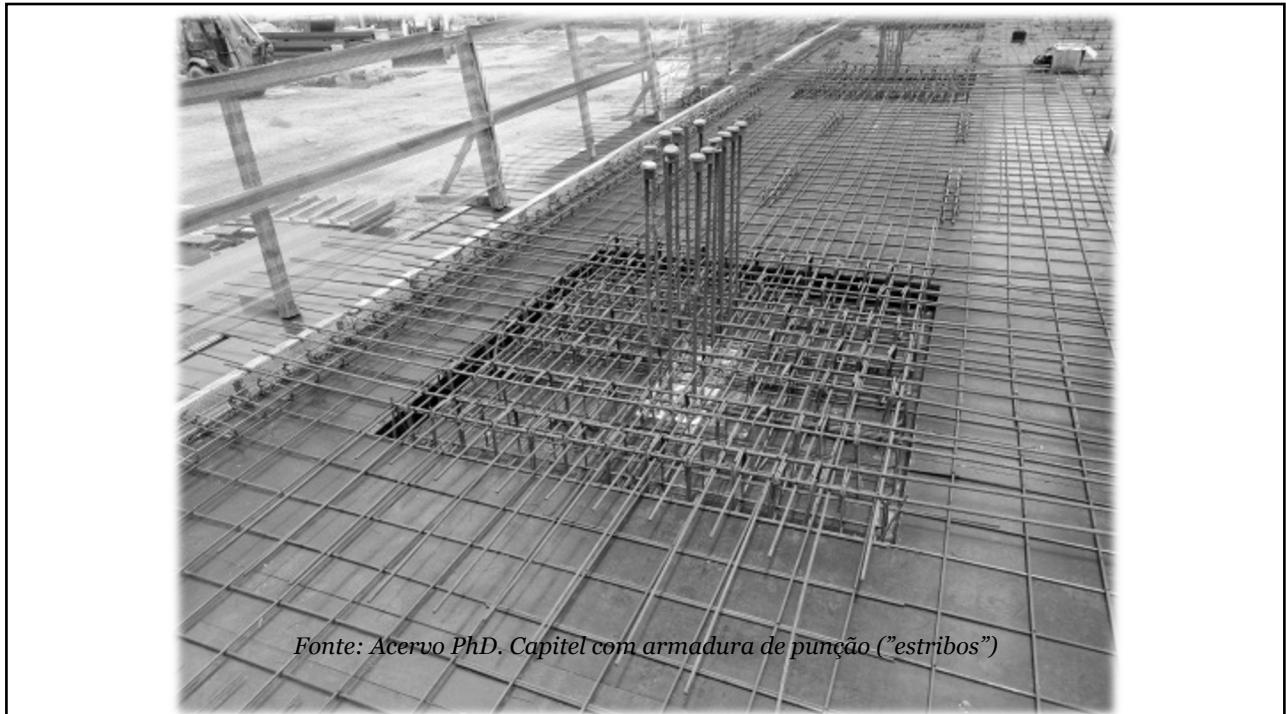
51



52

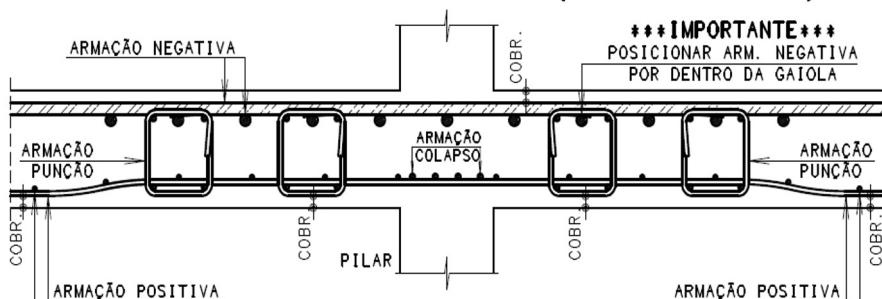


53



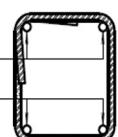
54

### CORTE TÍPICO NAS ARMAÇÕES DE PUNÇÃO E COLAPSO PROGRESSIVO (SEM CAPITEL)



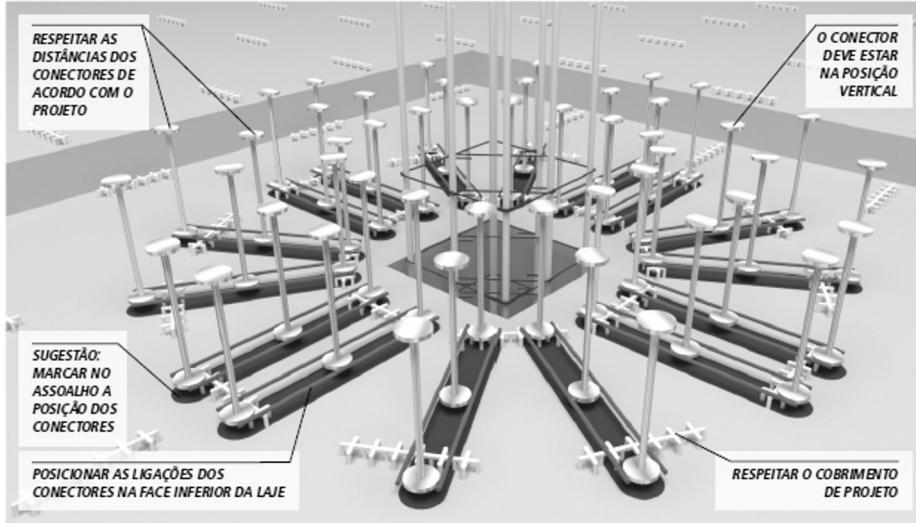
### DETALHE DE AMARRAÇÃO NOS ESTRIBOS

AS BARRAS LONGITUDINAIS DEVEM ESTAR RIGOROSAMENTE  
ENCOSTADAS E AMARRADAS NOS QUATRO CANTOS DOS ESTRIBOS



*Fonte: Ricardo França & Associados*

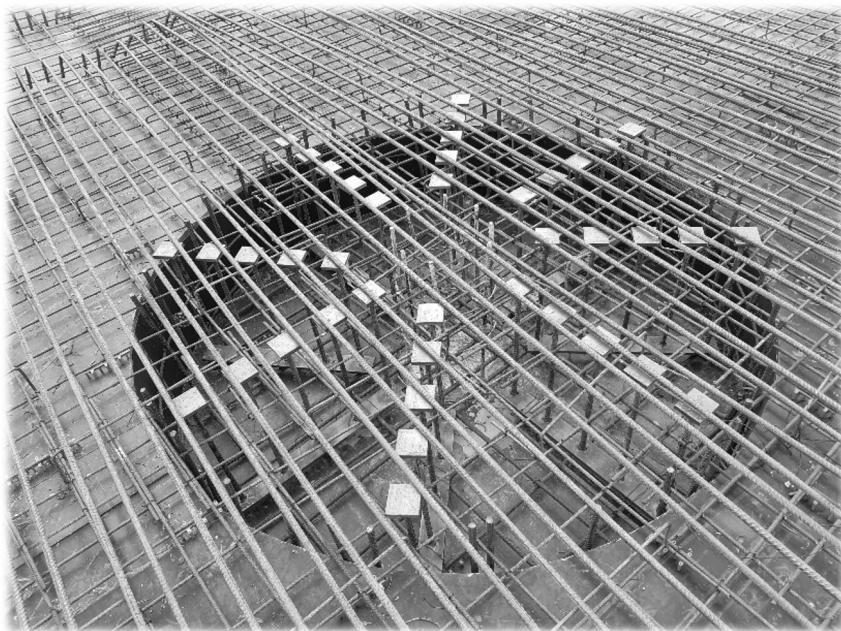
55



**Figura 5.8**  
ETAPA 1 | Posicionamento das conectores/studs

Fonte: *Manual de Boas Práticas. Montagem das Armaduras de Estruturas de Concreto Armado.*  
Jorge Nakashima (Sartoro) & Larissa Arakawa Martins. 2021

56



Fonte: Acervo PhD. Capitel com armadura de punção (“studs”).

57

## Falsas Hipótesis del “Gatillo”

1. Corrosión de los refuerzos de las columnas
2. Estructura con losas planas sin vigas
3. Efectos ambientales de los sumideros
4. Corrosión de la armadura de losa cerca de la pileta

58

October 8, 2018

Re: *Champlain Towers South Condominium*  
*Structural Field Survey Report*  
*MC Job# 18217*

Page 8

El Informe Estructural Morabito, 2018, demuestra que la corrosión de los refuerzos en las columnas son pocas y jamás suficiente para justificar un colapso

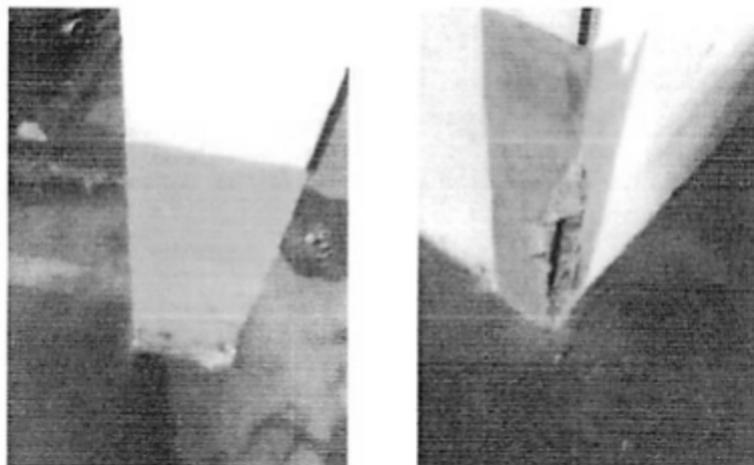


Figure J1: Typical cracking and spalling at parking garage columns

59



60



61

## Falsas hipótesis del “Gatillo”

1. Corrosión acero de las columnas - Negativo
2. Estructura con losas planas sin vigas - Negativo
3. Efectos ambientales de los sumideros
4. Corrosión de la armadura de losa cerca de la pileta

62

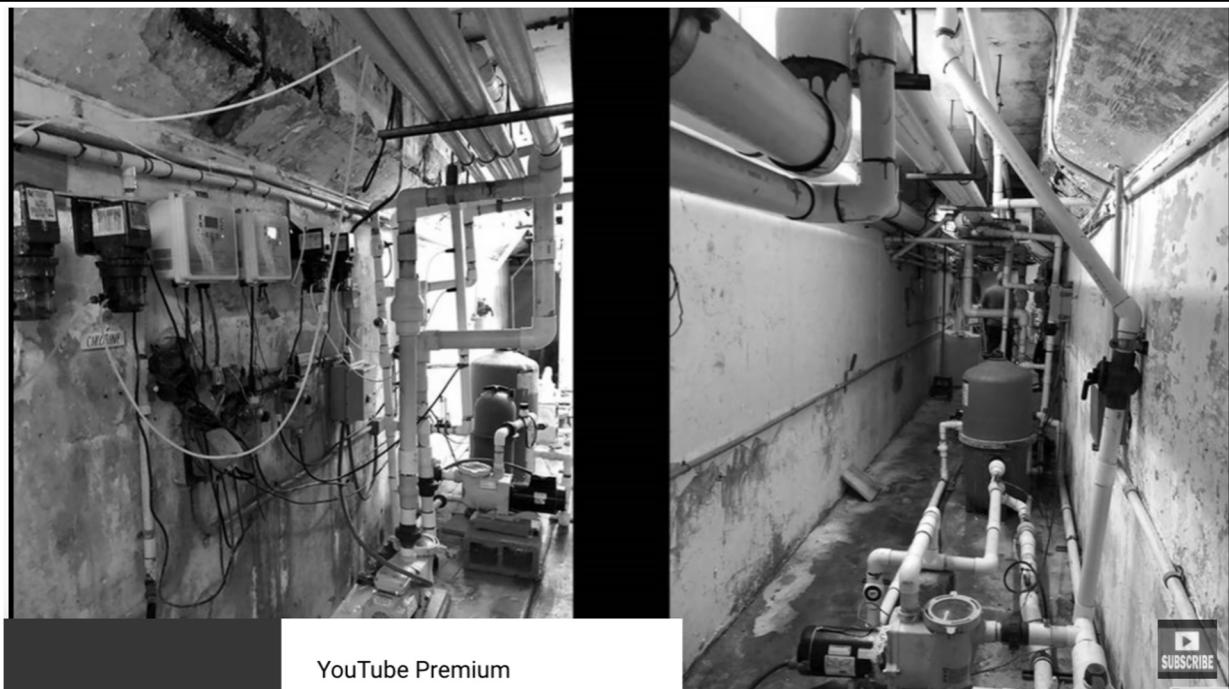


63

## Falsas hipótesis del “Gatillo”

1. Corrosión acero de las columnas - Negativo
2. Estructura con losas planas sin vigas - Negativo
3. Efectos ambientales de los sumideros - Negativo
4. Corrosión de la armadura de losa cerca de la pileta

65



YouTube Premium



66



67

## **Falsas hipótesis del “Gatillo”**

1. Corrosión de acero en las columnas - Negativo
2. Estructura con losas planas sin vigas - Negativo
3. Efectos ambientales de los sumideros - Negativo
4. Corrosión del refuerzo de losa cerca de la pileta • Negativo

68

## **Tercera Lección**

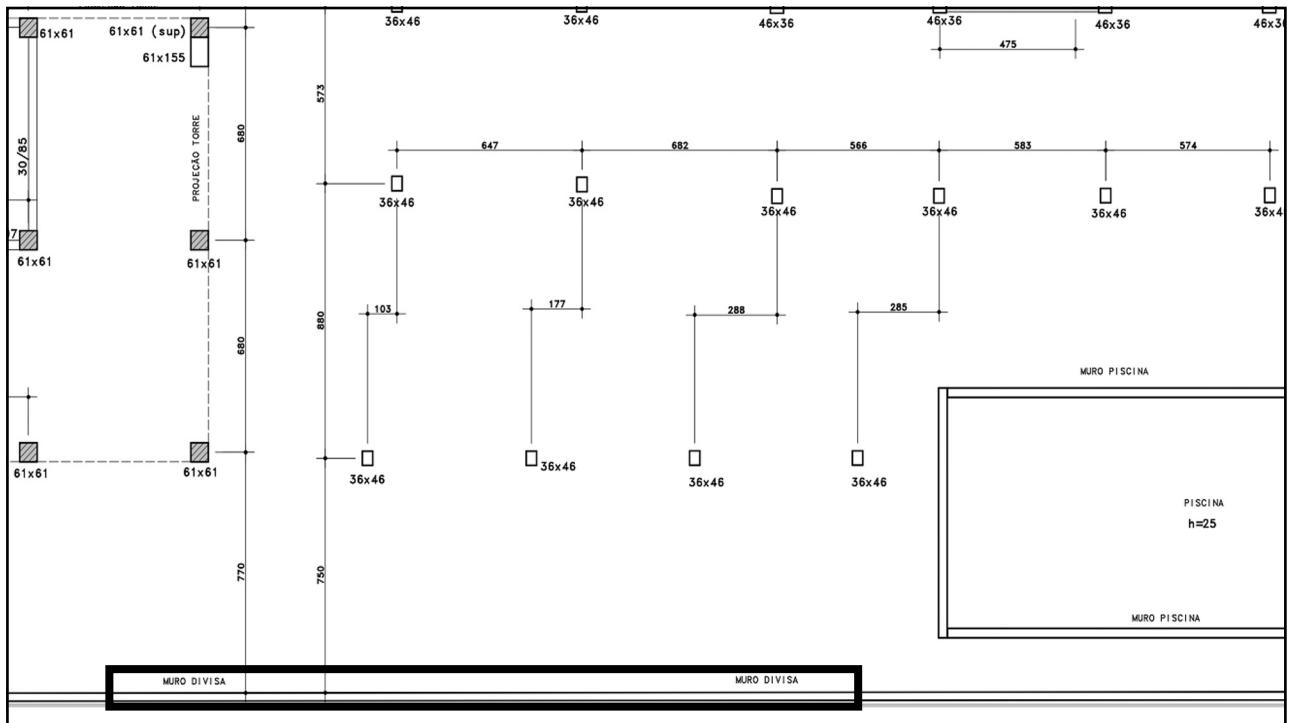
- ✓ Mantener una visión crítica de las noticias en los medios de comunicación

69

## **“Verdaderas” hipótesis del “Gatillo”**

1. Fisura + corrosión → pared divisa
2. Punzonamiento + corrosión → losa recreación
3. Recalce diferencial → punzonamiento

70

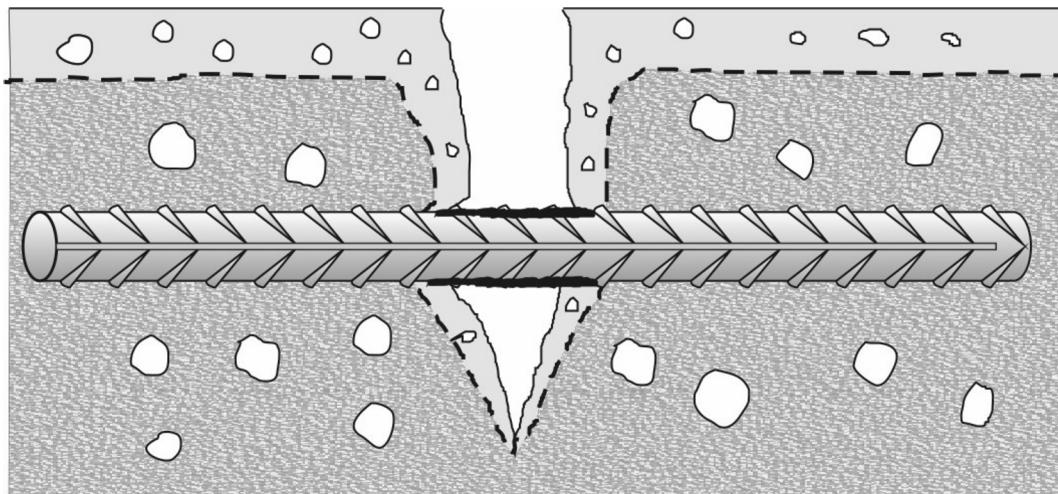


71



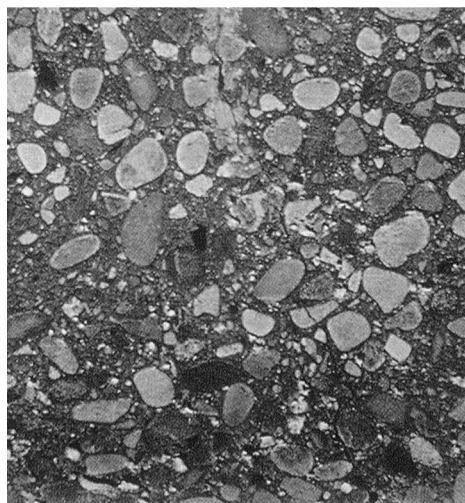
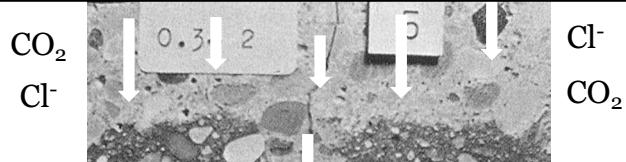
72

## Fisuras con Carbonatación o Cloruros



$w_k$  ánodo pequeño vs cátodo enorme

73

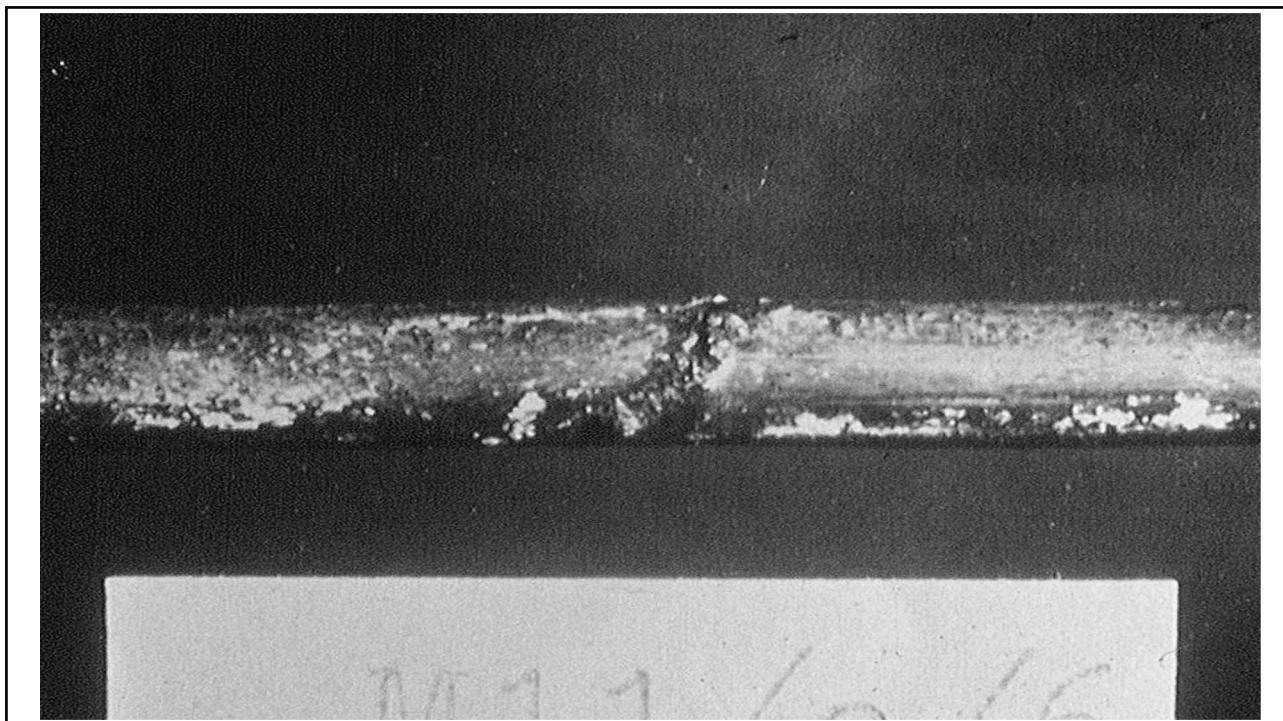


74

35



75



76



<https://www.enr.com/articles/52001-engineers-piece-together-champlain-towers-probable-collapse-sequence>

77



<https://www.enr.com/articles/52001-engineers-piece-together-champlain-towers-probable-collapse-sequence>

78



79



80



81

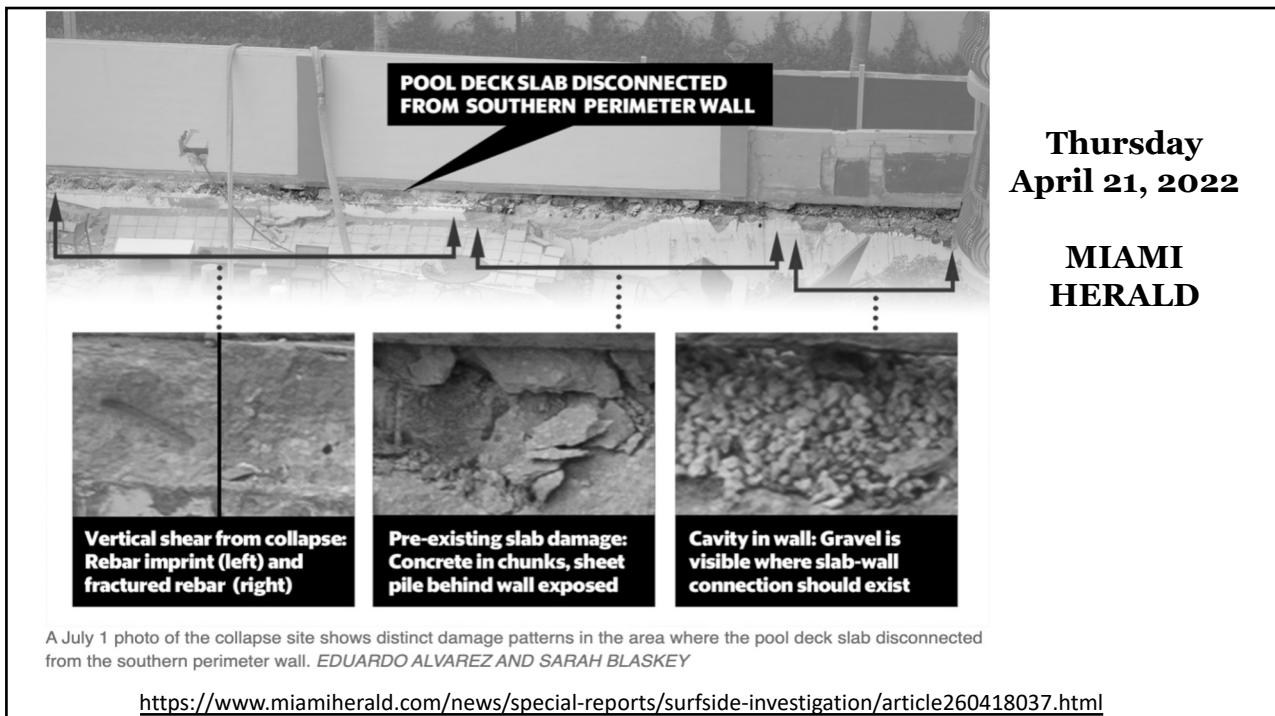
**Thursday  
April 21, 2022**

**MIAMI  
HERALD**

A photo of the Champlain Towers South pool deck shows the slab disconnected from the southern wall during the June 24 collapse. Damage in the failure plain is not uniform, indicating pre-existing damage to portions of the slab at the connection, according to engineer Dawn Lehman. Robert Lisman

<https://www.miamiherald.com/news/special-reports/surfside-investigation/article260418037.html>

82



83



84



October 8, 2018

Champlain Towers South  
8777 Collins Avenue  
Surfside, FL 33154

Attention: Ms. Maggie Manrara  
Treasurer

**Re: Champlain Towers South Condominium  
Structural Field Survey Report  
MC Job# 18217**

Dear Ms. Manrara:

Morabito Consultants, Inc. (MC) is pleased to submit this structural engineering report of the Field Survey completed at the existing Champlain Towers South Condominium Complex (CTS) in Surfside, FL. The scope of this project includes a review of the existing 12 story plus penthouse 136-unit residential building, below-grade parking garage and at-grade exterior entrance drive, pool and recreation area. MC reviewed a representative sample of ~68 condominium units (half of the total units found in the building) along with the roof, exterior facade (observed from the balconies surveyed), parking garage,

85

[https://www.townofsouthfl.gov/docs/default-source/default-document-library/town-clerk-documents/champlain-towers-south-public-records/8777-collins-ave---structural-field-survey-report.pdf?sfvrsn=882a1194\\_2](https://www.townofsouthfl.gov/docs/default-source/default-document-library/town-clerk-documents/champlain-towers-south-public-records/8777-collins-ave---structural-field-survey-report.pdf?sfvrsn=882a1194_2)

"The Pool Deck and Entrance Drive areas were reviewed ....

...  
Many of the existing pavers on the pool deck are cracked

The joint sealant was observed to be beyond its useful life and are in need to complete replacement

...  
**The failed waterproofing is causing major structural damage to  
the concrete structural slab below these areas "**

86

- ❖ Pacometría - posición de la armadura
- ❖ Esclerometría - dureza superficial
- ❖ Ultrasonido – nidos de hormigonado
- ❖ Testigos -  $f'_c$  y módulo concreto + +
- ❖ Espesor recubrimiento
- ❖ Espesor de carbonatación
- ❖ Presencia y perfil de cloruro
- ❖ Geometría de grietas y fisuras
- ❖ Identificación de áreas problemáticas



87

## Cuarta Lección

- ✓ Es fundamental realizar una inspección correcta y detallada, realizada por profesionales experimentados que sepan identificar los puntos críticos de la estructura que está bajo inspección.

*"... todo lo que dice la Red DURAR,  
ALCONPAT, PREVECII, IBRACON, Normativas  
ACI/fib/EH, ... anamnesia, pruebas, conocimientos de  
diseño estructural, cloruros, prospección..."*

88

## **“Verdaderas” hipótesis del “Gatillo”**

- Fisura+corrosión en el muro divisa → Sí
- **Punzonamiento + corrosión**
- Recalque diferencial

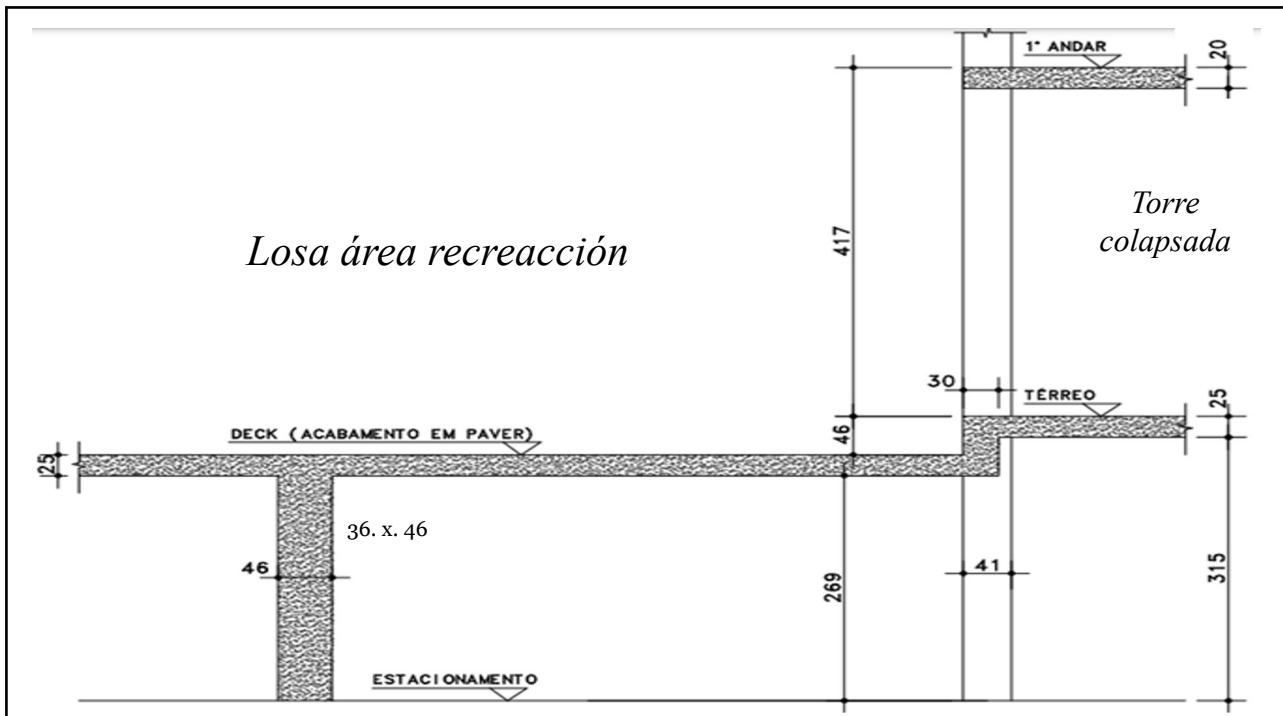
89



90



91



92

## Losa Recreación → Punzonamiento

$e_{nominal} = 25 \text{ cm} \rightarrow \text{canto} \rightarrow d = 22 \text{ cm}$

Peso losa (25cm) = 625 kgf/m<sup>2</sup>

Coches+pavers+impermeabilización= 325 kgf/m<sup>2</sup>      Total : 1.200 kgf/m<sup>2</sup>

Personas+macetero= 250 kgf/m<sup>2</sup>

“área de influencia” ou modelo

Carga em la columna = 50.000 kgf (50tf)

*Nota: no se consideró ningún efecto de momento en la cabeza de la columna, ni de flexión, por lo que se realizó una verificación aproximada de la realidad.*

93

## Losa Recreación → Punzonamiento

$f_{ck,losa} = 27,6 \text{ MPa (N/mm}^2\text{)}$

$f_{ck,columna} = 41,4 \text{ MPa (N/mm}^2\text{)}$

Acero en x =  $\phi 16$  cada 15,3cm  $\rho_x = 0,60\%$

Acero em y =  $\phi 16$  cada 17,5cm  $\rho_y = 0,52\%$

$$\rho = \sqrt{\rho_x * \rho_y}$$

$$\text{Cuantía} = 0,0056 = 0,56\%$$

94

## Losa Recreación → Punzonamiento *resumen*

$$f_{ck,losa} = 27,6 \text{ MPa (N/mm}^2)$$

$$f_{ck,columna} = 41,4 \text{ MPa (N/mm}^2)$$

$$\text{Cuantía} = \rho = 0,0056 = 0,56\%$$

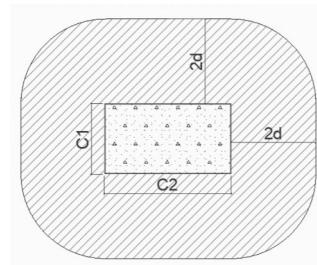
$$\text{Normal solicitante} \rightarrow F_{sd} = 500^* \gamma_f \quad (\text{kN})$$

$$\text{Perímetro crítico} \rightarrow \mu = 440 \text{ cm}$$

$$\text{Canto d} = 22 \text{ cm}$$

$$C_1 = 36 \text{ cm} \quad C_2 = 46 \text{ cm}$$

Contorno C'



$$u = 2(C_1 + C_2) + 4\pi d$$

95

## apartado 20.12

“*Punzonamiento*”  
pág. 418 a 422

*Hormigón Armado*  
14º Edición  
Refere-se a EHE  
Publicada em 2000

Pedro Jiménez Montoya  
Álvaro García Meseguer  
Francisco Morán Cabré



96

## EHE 2000 → Punzonamiento

$$\tau_{Rd} = 0,12 * \left(1 + \sqrt{\frac{200}{d}}\right) * \sqrt[3]{(100 * \rho * f_{ck})}$$

$$\tau_{sd} = \frac{\beta * F_{sd}}{\mu * d}$$

97

## Norma Española EHE 2000 → Punzonamiento

$$\tau_{Rd} = 0,12 * \left(1 + \sqrt{200/220}\right) * (100 * 0,0056 * 27,6)^{1/3} = 0,58 \text{ MPa}$$

$$\tau_{Rd} = 0,12 * \left(1 + \sqrt{200/220}\right) * (100 * 0,0056 * 41,4)^{1/3} = 0,63 \text{ MPa}$$

$$\tau_{sd} = \frac{\beta * F_{sd}}{\mu * d} = \frac{1,15 * 500kN * \gamma_f}{440cm * 22cm} = 0,59 \text{ MPa} * y_f$$

98

## EHE 2000 → Punzonamiento

$$\tau_{Sd} < \tau_{Rd}$$

$$\tau_{Rd} = 0,58 \text{ a } 0,63 \text{ MPa}$$

$$\tau_{Sd} = 0,59 * \gamma_f \quad (1,5 ?!)$$

$$\gamma_f = 0,98 \text{ a } 1,07$$

99

## NBR 6118:2014 Resistente y Solicitante Punzonamiento

Columna interna, carregamento simétrico (sin efecto de momento)

$$\begin{aligned}\tau_{Rd} &= 0,13 * (1 + \sqrt{20/d}) * (100 * \rho * f_{ck})^{1/3} = \\ &= 0,13 * (1 + \sqrt{20/22}) * (100 * 0,56\% * 27,6)^{1/3} = 0,63 \text{ MPa} \\ &\quad 41,4 \rightarrow 0,72 \text{ MPa}\end{aligned}$$

$$\tau_{Sd} = \frac{F_{Sd}}{u \times d} = \frac{500kN * \gamma_f}{440cm * 22cm} = 0,52 \text{ MPa} * y_f$$

$$\gamma_f = 1,21 \text{ a } 1,38 \quad (1,4 ?!)$$

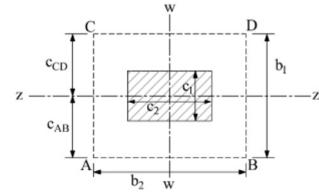
100

## ACI 318:14 Punzonamiento

$$\tau_{Rd} = 0,25 * \sqrt{f_{ck}}$$

$$\tau_{Rd} = 0,25 * \sqrt{27,6} = 1,31 \text{ MPa}$$

$$\tau_{Rd} = 0,25 * \sqrt{41,4} = 1,60 \text{ MPa}$$



$$\tau_{sd} = \frac{F_{sd}}{u_1 \times d} + \frac{\gamma_v * M_{sd} * b_1 / 2}{J_c}$$

$$\tau_{sd} = \frac{F_{sd}}{u_1 * d} = \frac{500kN * y_f}{252cm * 22cm} = 0,90 \text{ MPa} * y_f$$

101

## ACI 318:14 Punzonamiento

$$\tau_{Rd} = 1,31 \text{ MPa}$$

$$\tau_{Rd} = 1,60 \text{ MPa}$$

$$\tau_{Sd} = 0,90 \text{ MPa} * y_f$$

**(1,4 ?!)**

$$\gamma_f = 1,45 \text{ a } 1,77$$

*Nota: según ACI pasa punzonamiento pero no pasa el refuerzo de flexión, por ejemplo.*

102

### ***fib*** Model Code:2010 Punzonamiento

$$F_{Rd} = k_{\Psi} * \frac{\sqrt{f_{ck}}}{\gamma_c} * b_0 * d$$

$$F_{Rd} = 0,214 * \frac{\sqrt{27,6}}{1,5} * 2100mm * 220mm = 347 \text{ kN}$$

$$F_{Rd} = 0,214 * \frac{\sqrt{41,4}}{1,5} * 2100mm * 220mm = 424 \text{ kN}$$

$$F_{Sd} = 500 \text{ kN} * y_f$$

103

### ***fib*** Model Code:2010 Punzonamiento

$$F_{Rd} = 347 \text{ kN}$$

$$F_{Rd} = 424 \text{ kN}$$

$$F_{Sd} = 500 * y_f$$

**(1,5 ?!)**

**$\gamma_f = 0,69 \text{ a } 0,85$**

*Obs.: comparativa de esfuerzos resistentes versus esfuerzos solicitados.*

104

**ACI 318:**

$$\gamma_f = 1,45 \text{ a } 1,77$$

***fib* Model Code:2010:**

$$\gamma_f = 0,69 \text{ a } 0,85$$

**Norma Española EHE.2000:**

$$\gamma_f = 0,98 \text{ a } 1,07$$

**NBR 6118:2014 → contorno C'**

$$\gamma_f = 1,21 \text{ a } 1,38$$

+retracción + efectos térmicos + recalce diferencial + corrosión

105

## Quinta Lección

- ✓ Los estándares no son los mismos, mucha atención
- ✓ Es fundamental proceder a una revisión por pares del proyecto estructural antes de comenzar a construir, realizada por expertos que sepan identificar los puntos críticos de la estructura.
- ✓ “...*fib, norma brasileira ABNT NBR 6118 prescreve ATP...*”

106

## **“Verdaderas” hipótesis del “Gatillo”**

--> fisura + corrosión muro divisa → Sí

→ punzonamiento + corrosión losa → Sí

**→ Recalce diferencial**

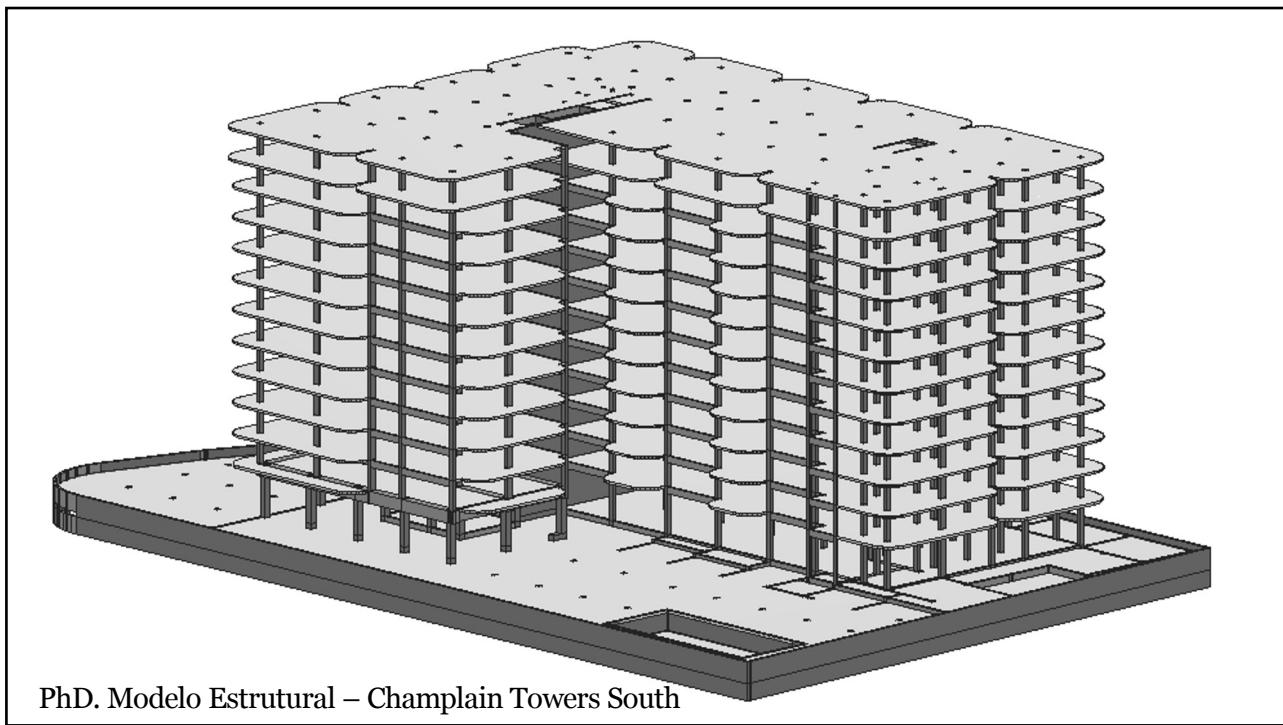
107

~ 56 m

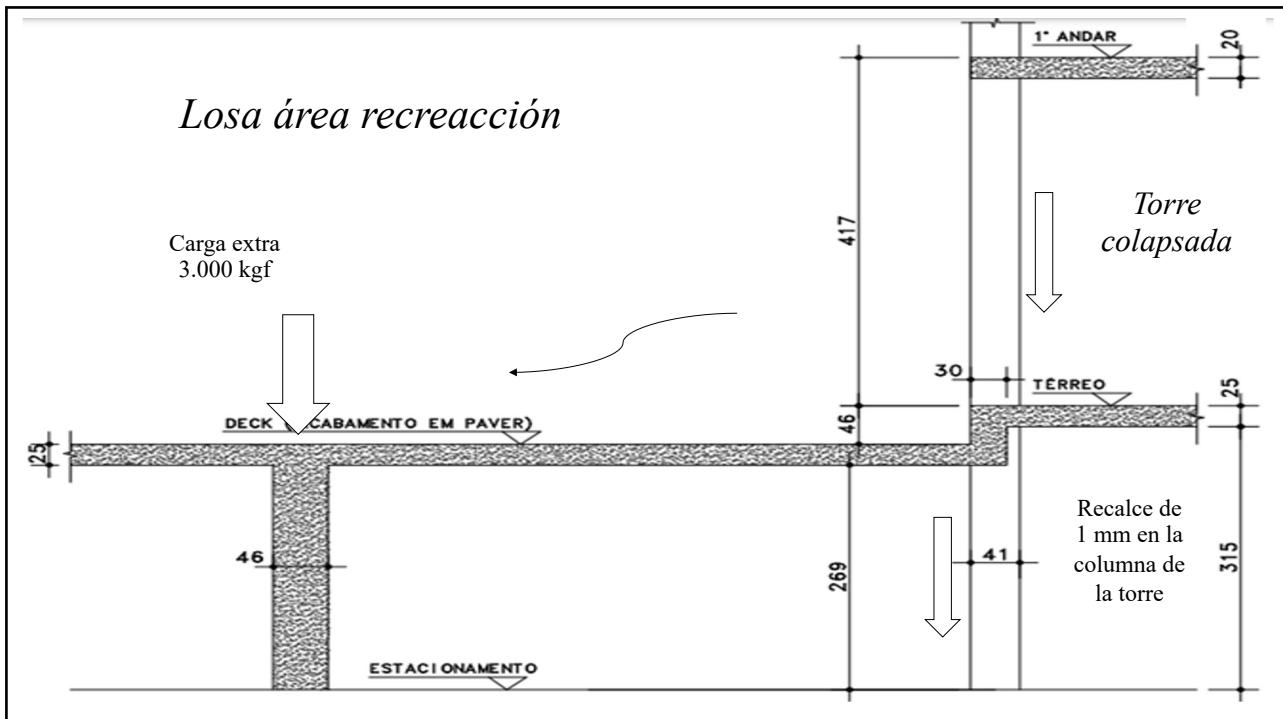
**Losa recreación**

**torre**

108



109



110

## Recalce Diferencial

$$\gamma_f = 0,69; 0,98; 1,21 \text{ e } 1,45 = 1,09$$

Carga inicial (40 años) en las columnas = 50.000 kgf

Recalce 1 mm → carga extra ≈ 3.000 kgf

$$\gamma_f = 1,02$$

111

## Recalce Diferencial

$$\gamma_f = 0,69; 0,98; 1,21 \text{ e } 1,45 = 1,09$$

Carga inicial em la columna = 50.000 kgf

Recalce 2 mm → carga extra ≈ 6.300 kgf

$$\gamma_F = 0,97$$

112



113

### ¿Qué recomendar a Champlain Towers North?

1. Prohibir el aparcamiento
2. Revisar proyecto/diseño
3. Inspeccionar fisuras (cabeza y encuentro losa muro)
4. Crear junta la dilatación de losa (consolas)
5. Introducir el concepto de robustez

114



Shoring is visible around at least 11 columns at Champlain Towers North, sister building to the Champlain Towers South condo that collapsed in June 2021.

115

## Lecciones Aprendidas

- ❖ Transparencia para la sociedad y poder para la ingeniería (inspección y diagnóstico)
- ❖ ATP (revisión del diseño estructural, por expertos)
- ❖ ATO (control tecnológico de estructuras, por expertos)
- ❖ ATU (inspección periódica de uso, por expertos)
- ❖ Mantenimiento y renovaciones/obras (por constructor competente)
- ❖ Las estructuras no son eternas, sepa escuchar los gritos de la estructura!
- ❖ Elegir profesionales bien preparados (Certificación)
- ❖ Equipo multidisciplinario (el último ingeniero universal fue Leonardo da Vinci)

116

12 de outubro de 1931

# Muchas Gracias!

# 92 años!



www.zemone.net.br