



Garantizando Estructuras Seguras y Durables

Eng. Paulo Helene

*MSc, PhD, Prof. Titular da Universidade de São Paulo PCC.USP
Deputy Chairman of fib (CEB-FIP) Commission 5 "Structural Service Life Aspects"
Chairman of Red REHABILITARI CYTED
Diretor Conselheiro do IBRACON*

Montevideo Uruguay

16 a 18 de Junio de 2003



•1

“Seguras”

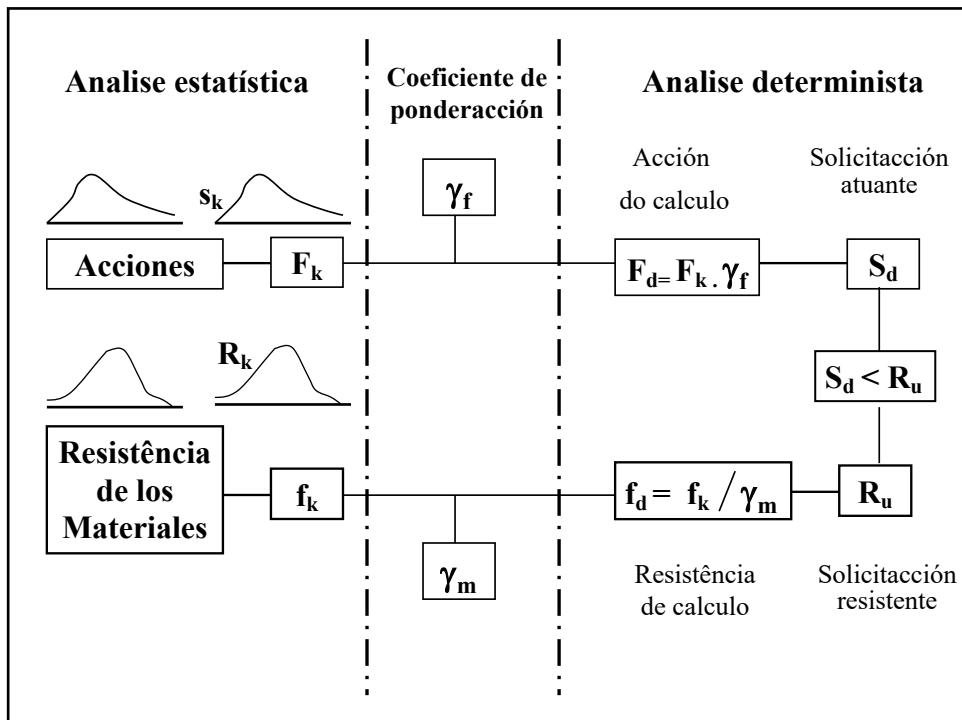
- **introducción de la seguridad en él diseño estructural**
- **Incendio**
- **Módulo de elasticidad**
- **Relaxacción**

fluencia, retracción, fisuración, fragilidad, curado, cimbramiento

•2

Introducción de la seguridad en el diseño estructural

•3



•4

CEB - FIP Model Code 1990

bulletin d'information 213-214, May 93

$$f_{cd} = f_{ek} / \gamma_c \quad \gamma_c = 1,5$$

$$\sigma_{cd} = 0,85 \cdot f_{ek} / \gamma_c$$

para $f_{ek} = 25 \text{ MPa} \rightarrow$
 $\sigma \approx f_{c,ef}(\text{estrutura}) \approx 14 \text{ MPa}$

•5

$$\gamma_c = \gamma_{c1} \bullet \gamma_{c2} \bullet \gamma_{c3}$$

(1,20) $\gamma_{c1} \rightarrow s_{c,ef} \text{ da estrutura} \geq s_c$

(1,05) $\gamma_{c2} \rightarrow f_{c,ef}(\text{est.}) \neq f_c (\text{c.p.})$

(1,11) $\gamma_{c3} \rightarrow \text{dúvidas sobre R}$

•6

f_{ck} **20 MPa**

f_{cd} **14 MPa**

$\gamma_c = (1,4) = 6 \text{ MPa}$

$\gamma_{c1} = (1,20) = 3,0 \text{ MPa}$

$\gamma_{c2} = (1,05) = 1,0 \text{ MPa}$

$\gamma_{c3} = (1,11) = 2,0 \text{ MPa}$

$$\gamma_c = \gamma_{c1} \cdot \gamma_{c2} \cdot \gamma_{c3}$$

$\rightarrow s_{c,ef}$ da estrutura $\geq s_c$

$\rightarrow f_{c,ef}(\text{est.}) \neq f_c(\text{c.p.})$

\rightarrow dúvidas sobre R

•7

f_{ck} **20 MPa**

80 MPa

γ_c **14 MPa**

56 MPa

6 MPa

24 MPa

?

•8

Resistencia a Incendio

•9

NISTIR 6726. National Institute of Standards and Technology, 2001

HSC water-cement ratio 0.22 to 0.57, 51 to 93 MPa

- 1. High-strength mixtures made with very low w/cm (0.22) showed less strength loss than with 0.33 w/cm.**
- 2. Explosive spalling was observed when the temperature of the specimen center was in the range of 200 and 325 °C.**

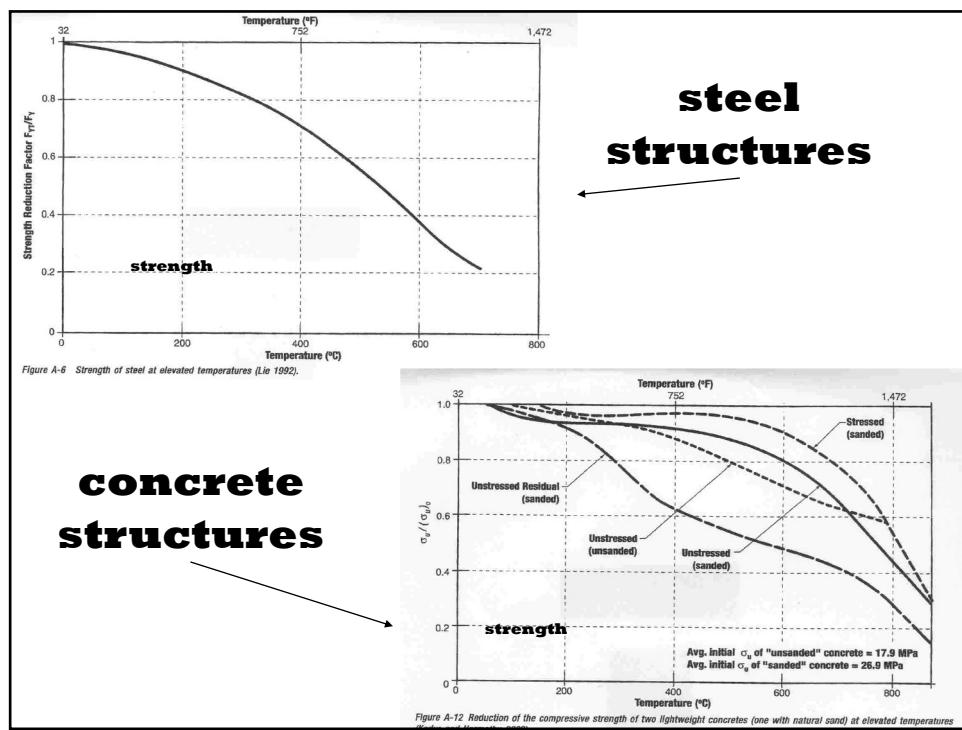
•10

NISTIR 6726. National Institute of Standards and Technology, 2001

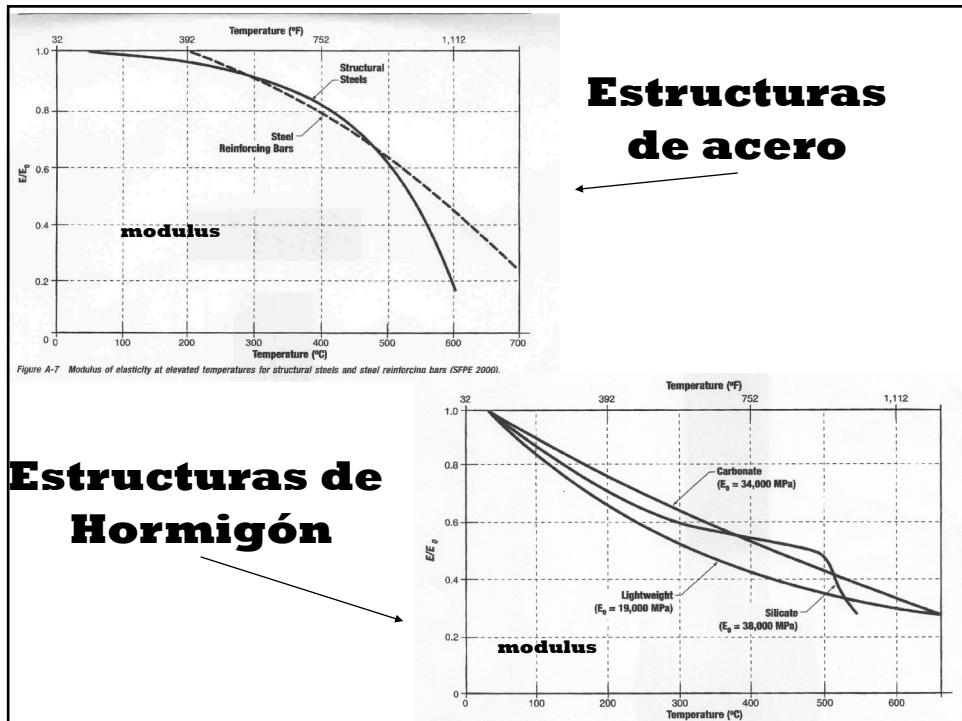
HSC water-cement ratio 0.22 to 0.57, 51 to 93 MPa.

- 3. Preload seems to have a mitigating effect on the development of explosive spalling.**
- 4. Concrete samples cast with 0.22 w/cm had a greater potential for spalling under unrestrained condition than samples cast with 0.33 w/cm. However, when the test was conducted under restrained conditions, explosive spalling only occurred with samples cast with 0.33 w/cm.**

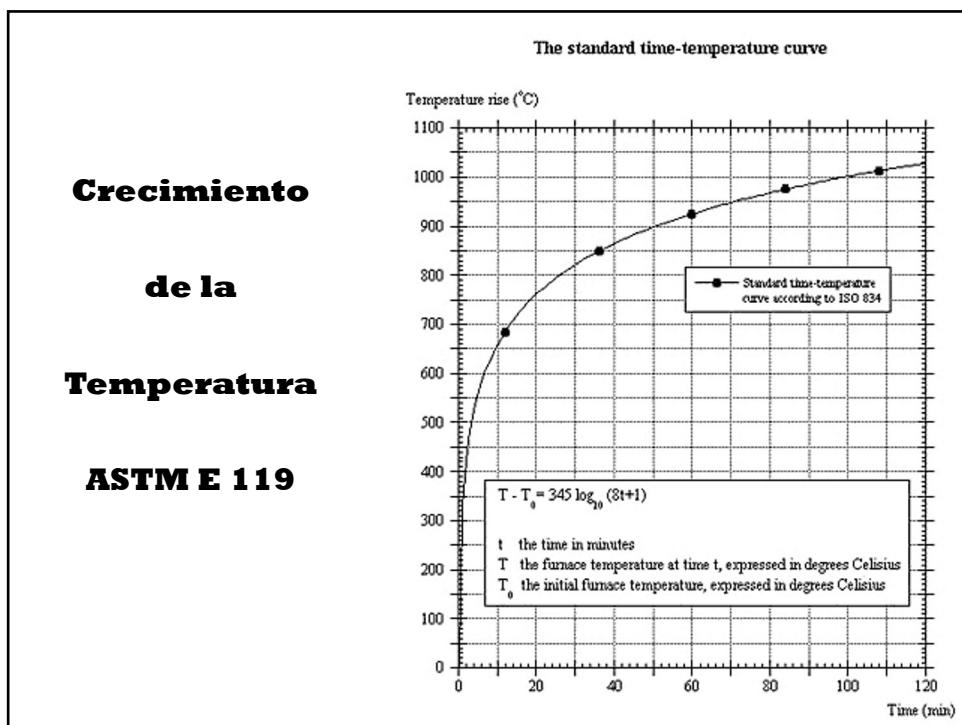
•11



•12



•13



•14

Distribución de la temperatura en los perfiles metálicos

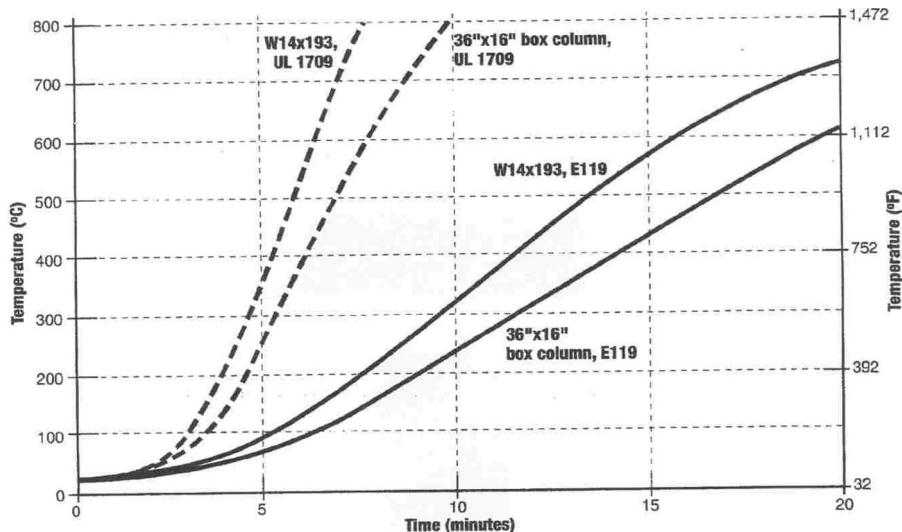


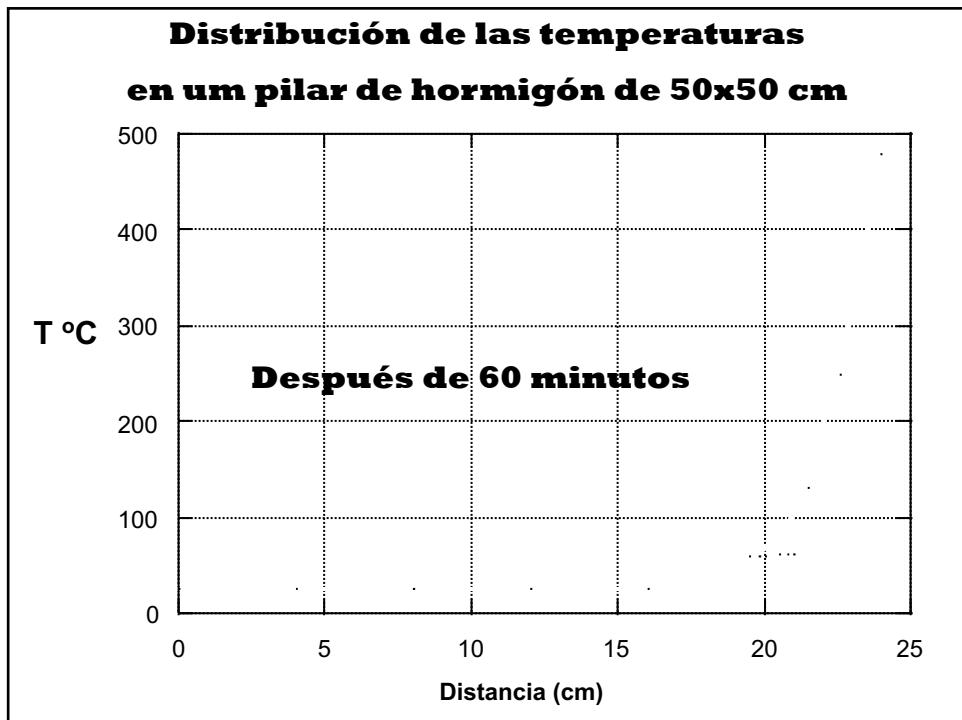
Figure A-9 Steel temperature rise due to fire exposure for unprotected steel column.

•15

Distribución de las Temperaturas en un pilar de hormigón de 50x50 cm



•16



•17

Módulo de elasticidad

•18

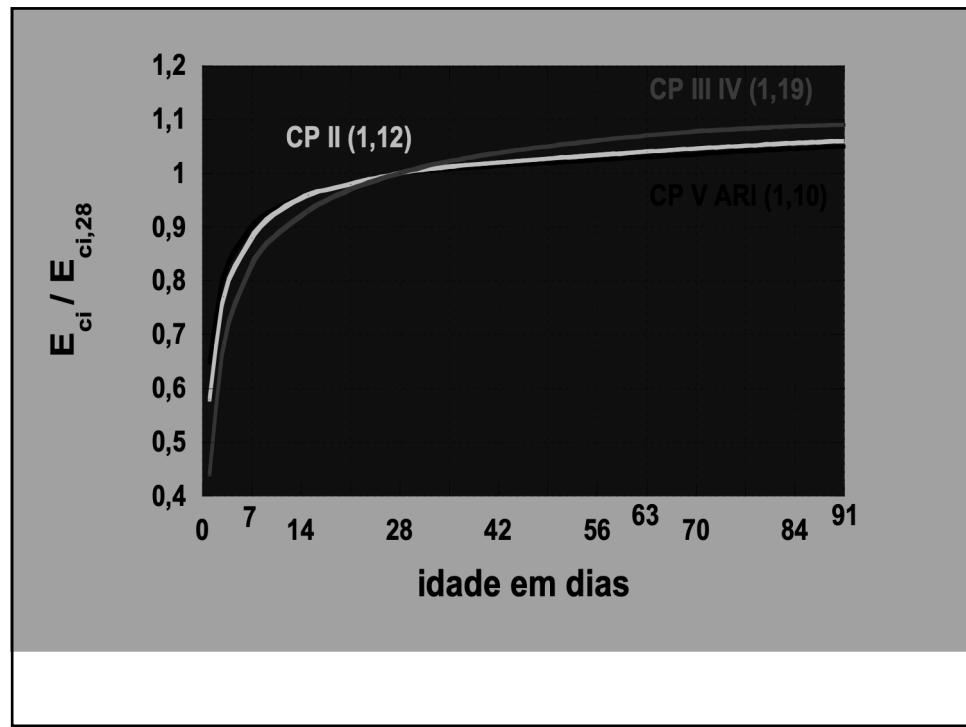
Módulo de Elasticidad

Naturaleza del Agregado Grueso
Basalto (1,2), granito (1,0), arenito (0,7)

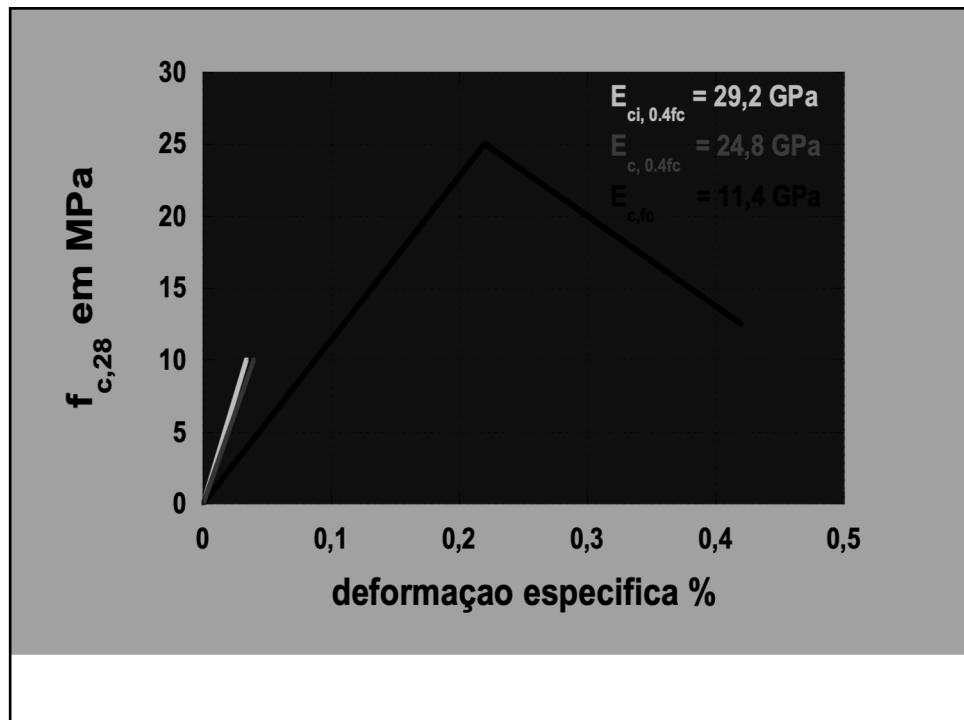
Consumo de Agregado Grueso
Fluído (0,85) Seca (1,15)

a/c, TZ, fc,

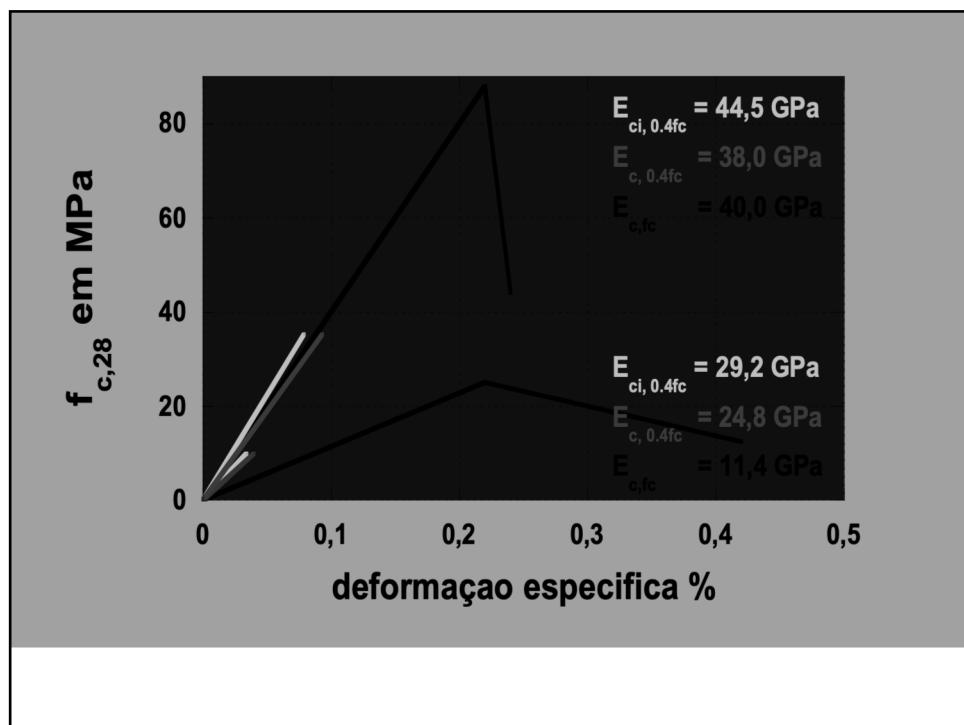
•19



•20



•21



•22

Relaxación

•23

$$0,85? \approx k_{1,t} \bullet k_{2,t} \bullet f_{ck,to}$$

$k_{1,t}$ = crescimento f_{ck} após t_o

$k_{2,t}$ = decréscimo de f_{ck} devido
às cargas de longa duração,
aplicadas na idade t_o

(cargas permanentes + parte das acidentais)

•24

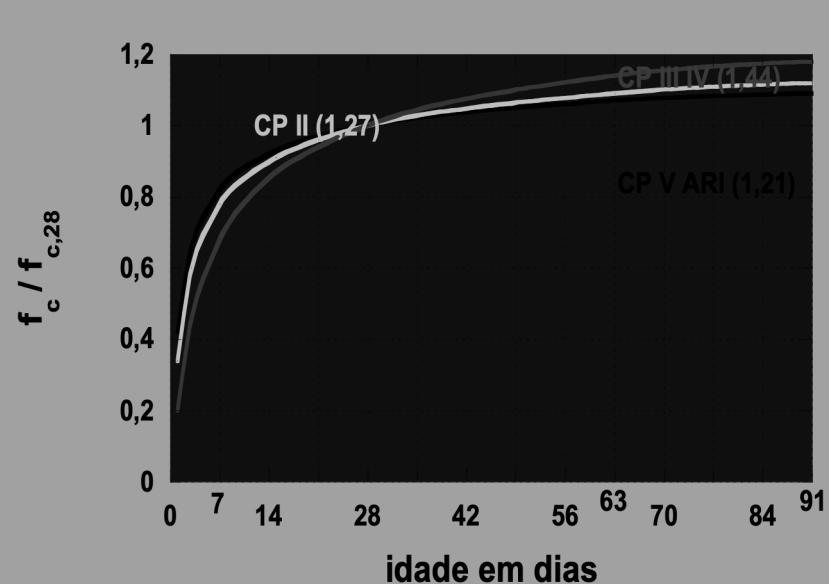
Crescimento da Resistência

CEB-FIP Model Code 1990

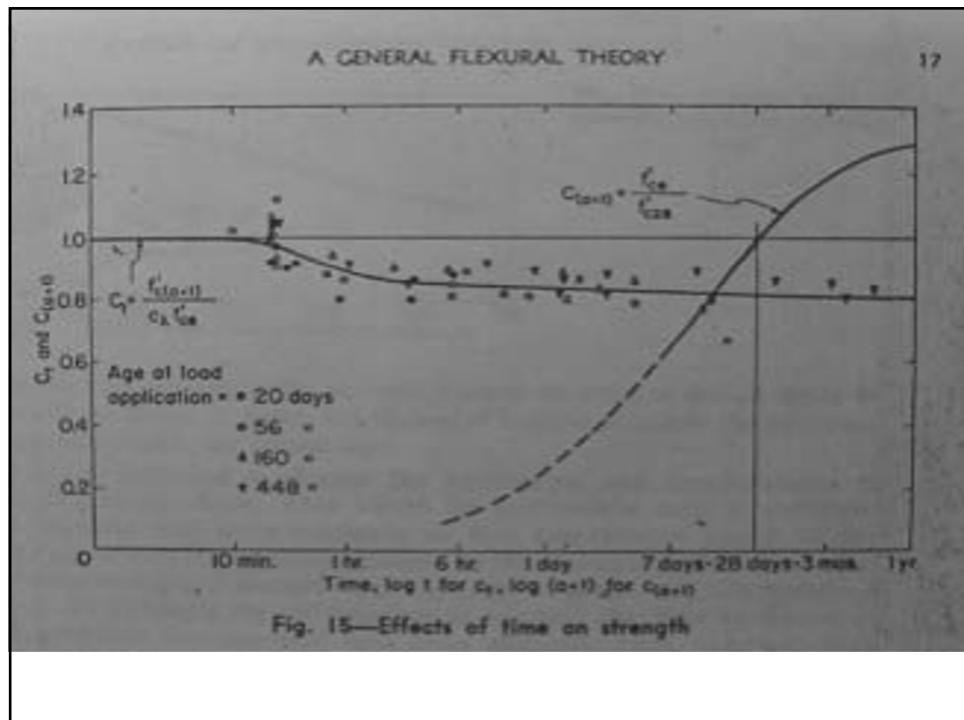
$$\frac{f_{cm,t}}{f_{cm,28}} = e^{s \cdot (1 - \sqrt{28/t})}$$

- CP V ARI $\rightarrow s = 0,20 \rightarrow 1,22$
- CP I / II $\rightarrow s = 0,25 \rightarrow 1,28$
- CP III/IV $\rightarrow s = 0,38 \rightarrow 1,46$

•25



•26



•27

$$f_{ck}$$

20 MPa

$$f_{cd}$$

14 MPa

$$0,85 \cdot f_{cd}$$

12 MPa

$$k_1 = (1,21)$$

= 16,9 MPa

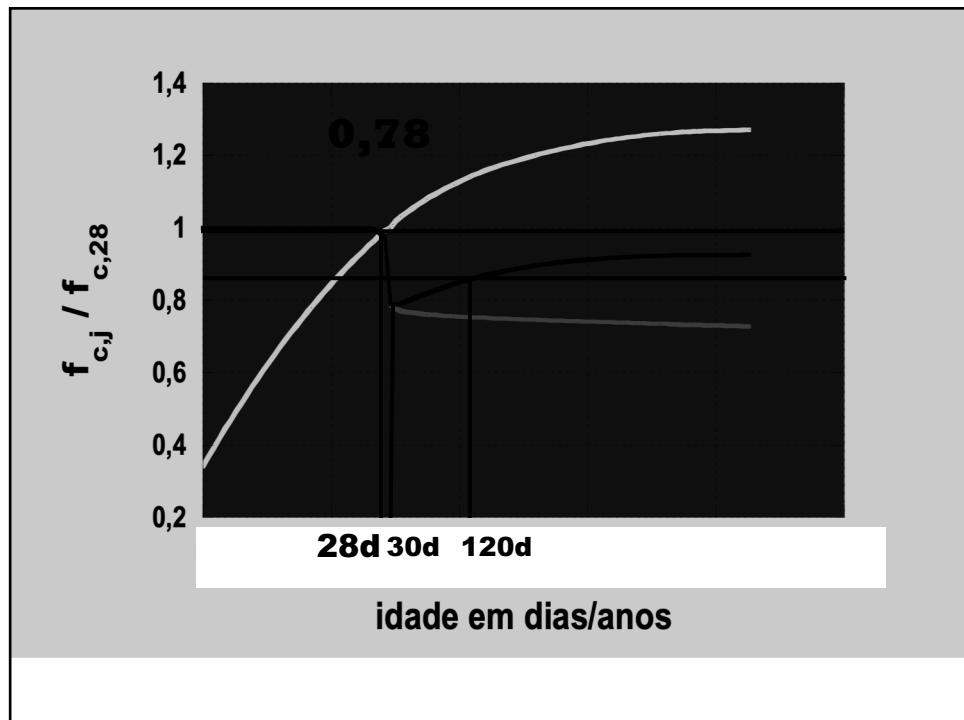
$$k_2 = (0,70)$$

= 9,8 MPa

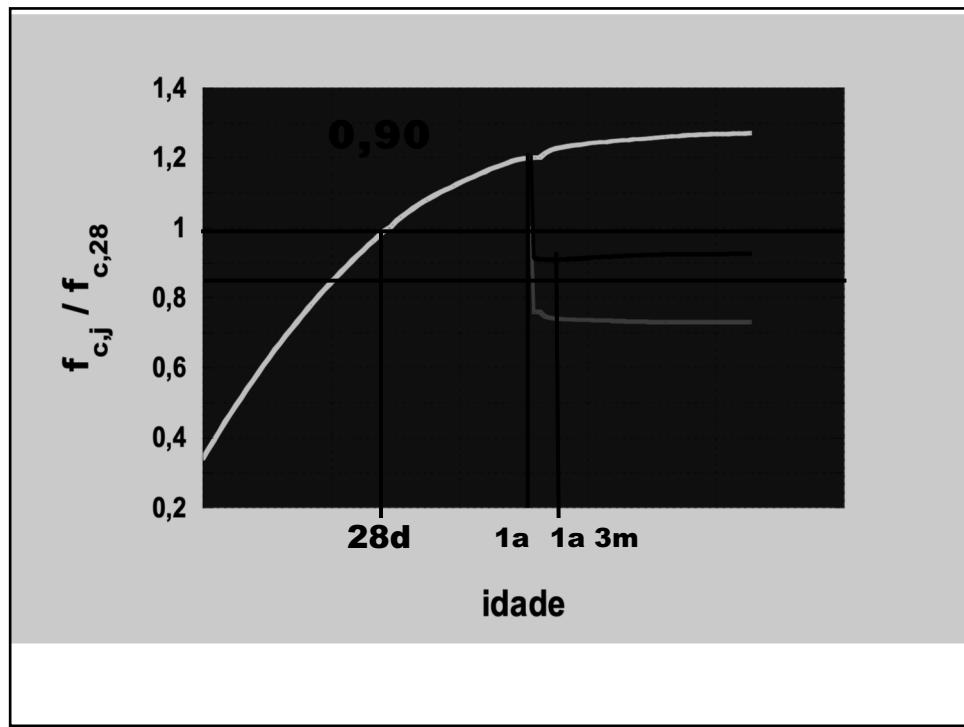
$$k_{Rüsch} = (1,21 \cdot 0,70)$$

= 12 MPa

•28



•29



•30

“Durables”

**introducción de la durabilidad
en el diseño estructural**

- **complexidad**
- **experiênciа**
- **acelerado**
- **determinista**
- **estocástico**

•31

Introducción de la Durabilidad en el Diseño de las Estructuras de Concreto

- 1. Envejecimiento**
- 2. Vida Útil**
- 3. Clasificación del Medio Ambiente**
- 4. Classificação do Hormigón**
- 5. Critérios de Diseño**
- 6. Dosificación de los Materiales**
- 7. Procedimientos de Ejecución**
- 8. Mantenimiento Preventivo**

•32



ENVEJECIMIENTO

- **Carbonatación**
- **Cloruros**
- **Humus**
- **Hongos**
- **Lixiviación**
- **Retracción**
- **Sulfatos**
- **<< pH**
- **Corrosión**
- **Fisuración**
- **Destacamiento**

•33



MASP, Av. Paulista. 1970 $f_{ck} = 45 \text{ MPa}$

•34



•35



•36



•37



•38



Puente del Alamillo

•39



•40



•41

ENVEJECIMIENTO

- **Eflorescencia**
- **Reacción álcali-agregado**
- **Fisuración**
- **Fatiga**
- **Acción física**
- **estéticas**
- **fisuración**
- **destacamento**

•42



•43



•44



•45



•46

VIDA ÚTIL

Período de tiempo durante el cual la estructura mantiene ciertas características mínimas de seguridad, estabilidad y funcionalidad, sin necesidad de intervención no prevista

•47

**BS 7543, 1992 Guide to
Durability of Buildings and Building Elements,
Products and Components**

Vida Útil	Tipo de estructura
< 10 años	temporárias
> 10 años	substituibles
>30 años	ed.industriales y reformas
> 60 años	ref. públicas y ed. nuevos
>120 años	obras públicas y edificios

•48

Introducción de la Durabilidad en el Diseño de Estructuras de Hormigón

- 1. Envejecimiento**
- 2. Vida Útil**
- 3. Clasificar Medio Ambiente**
- 4. Clasificar los Hormigones**
- 5. Critérios de Diseño**

•49

vida útil

Clasificación de la agresividad

Tabela 12 - Classes de agressividade ambiental em função das condições de exposição

Macro-clima	Micro-clima			
	Ambientes Internos		Ambientes externos e obras em geral	
	Seco ^{a)} UR ≤ 65%	Úmido ou ciclos ^{b)} de molhagem e secagem	Seco ^{a)} UR ≤ 65%	Úmido ou ciclos ^{b)} de molhagem e secagem
Rural	I	I	I	II
Urbana	I	II	I	II
Marinha	II	III	III
Industrial	II	III	II	III
especial ^{c)}	II	III ou IV	III	III ou IV
respingos de maré	IV
submersa ≥ 2m	II
Solo	não agressivo I	úmido e agressivo II, III ou IV

•50

vida útil

Clasificación de la agresividad

CETESB L1.007.

*Determinación del grado de agresividad
del medio acuoso em los hormigones.*

•51

Introducción de la Durabilidad en el Diseño de Estructuras de Hormigón

- 1. Envejecimiento**
- 2. Vida Útil**
- 3. Clasificación Medio Ambiente**
- 4. Clasificación de los Hormigones**
- 5. Critérios de Diseño**

•52

•Resistencia contra corrosión

		•A / C	•carbonatación	•cloruros
durável	≥ C50	≤ 0,38	≤ 10% de pozolana, sílica ativa ou escória	≥ 20% P e SA ≥ 65% de escória
resistente	C35 C40 C45	≤ 0,50	≤ 10% P e SA ≤ 15% de escória	≥ 10% P e SA ≥ 35 % de escória
normal	C25 C30	≤ 0,62	qualquer	qualquer
efêmero	C10 C15 C20	qualquer	qualquer	qualquer

•53

•Resistencia contra medios agresivos

		•C ₃ A	•expansión	•lixiviaciόn
durável	≥ C50	≤ 5%	≥ 20% de pozolana ou sílica ativa ≥ 65% de escória	≥ 20% de pozolana ou sílica ativa ≥ 65% de escória
resistente	C35 C40 C45	≤ 5%	≥ 10% de pozolana ou sílica ativa ≥ 35 % de escória	≥ 10% de pozolana ou sílica ativa ≥ 35 % de escória
normal	C25 C30	≤ 8%	qualquer	qualquer
efêmero	C10 C15 C20	qualquer	qualquer	qualquer

•54

Correspondencia entre agresividad del ambiente y durabilidad del hormigón

Clase de agresividad	Clase recomendable de hormigón
I débil	esfímero, normal resistente y durable
II media	normal, resistente y durable
III fuerte	resistente y durable
IV muy fuerte	durable

•55

Resistencia del Hormigón a los diferentes medios agresivos

- tipo y consumo de cemento
- tipo y consumo de adiciones
- relación agua / cemento
- naturaleza y D_{max} del agregado

•56

	a/c	f_c	C	CO₂	Cl⁻
CP IV	0,6	28	320	15	2200
CP V	0,6	35	320	8	2100
	f_c	a/c	C	CO₂	Cl⁻
CP IV	35	0,5	390	10	1600
CP V	35	0,6	320	8	2100

•57

Durabilidad de las estructuras de hormigón → regla de los 4C

- Compactación
- Curado
- Composición del concreto
- ReCubrimiento

•58

Introducción de la Durabilidad en el Diseño de Estructuras de Hormigón

- 1. Envejecimiento**
- 2. Vida Útil**
- 3. Clasificación Medio Ambiente**
- 4. Clasificación de los Hormigones**
- 5. Critérios de Diseño**

•59

Critérios de Diseño

- 
- Experiencia**
 - Ensaios acelerados**
 - Concepto determinista**
 - Concepto probabilista**

•60

Primeras Normas sobre Estructuras de Hormigón

1903	Suiza
1903	Alemania
1906	Francia
1907	Inglaterra

•61

**National Association of Cement Users
Philadelphia, USA, Feb.1910**

**STANDARD BUILDING
REGULATIONS for the USE
of REINFORCED CONCRETE**

**“the main reinforcement in column shall
be protect by a minimum of two inches (>
5cm) of concrete cover, reinforcement in
girders and beams by one and one-half
inches (>3,8cm) and floor slabs by one
inch (>2,5 cm).”**

•62

ACI 318 / 2002

Em el Suelo $c > 76\text{mm}$

À la intempérie

$c > 51\text{mm p/ } d > 19\text{mm}$

$c > 38\text{mm p/ } d < 16\text{mm}$

interiores

losas/paredes

$c > 38\text{mm p/ } d > 19\text{mm}$

$c > 19\text{mm p/ } d < 16\text{mm}$

vigas/pilares

$c > 38\text{mm}$

•63

Critérios de Diseño

 **Experiencia**

 **Ensayos acelerados**

 **Concepto determinista**

 **Concepto probabilista**

•64

ASTM E 632, USA 1988

Standard Practice for Developing Accelerated Tests to Aid Prediction of the Service Life of Building Components and Materials

- Ensayos exploratorios
- Ensayos acelerados y de envejecimiento natural
- Envejecimiento acelerado corresponde al natural
- Modelos matemáticos
- Critérios de desempeño
- Estimar la vida útil en condiciones de operación

•65

Critérios de Diseño

- 
- **Experiencia**
 - **Ensaios acelerados**
 - **Conceito determinista**
 - **Conceito probabilista**

•66

Carbonatación

$$t = \frac{e_{\text{co}_2}^2}{k_{\text{co}_2}^2} \quad (\text{ano})$$

- $e_{\text{co}_2} \rightarrow 1 \text{ a } 5 \text{ cm}$
- $k_{\text{co}_2} \rightarrow 0.1 \text{ a } 1.0 \text{ cm/ano}^{1/2}$

•67

Carbonatación

$$e = 2,0 \text{ cm}$$

$$f_{ck} = 15 \text{ MPa} \rightarrow t = 8 \text{ años}$$

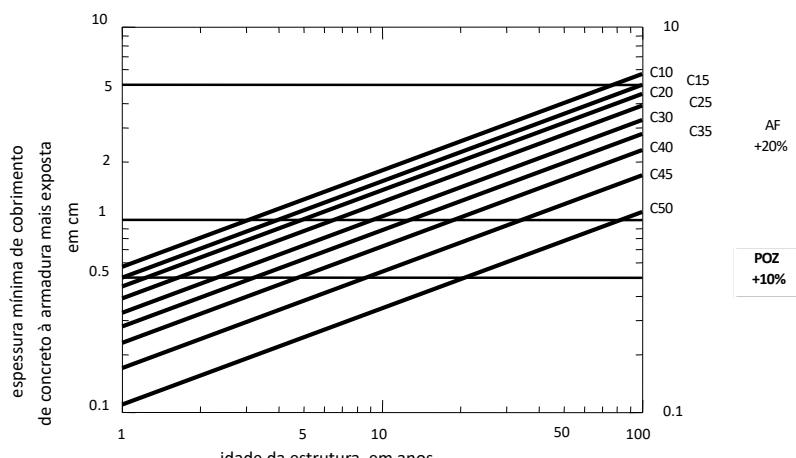
$$f_{ck} = 50 \text{ MPa} \rightarrow t = 350 \text{ años}$$

$$f_{ck} = 25 \text{ MPa} \rightarrow t = 38 \text{ años}$$

•68

referencia

Carbonatación en faces externas de los componentes estructurales de hormigón expuestos a la intempérie



•69

Cloruros - difusión

$$t = \frac{c_{Cl}^2}{4 \cdot z^2 \cdot D_{ef,Cl}^{1/2}} \text{ (años)}$$

c_{Cl} → 1 a 5 cm

$D_{ef,Cl}$ → 0,15 a 2,7 cm²/año

•70

Cloruros - difusión

$$e = 2,0 \text{ cm}$$

$$f_{ck} = 15 \text{ MPa} \rightarrow t = 4 \text{ años}$$

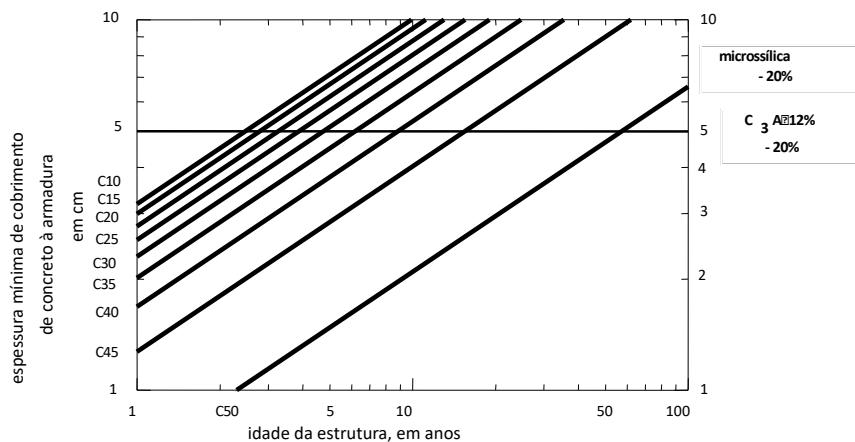
$$f_{ck} = 50 \text{ MPa} \rightarrow t = 150 \text{ años}$$

$$f_{ck} = 25 \text{ MPa} \rightarrow t = 23 \text{ años}$$

•71

referencia

Difusión de cloruros em faces externas
De los componentes estructurales de hormigón
expuestos à zona de splash



•72

Critérios de Diseño

- **Experiencia**
- **Ensayos acelerados**
- **Concepto determinista**
- **Concepto probabilista**

•73

Métodos Estocásticos

- **Estatístico comb. Determinístico**
- **teoria das falhas → distribuição de Weibull**
- **conceito de risco (probabilidade de falha x prejuízo causado)**

•74

Métodos Estocásticos

probabilidade de falha:

$$\beta(t) = \frac{\mu(R,t) - \mu(S,t)}{\{\sigma^2(R,t) + \sigma^2(S,t)\}^{0,5}}$$

•75

Carbonatação

$$S \rightarrow c_{CO_2} = k_{CO_2} \cdot t^{0,5} \rightarrow v = 0,6$$

$$R \rightarrow c \rightarrow v = 0,2$$

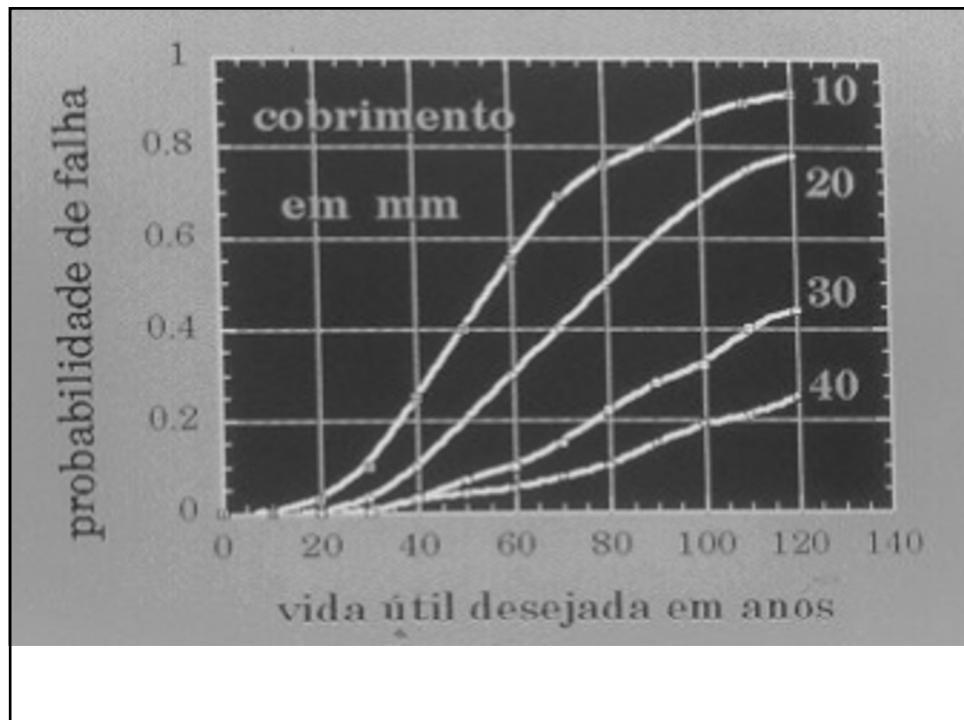
qual é o c p/ 50 anos c/ quantil de 10%?

$$\beta = 1,28$$

$$p/ 15 \text{ MPa} \rightarrow c = 55 \text{ mm}$$

$$p/ 40 \text{ MPa} \rightarrow c = 15 \text{ mm}$$

•76



•77

critérios **Medidas Especiales**

- revestimientos**
- galvanización**
- acero inox**
- inhibidores.....**

•78

Sustainable Development

“Increasing service life of concrete structures we can preserve the natural resources.

If we develop the design and construction ability we can get concrete structures with **500 years** service life. Doing this we can multiply by ten our productivity which means preserve the 90% of them”

Kumar Mehta

Reducing the Environmental Impact of Concrete
Concrete International. ACI, v.23, n. 10, Oct. 2001. p.61-66

•79