

Corso di aggiornamento
Norme Tecniche per le Costruzioni 2008

Progetto e verifica di elementi strutturali in c.a.

1 - Materiali e durabilità

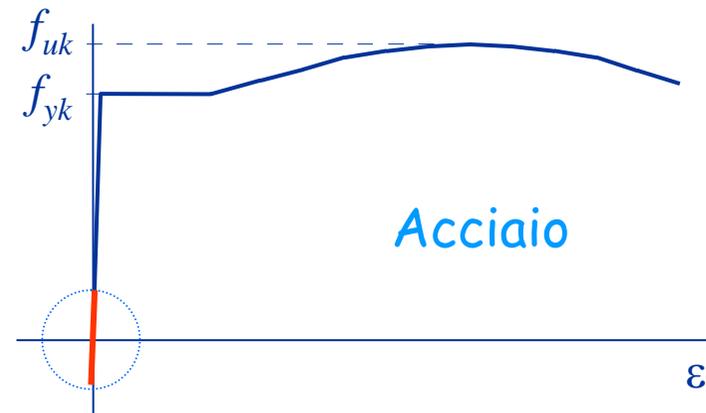
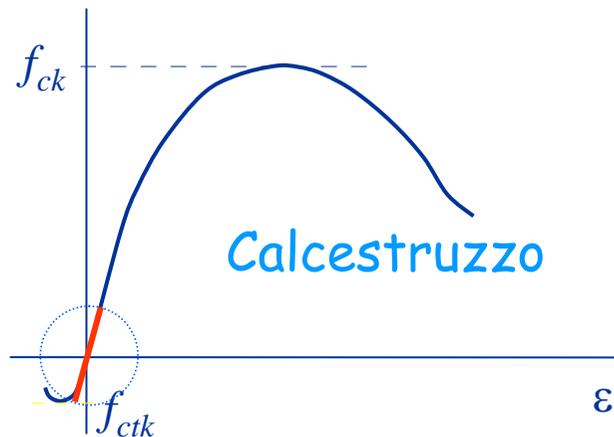
Bologna

3-4 maggio 2012

Edoardo M. Marino

Legami costitutivi del materiale

Legami sperimentali



Modelli di comportamento

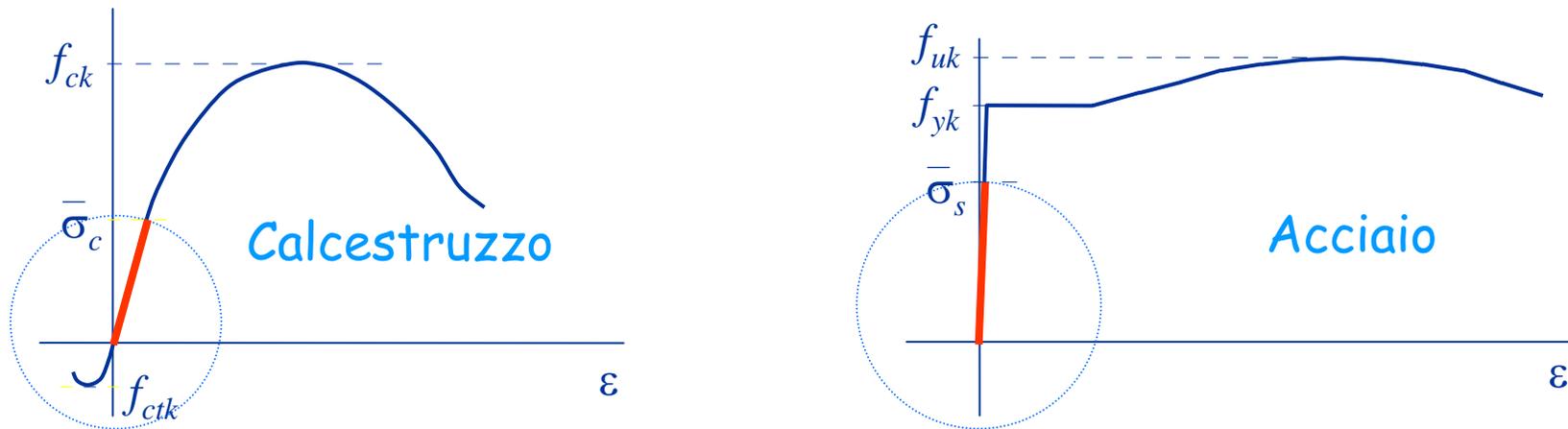
- 1 - per deformazioni e tensioni molto basse:
comportamento elastico lineare
calcestruzzo resistente anche a trazione

Usato solo per
situazioni
particolari

Ad esempio:
fessurazione

Legami costitutivi del materiale

Legami sperimentali



Modelli di comportamento

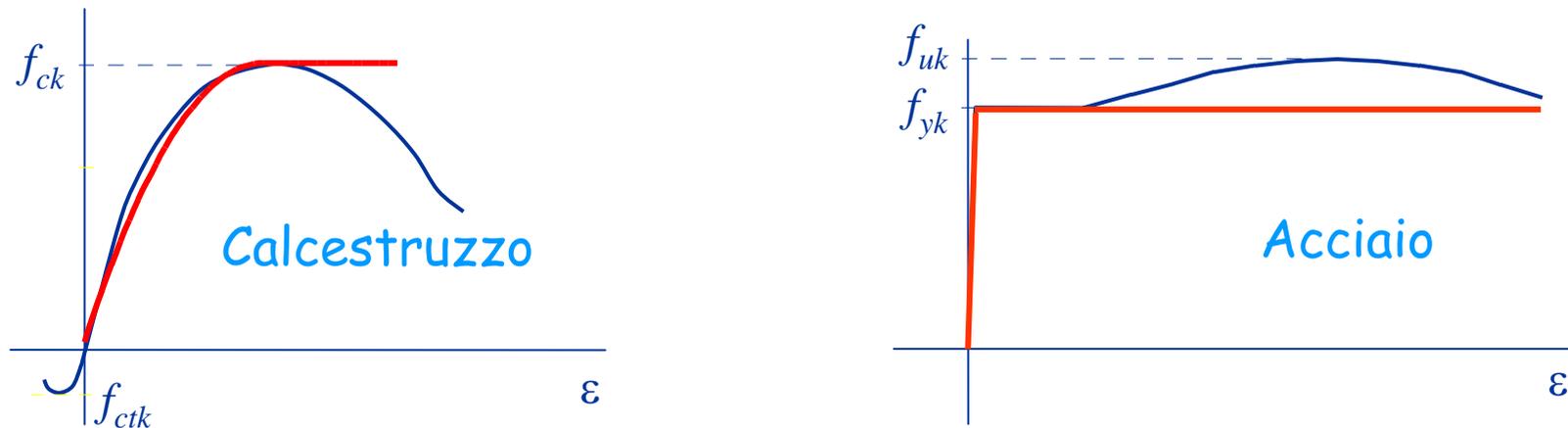
2 - per deformazioni e tensioni maggiori:
comportamento elastico lineare
calcestruzzo non resistente a trazione

Usato per il
metodo delle
tensioni
ammissibili

Ma anche per
verifiche S.L.E.

Legami costitutivi del materiale

Legami sperimentali



Modelli di comportamento

- 3 - per deformazioni e tensioni ancora maggiori:
comportamento non lineare
calcestruzzo non resistente a trazione

Usato per le
verifiche allo
stato limite
ultimo

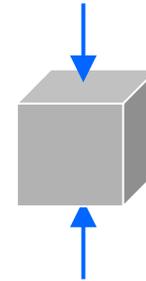
Calcestruzzo

Calcestruzzo - tensione di rottura

Possibili valori di riferimento per la tensione di rottura:

R_{ck} resistenza di provini cubici

usata dalla normativa italiana



f_{ck} resistenza di provini cilindrici

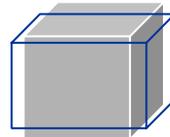
usata dalla normativa europea (EC2) ma ora anche dalle NTC08



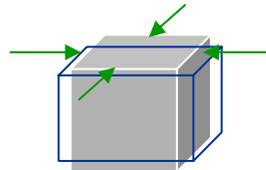
Relazione tra R_{ck} e f_{ck}

Provino cubico

R_{ck}



il provino, compresso, si accorcia e si dilata



per attrito tra piatto e provino nascono forze trasversali

La presenza di queste forze riduce il rischio di rottura



Aumenta la resistenza

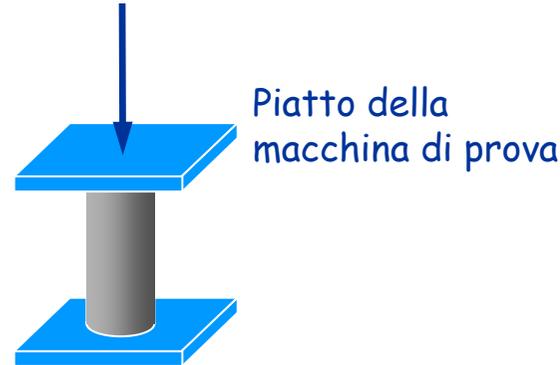
Relazione tra R_{ck} e f_{ck}

Provino cilindrico

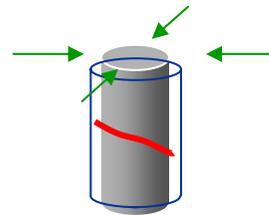
f_{ck}

$$f_{ck} = 0.83 R_{ck}$$

$$f_{ck} < R_{ck}$$



Piatto della
macchina di prova



il provino, compresso,
si accorcia e si dilata;
nascono forze trasversali
... ma la rottura avviene
lontano dagli estremi

La presenza delle forze non
influisce sul rischio di rottura



La resistenza
è minore

Relazione tra R_{ck} e f_{ck}

Le NTC08, come l'EC2, classificano il calcestruzzo in base a entrambe le resistenze

C25/30 ← Resistenza cubica 30 MPa

↑ Resistenza cilindrica 25 MPa

Se si determina la resistenza cilindrica dalla resistenza cubica ...

$$R_{ck} = 30 \text{ MPa} \quad f_{ck} = 0.83 \times 30 = 24.9 \text{ MPa}$$

Si usa comunque $f_{ck} = 25 \text{ MPa}$

Classi di resistenza del calcestruzzo

CLASSE DI RESISTENZA
C8/10
C12/15
C16/20
C20/25
C25/30
C28/35
C 32/40
C35/45
C40/50
C45/55
C50/60
C55/67
C60/75
C70/85
C80/95
C90/105

} strutture non armate

↓ strutture in cemento armato ordinario

↓ strutture in cemento armato precompresso

↓ richiedono controlli particolari

↓ richiedono approvazione specifica dal Servizio Tecnico Centrale

NTC08^{10/90}, punto 4.1

Resistenza a trazione

In sede di progettazione si può assumere

$$\left\{ \begin{array}{ll} f_{ctm} = 0.30 \sqrt[3]{f_{ck}^2} & \text{per classi} \leq C50/60 \\ f_{ctm} = 2.12 \ln(1 + f_{cm} / 10) & \text{per classi} > C50/60 \end{array} \right.$$

$$f_{ctk(5\%)} = 0.7 f_{ctm}$$

$$f_{ctk(95\%)} = 1.3 f_{ctm}$$

$$f_{cfm} = 1.2 f_{ctm}$$

Resistenza a trazione per C25/30

In sede di progettazione si può assumere

$$f_{ctm} = 0.30 \sqrt[3]{f_{ck}^2} = 0.30 \sqrt[3]{25^2} = 2.56 \text{ MPa}$$

$$f_{ctk(5\%)} = 0.7 f_{ctm} = 0.7 \times 2.56 = 1.79 \text{ MPa}$$

$$f_{ctk(95\%)} = 1.3 f_{ctm} = 1.3 \times 2.56 = 3.33 \text{ MPa}$$

$$f_{cfm} = 1.2 f_{ctm} = 1.2 \times 2.56 = 3.07 \text{ MPa}$$

Modulo elastico

In sede di progettazione si può assumere

$$E_{cm} = 22000 \left(\frac{f_{cm}}{10} \right)^{0.3} = 22000 \left(\frac{33}{10} \right)^{0.3} = 31476 \text{ MPa}$$

$$f_{cm} = f_{ck} + 8 \text{ MPa} = 25 + 8 = 33 \text{ MPa}$$

Per C25/30

Legame costitutivo di calcolo del calcestruzzo

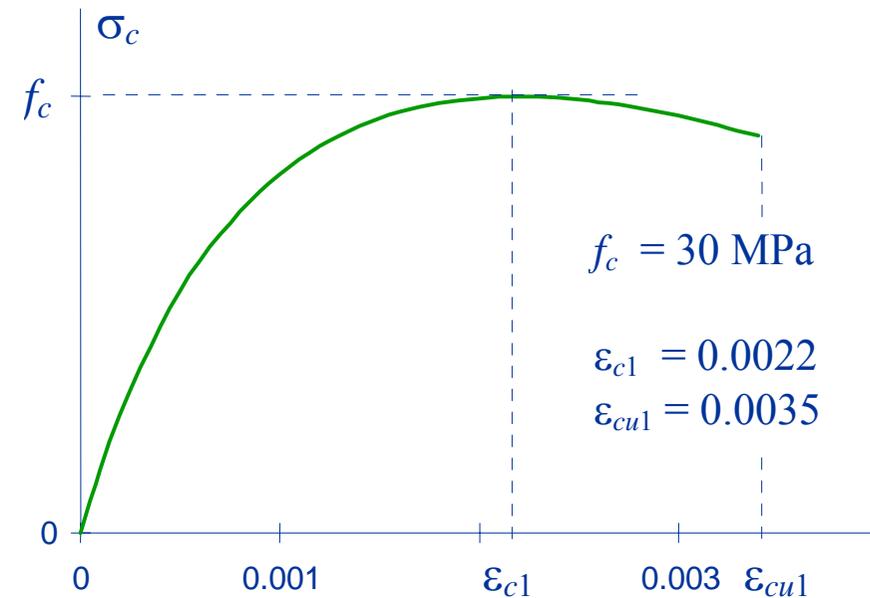
Legame più realistico

$$\sigma_c = \frac{k \eta - \eta^2}{1 + (k - 2) \eta} f_c$$

con $\eta = \frac{\varepsilon}{\varepsilon_{c1}}$

ε_{c1} ε_{cu1} dipendono dalla classe di resistenza

$$k = \frac{1.05 E_{cm} \varepsilon_{c1}}{f_c}$$



Si usa solo in casi particolari:
analisi inelastiche;
determinazione della
duttilità

Legame costitutivo di calcolo del calcestruzzo

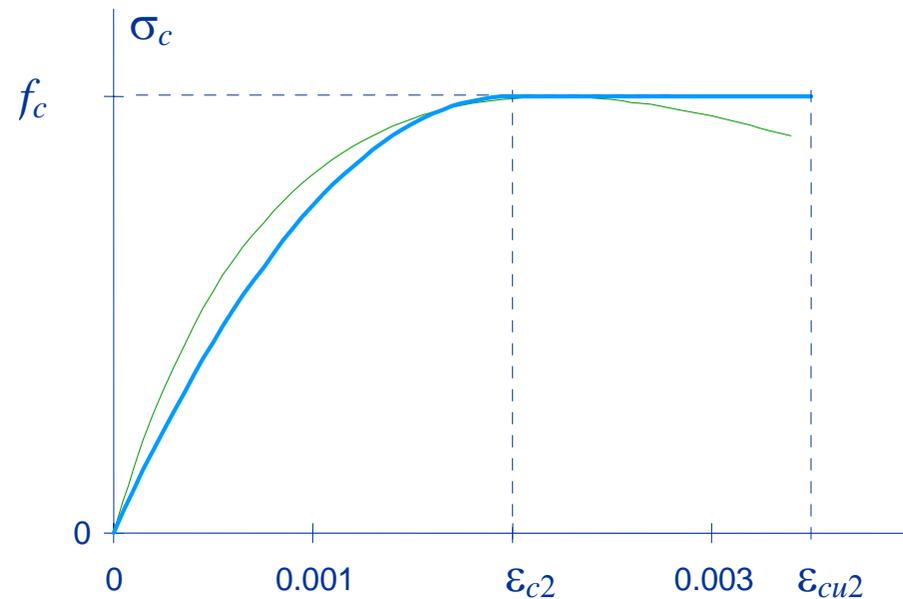
Legame semplificato

$$\sigma_c = (2 \eta - \eta^2) f_c$$

$$\sigma_c = f_c$$

con $\eta = \frac{\varepsilon}{\varepsilon_{c2}}$

$$\left. \begin{array}{l} \varepsilon_{c2} = 2.0 \times 10^{-3} \\ \varepsilon_{cu2} = 3.5 \times 10^{-3} \end{array} \right\} \text{fino a C50/60}$$



Si usa per valutare la resistenza della sezione

Legame costitutivo di calcolo del calcestruzzo

Valore di calcolo della resistenza

$$f_{cd} = \frac{\alpha_{cc} f_{ck}}{\gamma_c}$$

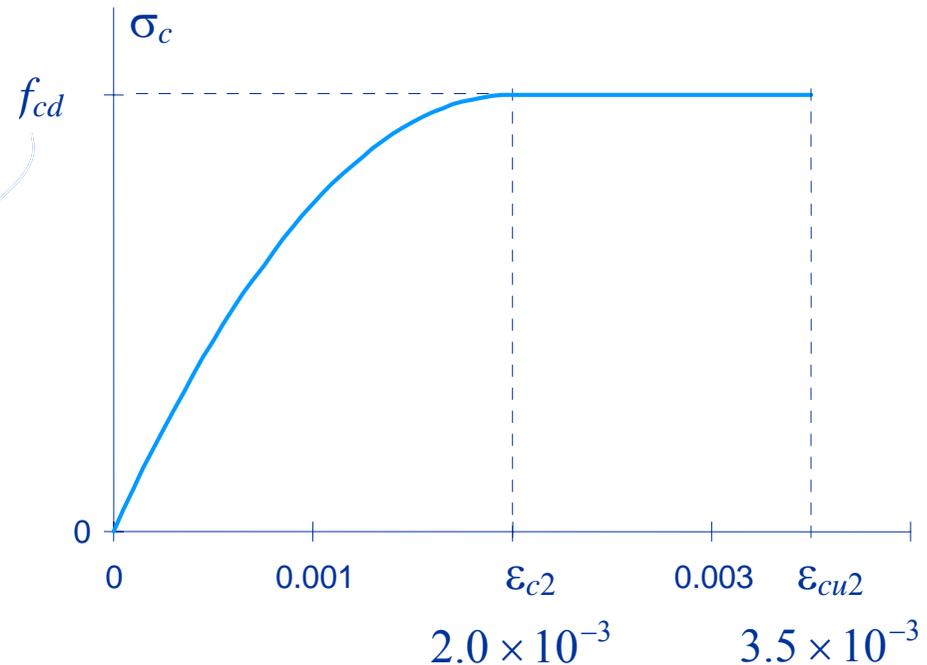
con

$$\gamma_c = 1.5$$

per strutture in c.a. ordinario

$$\gamma_c = 1.4$$

per produzioni soggette a controllo



Coefficiente che tiene conto della riduzione di resistenza per carichi di lunga durata

$$\alpha_{cc} = 0.85$$

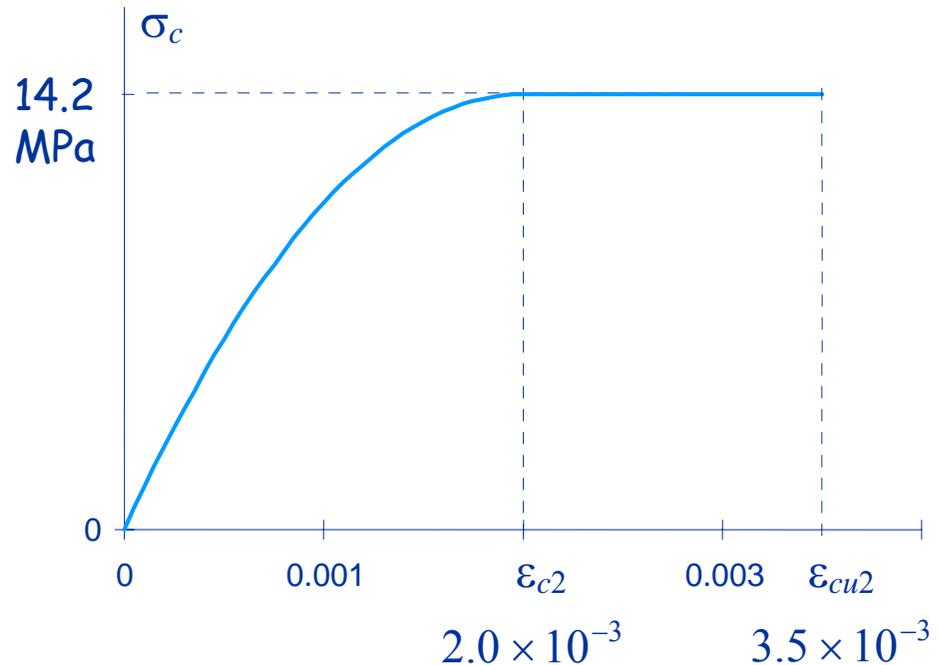
Legame costitutivo di calcolo del calcestruzzo

Esempio

Calcestruzzo C25/30

$$f_{ck} = 25 \text{ MPa}$$

$$R_{ck} = 30 \text{ MPa}$$



$$f_{cd} = \frac{0.85 \times 25}{1.5} = 14.17 \text{ MPa}$$

Si ricorda che
 $\bar{\sigma}_c = 9.75 \text{ MPa}$

Legame costitutivo di calcolo del calcestruzzo

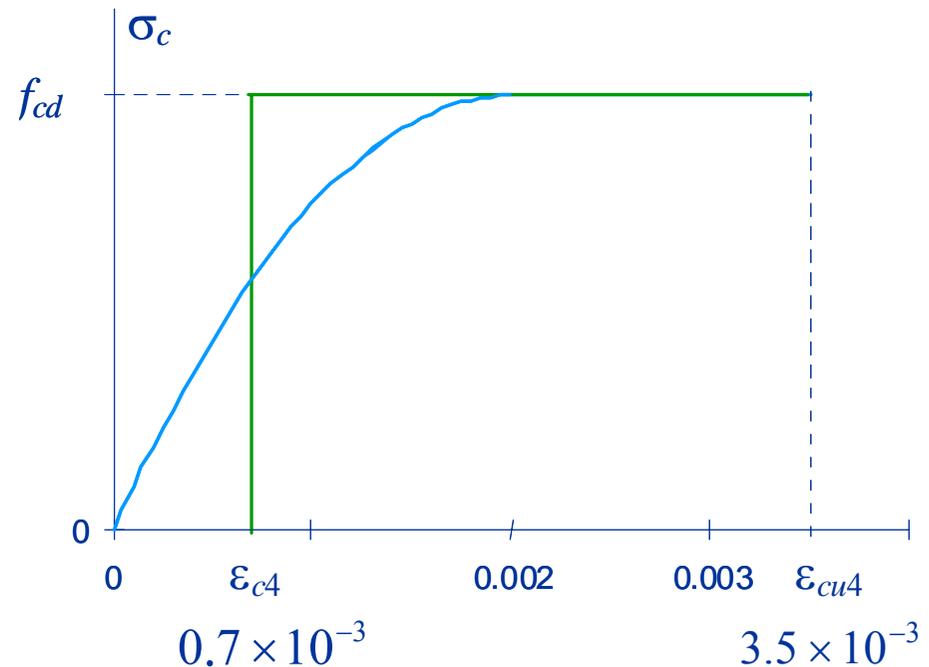
Alternativa:

Stress block

$$\sigma_c = f_{cd}$$

$$\varepsilon_c \geq \varepsilon_{c4}$$

$$\varepsilon_{c4} = 0.2 \varepsilon_{cu4}$$

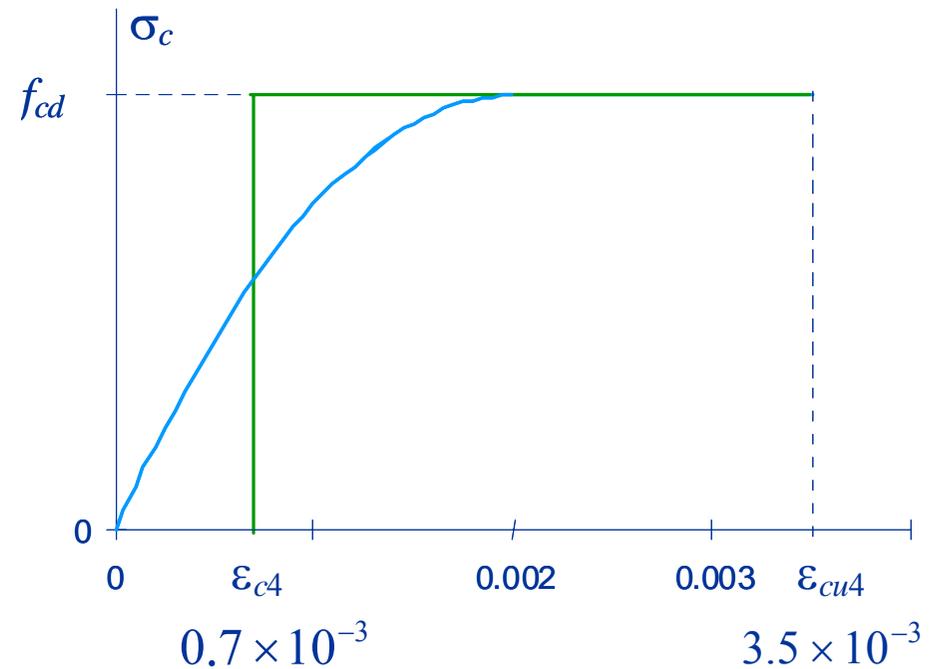
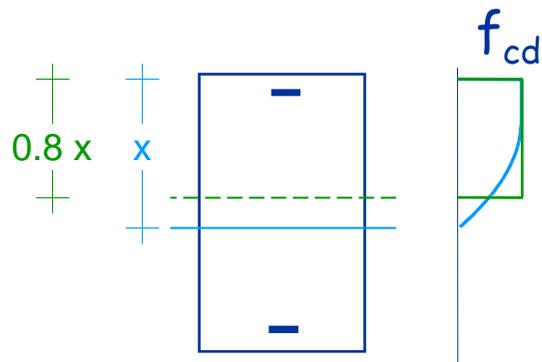


Legame costitutivo di calcolo del calcestruzzo

Alternativa:

Stress block

$$\sigma_c = f_{cd}$$



Acciaio

Acciaio

Nel passato:

Fe B 38k e Fe B 44k

Ora:

B450C più duttile, barre da $\varnothing 6$ a $\varnothing 40$

B450A meno duttile, barre da $\varnothing 5$ a $\varnothing 10$

$$f_{y,nom} = 450 \text{ MPa}$$

$$f_{t,nom} = 540 \text{ MPa}$$

Acciaio B450

requisiti

$$f_{yk(5\%)} \geq f_{y,nom} = 450 \text{ MPa} \quad f_{tk(5\%)} \geq f_{t,nom} = 540 \text{ MPa}$$

$$(f_y/f_{y,nom})_{k(90\%)} \leq 1.25$$

per B450C

$$1.15 \leq (f_t/f_y)_{k(10\%)}$$
$$(f_t/f_y)_{k(90\%)} < 1.35$$
$$\epsilon_{uk(10\%)} \geq 7.5 \times 10^{-2}$$

per B450A

$$1.05 \leq (f_t/f_y)_{k(10\%)}$$
$$\epsilon_{uk(10\%)} \geq 2.5 \times 10^{-2}$$

Acciaio

Controlli di accettazione

I valori di resistenza ed allungamento di ciascun campione, accertati in accordo con il pu 11.3.2.3, da eseguirsi comunque prima della messa in opera del prodotto riferiti ad uno ste diametro, devono essere compresi fra i valori massimi e minimi riportati nella tabella seguente:

Tabella 11.3.VI – Valori di accettazione

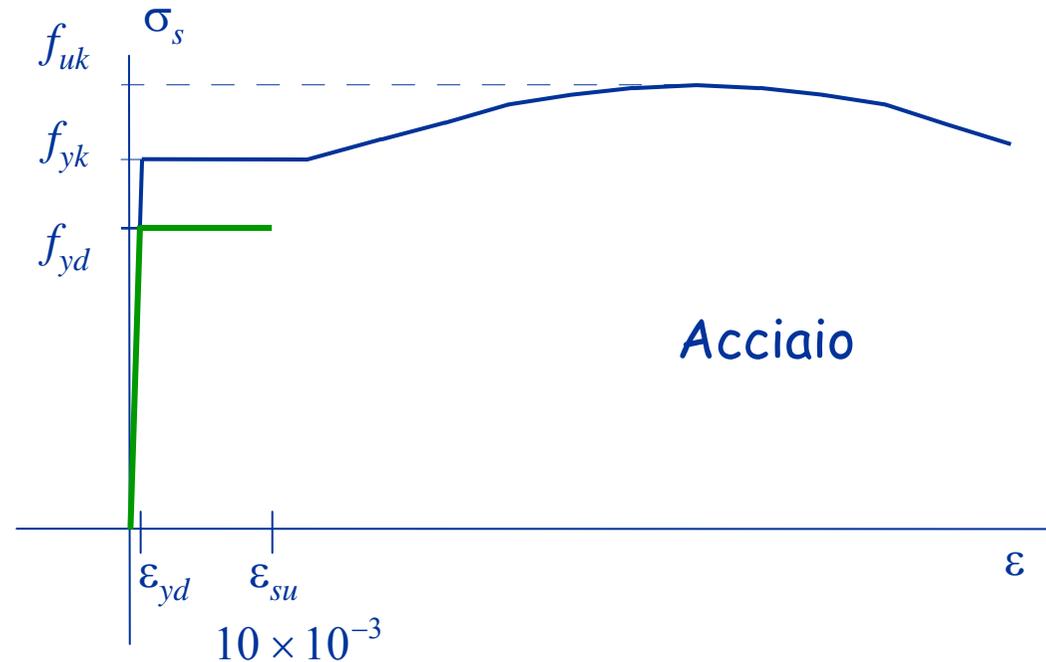
Caratteristica	Valore limite	NOTE
f_y minimo	425 N/mm ²	(450 – 25) N/mm ²
f_y massimo	572 N/mm ²	[450 x (1,25+0,02)] N/mm ²
A_{gt} minimo	≥ 6,0%	per acciai B450C
A_{gt} minimo	≥ 2,0%	per acciai B450A
Rottura/snervamento	$1,13 \leq f_t / f_y \leq 1,37$	per acciai B450C
Rottura/snervamento	$f_t / f_y \geq 1,03$	per acciai B450A
Piegamento/raddrizzamento	assenza di cricche	per tutti

Questi limiti tengono conto della dispersione dei dati e delle variazioni che possono intervenire diverse apparecchiature e modalità di prova.

Legame costitutivo di calcolo dell'acciaio

Possibili alternative

1 - Legame elastico-perfettamente plastico, con limite 10×10^{-3}



Legame "tradizionale"

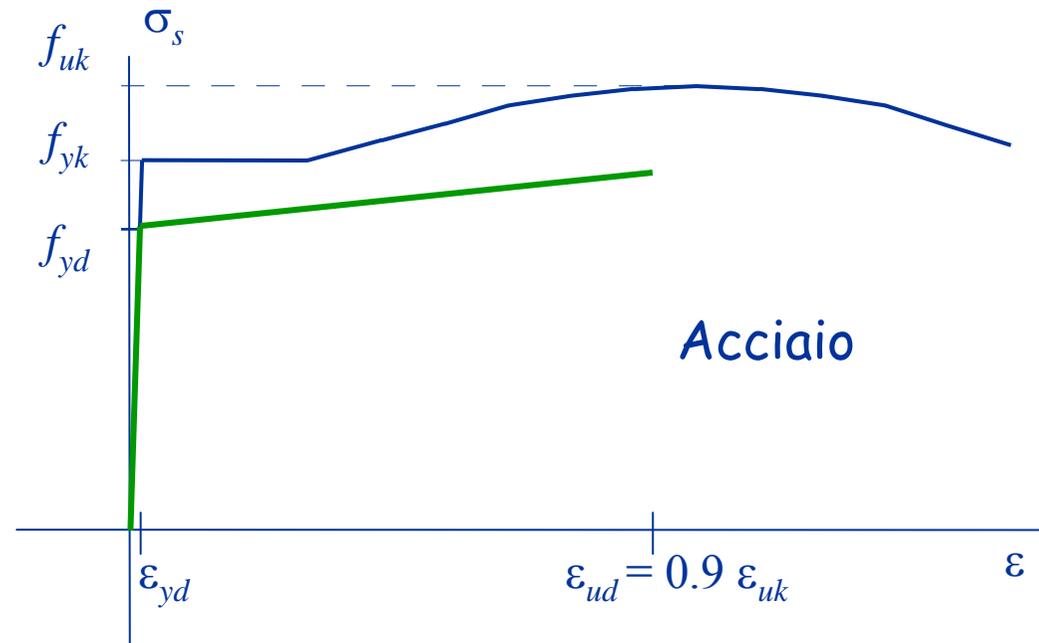
non più citato dalle NTC08

Legame costitutivo di calcolo dell'acciaio

Possibili alternative

1 - Legame elastico-perfettamente plastico, con limite 10×10^{-3}

2 - Legame elasto-plastico con incrudimento, con limite $\varepsilon_{ud} \sim 67 \times 10^{-3}$



Legame poco usato

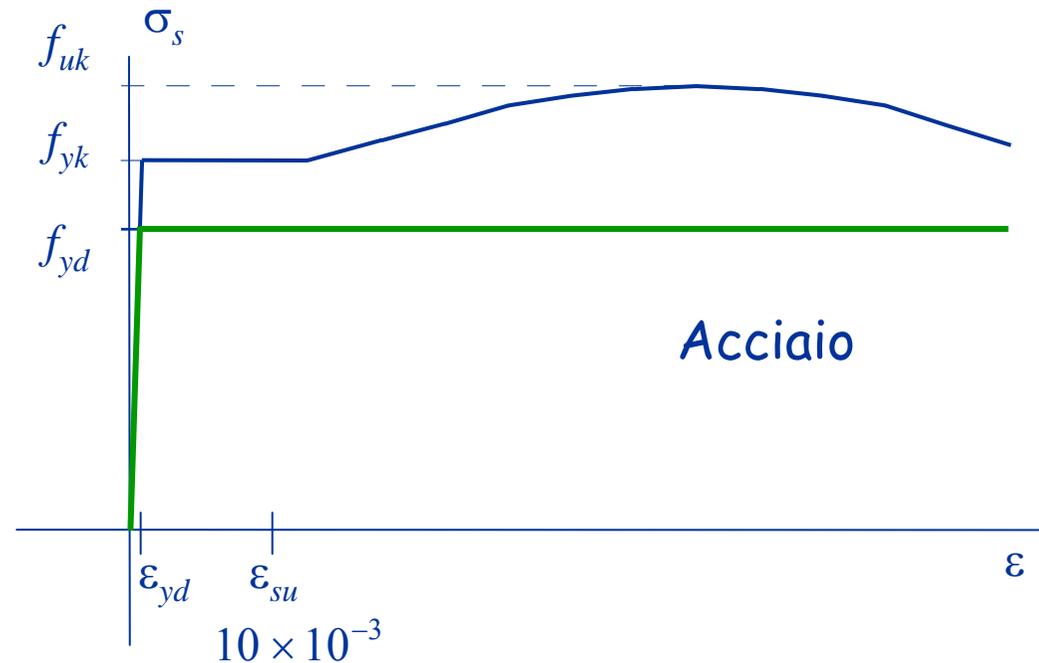
Legame costitutivo di calcolo dell'acciaio

Possibili alternative

1 - Legame elastico-perfettamente plastico, con limite 10×10^{-3}

2 - Legame elasto-plastico con incrudimento, con limite $\varepsilon_{ud} \sim 67 \times 10^{-3}$

3 - Legame elastico-perfettamente plastico, senza limiti



In molti casi può semplificare la trattazione

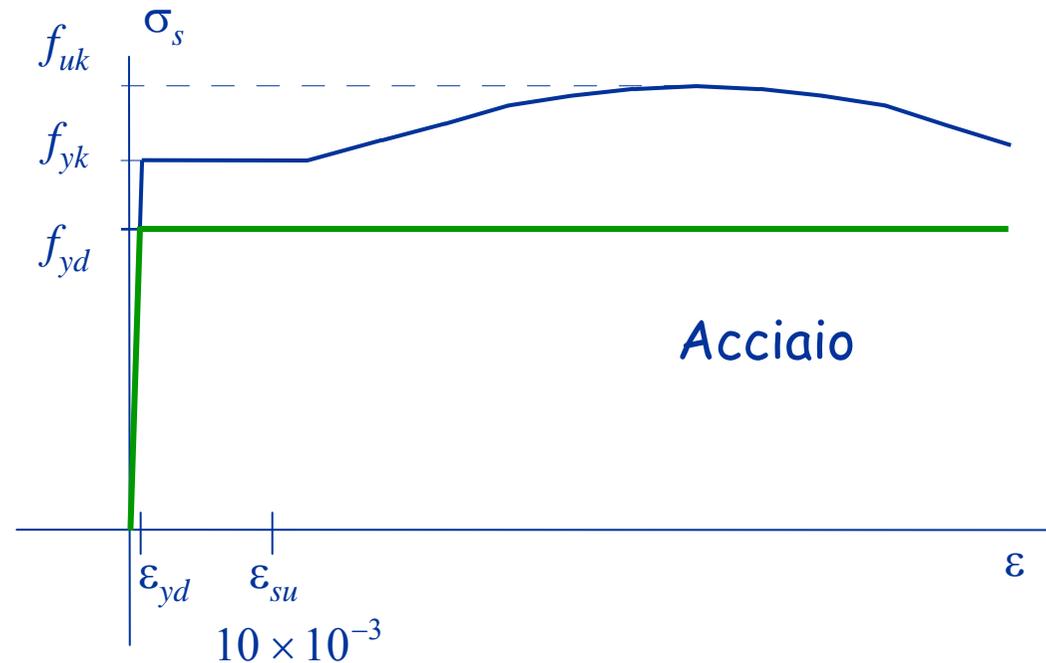
Legame costitutivo di calcolo dell'acciaio

Valore di calcolo della resistenza

$$f_{yd} = \frac{f_{yk}}{\gamma_s}$$

con

$$\gamma_s = 1.15$$



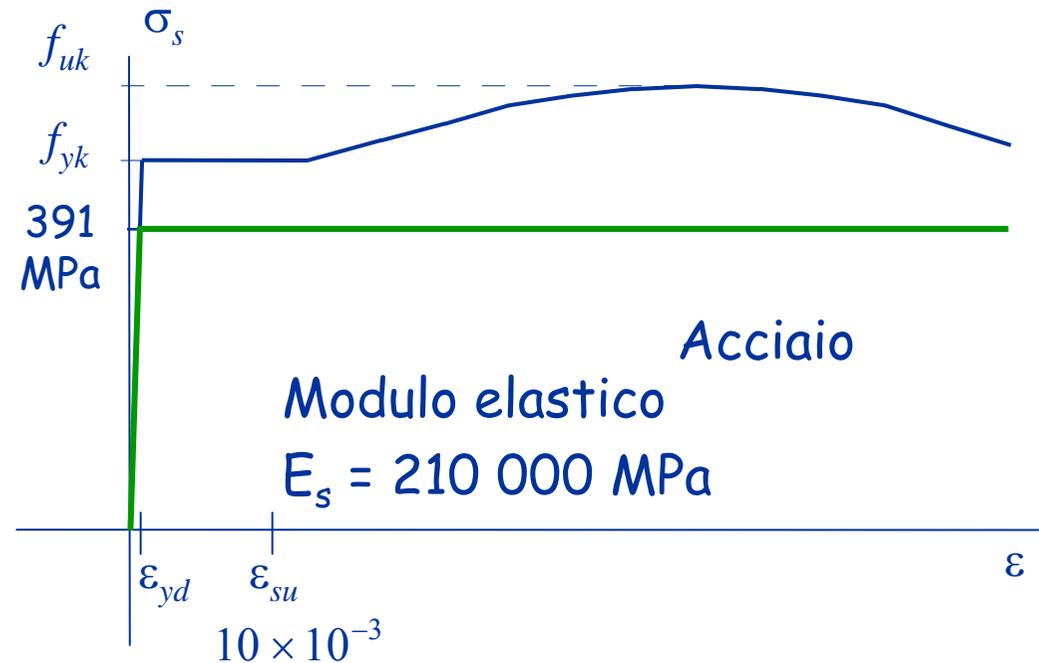
Legame costitutivo di calcolo dell'acciaio

Esempio

Acciaio B450C

$f_{yk} = 450 \text{ MPa}$

$$f_{yd} = \frac{450}{1.15} = 391.3 \text{ MPa}$$



Acciaio B450C

$$\varepsilon_{yd} = \frac{391.3}{210\,000} = 1.86 \times 10^{-3}$$

28/90

Durabilità del calcestruzzo armato

Durabilità

- La struttura deve essere progettata così che il **degrado** nel corso della sua vita nominale, purché si adotti la normale manutenzione ordinaria, non pregiudichi le sue prestazioni in termini di resistenza, stabilità e funzionalità, portandole al di sotto del livello richiesto dalle presenti norme
- Le misure di protezione contro l'eccessivo degrado devono essere stabilite con riferimento alle **previste condizioni ambientali**
- La **protezione contro l'eccessivo degrado** deve essere ottenuta attraverso un'opportuna scelta dei dettagli, dei materiali e delle dimensioni strutturali, con l'eventuale applicazione di sostanze o ricoprimenti protettivi, nonché con l'adozione di altre misure di protezione attiva o passiva

Cause del degrado

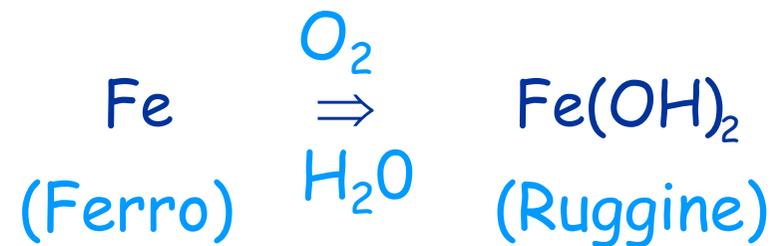
- 1 - Corrosione delle armature promossa da:
 - carbonatazione;
 - dal cloruro.

- 2 - Attacco solfatico della matrice cementizia
 - esterno;
 - interno.

- 3 - Formazione di ghiaccio

Corrosione

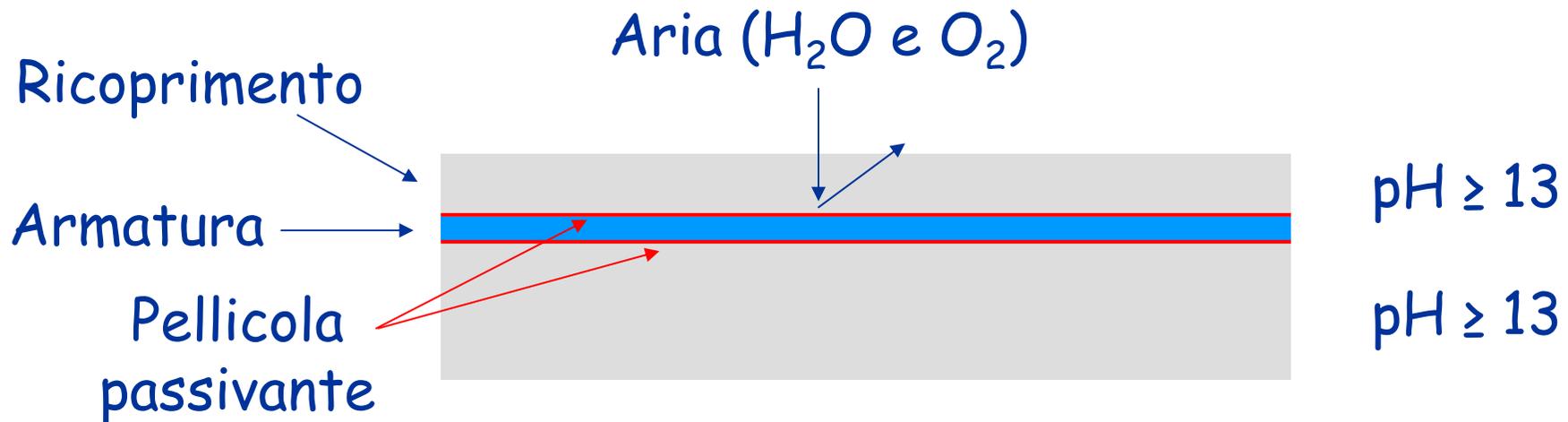
Consiste nella trasformazione dell'acciaio in ruggine (ossidi ferrici Fe(OH)_2 , Fe(OH)_3 , ecc.)



Le armature di acciaio di una struttura in cemento armato non si ossidano fino a quando sono protette dal calcestruzzo.

Passivazione dell'armatura

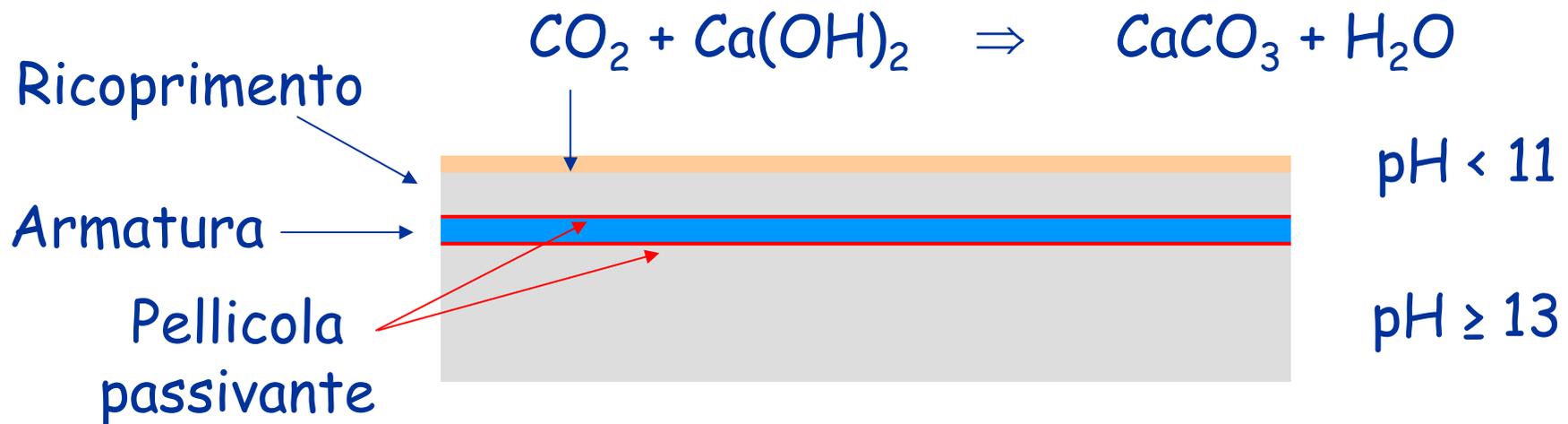
Durante l'idratazione del cemento si forma Ca(OH)_2 e si forma un ambiente fortemente basico



La pellicola passivante impedisce il contatto tra aria umida ed acciaio

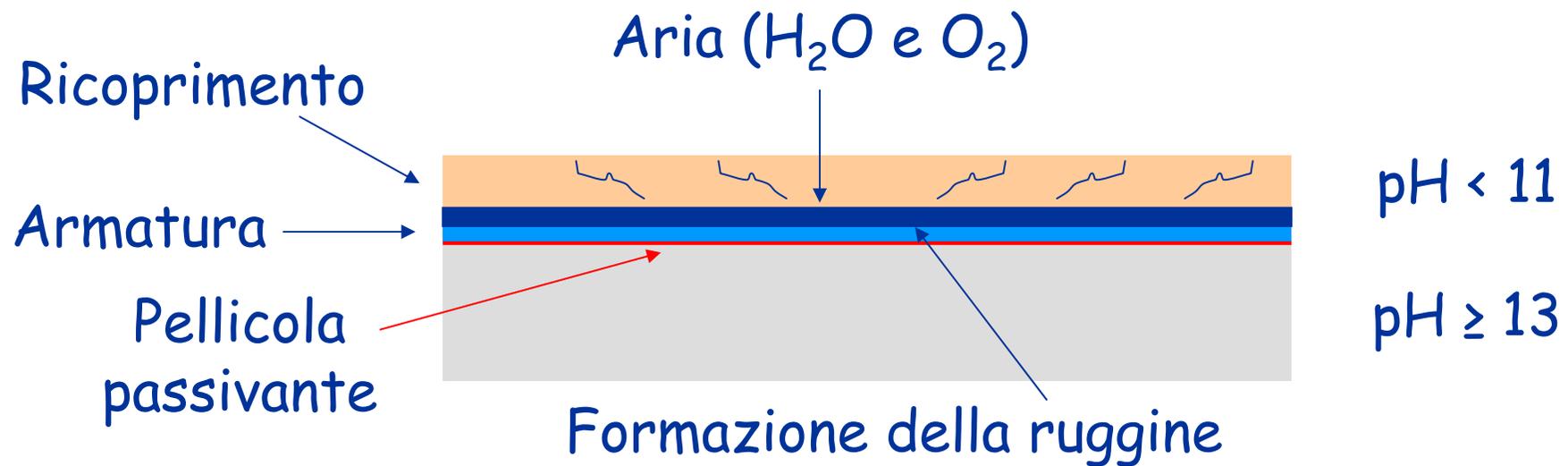
Carbonatazione

L'anidride carbonica dell'aria reagisce con la calce riducendo il pH del calcestruzzo



Carbonatazione

L'anidride carbonica dell'aria reagisce con la calce riducendo il pH del calcestruzzo



Dissolta la pellicola passivante si innesca il meccanismo di formazione della ruggine

Velocità di carbonatazione

Lo spessore (s_c) di calcestruzzo carbonatato aumenta nel tempo (t) con la seguente legge

$$s_c = k\sqrt{t}$$

La costante k dipende da:

- rapporto acqua/cemento (a/c)
- tipo di cemento
- umidità dell'aria (UR)

a/c	k (mm anno ^{-1/2})
0.4	3.8
0.5	7.0
0.6	10.1
0.7	12.3
0.8	15.1

Tratta da "Il nuovo calcestruzzo",
M. Collepari.

Come ritardare la carbonatazione?

1. Riducendo il rapporto acqua cemento

Esempio:

Ricoprimento: 2.5 cm

Rapporto a/c: 0.7

Umidità relativa (UR): 65%

Cemento: CEM II A-L 42.5

Tempo di carbonatazione
del ricoprimento

$$t = \frac{s_r^2}{k^2} = \frac{25^2}{12.3^2} = 4.1 \text{ anni}$$

$$k = 12.3 \text{ mm/anno}^{-1/2}$$

a/c	k (mm anno ^{-1/2})	Anni
0.4	3.8	43.3
0.5	7.0	12.8
0.6	10.1	6.1
0.7	12.3	4.1
0.8	15.1	2.7

Come ritardare la carbonatazione?

2. Aumentando lo spessore del ricoprimento

Esempio:

Ricoprimento: 2.5 cm

Umidità relativa: 65%

Rapporto a/c: 0.5

Cemento: CEM II A-L 42.5

Tempo di carbonatazione
del ricoprimento

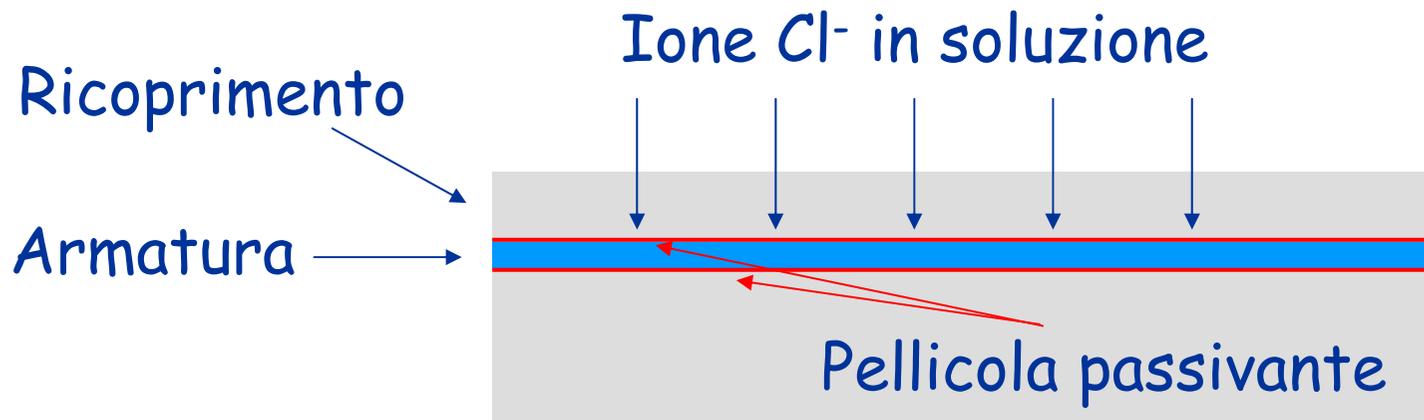
$$t = \frac{s_r^2}{k^2} = \frac{25^2}{7.0^2} = 12.8 \text{ anni}$$

$$k = 7.0 \text{ mm/anno}^{-1/2}$$

s_r (cm)	Anni
2.5	12.8
3.0	18.4
3.5	25.0
4.0	32.7
4.5	41.3

Corrosione promossa dal cloruro

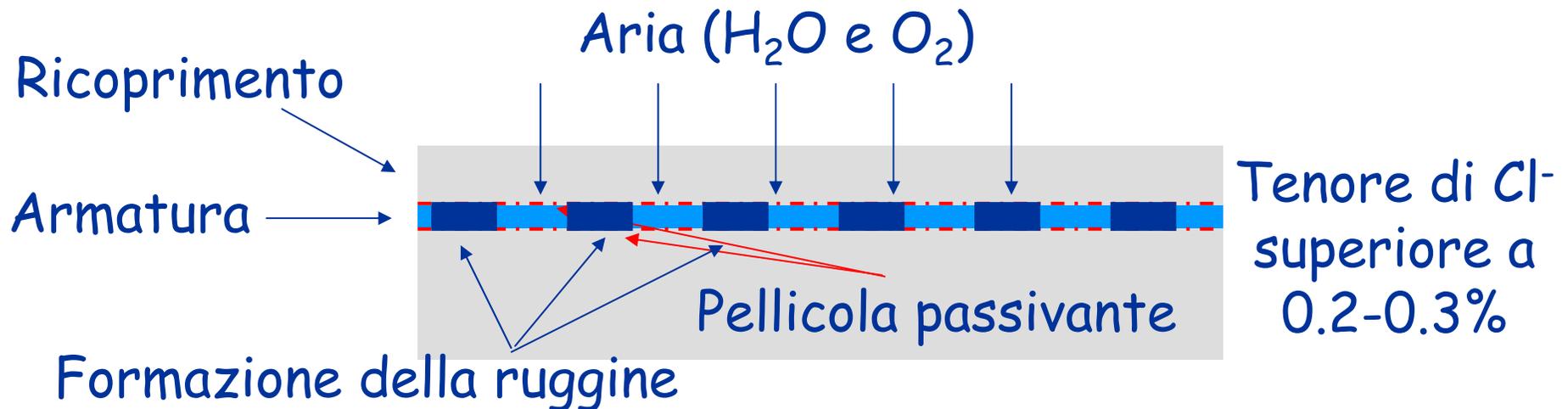
L'acqua penetra nel calcestruzzo trasportando lo ione cloruro Cl^-



La pellicola passivante è stabile sino a quando il tenore di Cl^- supera la soglia dello 0.2-0.3%

Corrosione promossa dal cloruro

L'acqua penetra nel calcestruzzo trasportando lo ione cloruro Cl^-



Dissolta la pellicola passivante si innesca il meccanismo di formazione della ruggine

Penetrazione del cloruro

Se il calcestruzzo è permanentemente esposto all'ione Cl^- , lo spessore (s_{cl}) penetrato dal cloruro aumenta nel tempo (t) con la seguente legge

$$s_{cl} = k\sqrt{t} = 4\sqrt{D t}$$

"D" è il coefficiente di diffusione e dipende da:

- rapporto acqua/cemento (a/c)
- compattazione del calcestruzzo
- tipo di cemento
- temperatura

Coefficiente di diffusione del cloruro

Calcestruzzi confezionati con rapporto $a/c=0.50$.

Cemento	Grado di compattazione	Temperatura C°	D (mm ² /anno)
Portland CEM I	1.00	10	25
Portland CEM I	1.00	25	50
Portland CEM I	1.00	40	100
Portland CEM I	0.95	25	100
Pozzolánico CEMIV	1.00	10	25
Pozzolánico CEMIV	1.00	25	30
Pozzolánico CEMIV	1.00	40	35
Pozzolánico CEMIV	0.95	25	60

Tabella tratta da "Il nuovo calcestruzzo", M. Collepari, Edizioni Tintoretto.

Come ridurre la penetrazione del cloruro?

Esempio:

Ricoprimento: 2.5 cm

Rapporto a/c: 0.5

Grado di compattazione: 1.00

Temperatura: 25° C

Cemento: Pozz. CEM III

Per carbonatazione

Tempo di penetrazione
del ricoprimento

$$t = \frac{s_r^2}{16 D} = \frac{25^2}{16 \times 30} = 1.30 \text{ anni}$$

$$D = 30 \text{ mm}^2 / \text{anno}$$

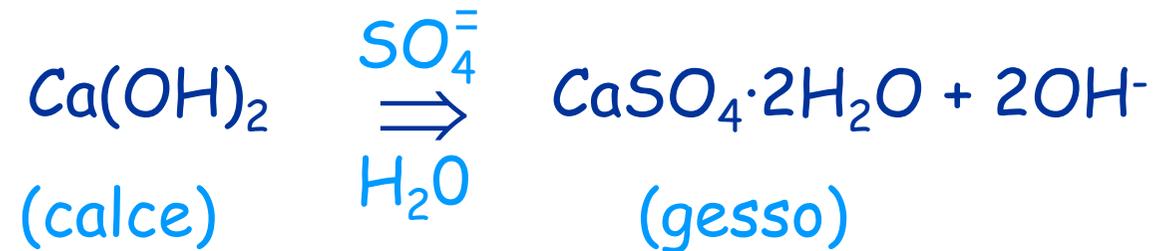
s_r (cm)	Anni	Anni
2.5	1.30	12.8
3.0	1.88	18.4
3.5	2.55	25.0
4.0	3.33	32.7
4.5	4.22	41.3

Come ridurre la penetrazione del cloruro?

1. Riducendo il rapporto acqua/cemento
2. Aumentando lo spessore del ricoprimento
3. Migliorando il grado di compattazione
4. Cambiando il tipo di cemento

Aggressione dello ione SO_4^- (attacco solfatico esterno)

Lo ione solfato, che si trova in alcuni terreni e nell'acqua di mare, viene trasportato dall'acqua nel calcestruzzo.



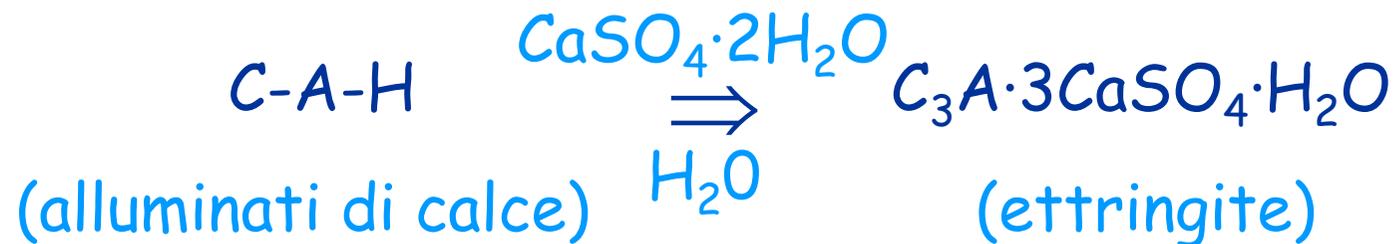
Lo ione solfato reagisce con la calce e l'acqua formando gesso.

Il gesso reagisce successivamente con altri composti.

Aggressione dello ione SO_4^- (attacco solfatico esterno)

Lo ione solfato, che si trova in alcuni terreni e nell'acqua di mare, viene trasportato dall'acqua nel calcestruzzo.

Reazione n. 1

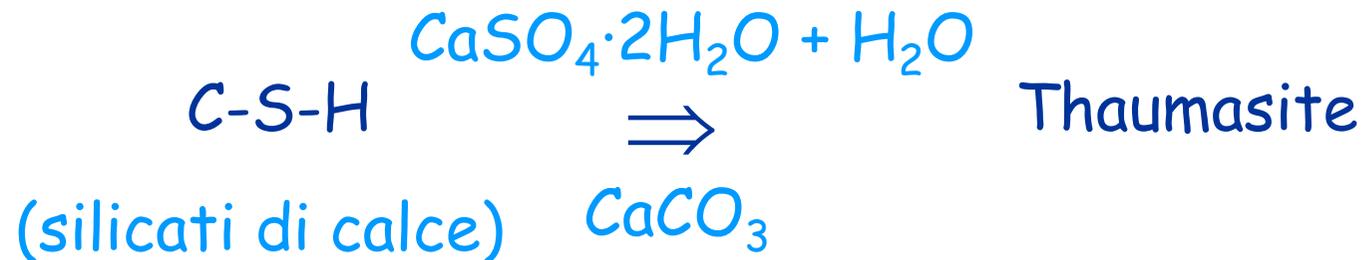


La formazione di ettringite avviene con aumento di volume e conseguente disgregamento del calcestruzzo.

Aggressione dello ione $SO_4^{=}$ (attacco solfatico esterno)

Lo ione solfato, che si trova in alcuni terreni e nell'acqua di mare, viene trasportato dall'acqua nel calcestruzzo.

Reazione n. 2: avviene a temperatura $< 10^{\circ}C$, con U.R. $> 95\%$ ed in presenza di carbonato di calcio



Provoca una forte riduzione della resistenza meccanica del calcestruzzo in conseguenza della perdita di C-S-H.

Aggressione dello ione $SO_4^{=}$ (attacco solfatico interno)

Lo ione solfato si trova presente nell'aggregato del calcestruzzo sotto forma di gesso o anidrite.

Si sviluppano reazioni analoghe a quelle descritte nel caso di attacco solfatico esterno

Come ridurre l'aggressione dello ione SO_4^- ?

1. Impiegando aggregati privi dello ione solfato
2. Riducendo il rapporto acqua cemento

Formazione di ghiaccio

Alle basse temperature l'acqua contenuta nel calcestruzzo si trasforma in ghiaccio.

La trasformazione avviene con un aumento di volume di circa il 9%

Se il rapporto acqua/volume dei vuoti è superiore al 91% il ghiaccio solleciterà il calcestruzzo fino a farlo fessurare.

Gli effetti diventano devastanti per successivi cicli di gelo e disgelo.

Come ovviare ai problemi derivanti dalla formazione di ghiaccio

1. Riducendo il rapporto acqua cemento

- Riduce la micro-porosità capillare (0.1 e 10 μm) e, dunque, la capacità di assorbire acqua.
- Riduce l'acqua d'impasto che rimane intrappolata nel calcestruzzo.

2. Inglobare bolle d'aria a elevato diametro

- Durante il processo di congelamento, accolgono l'acqua presente nei pori capillari evitando l'insorgere di tensioni.

3. Impiego di aggregati non gelivi

In sintesi, come ottenere strutture in cemento armato durabili?

1. Adottare un rapporto a/c basso:

- È efficace per tutte le cause di degrado;
- Rende il calcestruzzo poco permeabile;

2. Adottare un ricoprimento adeguato:

- È efficace contro la corrosione;
- Aumenta il tempo necessario a CO_2 e ioni Cl^- per raggiungere l'armatura.

3. Inglobare aria:

- È efficace in caso di formazione di ghiaccio.

Indicazioni dell'Eurocodice 2
sulla durabilità delle strutture
in cemento armato

Indicazioni dell'EC2 (2005)

Al fine di ottenere una struttura durabile l'EC2 richiede di usare:

- una resistenza a compressione superiore a un minimo (confezionare il calcestruzzo con un rapporto a/c basso).
- un ricoprimento di spessore adeguato (superiore ad un valore minimo).

La resistenza minima è specificato in funzione di:

- Classe di esposizione (fornita da UNI 206)

CLASSI DI ESPOSIZIONE (UNI-EN 206)

Classe di esp.	Ambiente	Struttura	Sottoclassi
XO	Nessun rischio di corrosione (interni di edifici asciutti)	Tutte	1
XC	Corrosione delle armatura promossa da carbonatazione	Armata	4
XD	Corrosione delle armatura promossa da cloruri esclusi quelli presenti in acqua di mare	Armata	3
XS	Corrosione delle armatura promossa dai cloruri dell'acqua di mare	Armata	3
XF	Degrado del calcestruzzo per cicli di gelo e disgelo	Tutte	4
XA	Attacco chimico	Tutte	3

CLASSI DI ESPOSIZIONE XC (UNI-EN 206, UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi
XC1	Asciutto	Interni di edifici con U.R. bassa
XC2	Bagnato raramente asciutto	Strutture idrauliche Strutture interrato
XC3	Moderatamente umido	Interni di edifici con U.R. alta Strutture esterne protette dal contatto con la pioggia
XC4	Ciclicamente asciutto e bagnato	Strutture esterne esposte all'acqua piovana

CLASSI DI ESPOSIZIONE XD (UNI-EN 206, UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi
XD1	Moderatamente umido	• Strutture raramente a contatto superficiale di spruzzi d'acqua
XD2	Bagnato raramente asciutto	• Piscine • Vasche di trattamento di acque contenenti cloruro • Parti di ponte
XD3	Ciclicamente asciutto e bagnato	• Pavimenti esterni esposti occasionalmente ad acque salate • Pavimenti e solai di parcheggi coperti

CLASSI DI ESPOSIZIONE XS (UNI-EN 206, UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi
XS1	Moderatamente umido	Strutture in prossimità delle coste
XS2	Bagnato	Strutture permanentemente e completamente sotto acqua di mare
XS3	Ciclicamente asciutto e bagnato	Strutture esposte discontinuamente all'acqua marina (alta-bassa marea)

CLASSI DI ESPOSIZIONE XF (UNI-EN 206, UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi
XF1	Moderata saturazione con acqua, no sali disgelanti	Superfici verticali esposte alla pioggia ed al gelo
XF2	Moderata saturazione con acqua con sali disgelanti	Superfici verticali di strutture stradali esposte al gelo e spruzzi contenenti Sali disgelanti
XF3	Elevata saturazione con acqua, no sali disgelanti	Superfici orizzontali esposte alla pioggia ed al gelo
XF4	Elevata saturazione con acqua con sali disgelanti	Superfici orizzontali e strutture verticali stradali esposte a sali disgelanti

CLASSI DI ESPOSIZIONE XA (UNI-EN 206, UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Terreno	
	Acidità (Bauman Gully)	Ione SO_4 (mg/kg)
XA1	> 200	> 2000 < 3000
XA2	--	> 3000 < 12000
XA3	--	> 12000 < 24000

CLASSI DI ESPOSIZIONE XA (UNI-EN 206, UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Acqua				
	SO ₄ (mg/l)	pH	CO ₂ (mg/l)	NH ₄ (mg/l)	Mg (mg/l)
XA1	> 200	< 6.5	> 15	> 15	> 300
	< 600	> 5.5	< 40	< 30	< 1000
XA2	> 600	< 5.5	> 40	> 30	> 1000
	< 3000	> 4.5	< 100	< 60	< 3000
XA3	> 3000	< 4.5	> 100	> 60	> 3000
	< 6000	> 4.0		< 100	

Resistenza a compressione minima

La classe di resistenza minima dipende dalla classe di esposizione:

Corrosione indotta da:							
	Carbonatazione				Ioni cloro		
	XC1	XC2	XC3	XC4	XD1 e XS1	XD2 e XD2	XD3 e XD3
Classe di resistenza	C20/25	C25/30	C30/37		C30/37	C35/45	
Danni al calcestruzzo indotti da:							
	Nessun rischio	Gelo-disgelo			Attacco chimico		
	X0	XF1	XF2	XF3	XA1	XA2	XA3
Classe di resistenza	C12/15	C30/37	C25/30	C30/37	C30/37	C35/45	

Nota: le classi di calcestruzzo dell'EC2 non coincidono con quelle delle NTC08

Resistenza a compressione minima

La circolare n. 617 fornisce prescrizioni analoghe ma richiede calcestruzzi di resistenza minore :

Corrosione indotta da:							
	Carbonatazione				Ioni cloro		
	XC1	XC2	XC3	XC4	XD1 e XS1	XD2 e XS2	XD3 e XS3
Classe di resistenza	C25/30			C28/35	C28/35	C35/45	
Danni al calcestruzzo indotti da:							
	Nessun rischio	Gelo-disgelo			Attacco chimico		
	X0	XF1	XF2	XF3	XA1	XA2	XA3
Classe di resistenza	C25/30	C25/30	C28/35		C28/35		C35/45

Esempio - Edificio analizzato

Tipologia:

- Edificio adibito a civile abitazione con vita utile di 50 anni

Struttura:

- Struttura in c.a. protetta dal contatto diretto con l'ambiente.

Località:

- Lontano dal mare.
- Clima mite.

Esempio - scelta del calcestruzzo

Cause di degrado:

1 - Corrosione delle armature promossa da:

- carbonatazione;
- ~~- dal cloruro.~~

2 - ~~Attacco chimico della matrice cementizia~~

3 - ~~Formazione di ghiaccio~~

Esempio - scelta del calcestruzzo

Cause di degrado:

Corrosione promossa da carbonatazione.

Classe di esposizione XC.

Solai, travi e pilastri interni:

Si trovano all'interno dell'edificio in presenza di umidità relativa bassa.

CLASSI DI ESPOSIZIONE XC (UNI-EN 206, UNI 11104-2004)

Classe di esp	Ambiente	Esempi
XC1	Asciutto	Interni di edifici con U.R. bassa
XC2	Bagnato raramente asciutto	Strutture idrauliche Strutture interrato
XC3	Moderatamente umido	Interni di edifici con U.R. alta Strutture esterne protette dal contatto con la pioggia
XC4	Ciclicamente asciutto e bagnato	Strutture esterne esposte all'acqua piovana

Esempio - scelta del calcestruzzo

Cause di degrado:

Corrosione promossa da carbonatazione.

Classe di esposizione XC.

Solai, travi e pilastri interni:

Si trovano all'interno dell'edificio in presenza di umidità relativa bassa.

Classe di esposizione XC1.

Corrosione indotta da carbonatazione:				
	XC1	XC2	XC3	XC4
Classe di resistenza	C20/25	C25/30	C30/37	

Sarebbe C25/30 secondo circolare 617.

Esempio - scelta del calcestruzzo

Cause di degrado:

Corrosione promossa da carbonatazione.

Classe di esposizione XC.

Travi e pilastri perimetrali:

Si trovano in presenza di umidità relativa più elevata, ma sono protetti dal contatto diretto con la pioggia.

CLASSI DI ESPOSIZIONE XC (UNI-EN 206, UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi
XC1	Asciutto	Interni di edifici con U.R. bassa
XC2	Bagnato raramente asciutto	Strutture idrauliche Strutture interrato
XC3	Moderatamente umido	Interni di edifici con U.R. alta Strutture esterne protette dal contatto con la pioggia
XC4	Ciclicamente asciutto e bagnato	Strutture esterne esposte all'acqua piovana

Esempio - scelta del calcestruzzo

Cause di degrado:

Corrosione promossa da carbonatazione.

Classe di esposizione XC.

Travi e pilastri perimetrali:

Si trovano in presenza di umidità relativa più elevata, ma sono protetti dal contatto diretto con la pioggia.

Classe di esposizione XC3.

Corrosione indotta da carbonatazione:				
	XC1	XC2	XC3	XC4
Classe di resistenza	C20/25	C25/30	C30/37	

Sarebbe C25/30 secondo circolare 617.

Uso C30/37

Indicazioni dell'EC2 (2005)

Al fine di ottenere una struttura durabile l'EC2 richiede di usare:

- una resistenza a compressione superiore a un minimo (confezionare il calcestruzzo con un rapporto a/c basso).
- un ricoprimento di spessore adeguato (superiore a un valore minimo).

Il ricoprimento minimo è specificato in funzione di:

- Classe di esposizione (fornita da UNI 206)
- Classe strutturale

Classe strutturale

L'Eurocodice 2 individua 6 classi strutturali denominate S1, S2, ..., S6 in funzione di:

- Vita utile della struttura
- Classe di resistenza del calcestruzzo
- Forma dell'elemento strutturale
- Controllo della produzione del calcestruzzo

... e richiede maggiore protezione (spessore del ricoprimento) per le classi strutturali più elevate.

Determinazione della classe strutturale (1)

Si determina applicando alla classe strutturale di riferimento (S4) i correttivi indicati in tabella:

	X0	XC1	XC2/XC3	XC4
Vita utile di 100 anni	+ 2 classi			
Classe di resistenza	$\geq C30/37$ - 1 classe		$\geq C35/45$ - 1 classe	$\geq C40/45$ - 1 classe
Forma simile a soletta	- 1 classe			
Controllo di qualità speciale	-1 classe			

Determinazione della classe strutturale (2)

Si determina applicando alla classe strutturale di riferimento (S4) i correttivi indicati in tabella:

	XD1	XD2/XS1	XD3/XS2/XS3
Vita utile di 100 anni	+ 2 classi		
Classe di resistenza	$\geq C40/50$ - 1 classe	$\geq C40/50$ - 1 classe	$\geq C45/55$ - 1 classe
Forma simile a soletta	- 1 classe		
Controllo di qualità speciale	-1 classe		

Esempio - Classe strutturale

Solai:

- Classe di esposizione: XC1.

	X0	XC1	XC2/XC3	XC4
Vita utile di 100 anni	+ 2 classi			
Classe di resistenza	$\geq C30/37$ - 1 classe		$\geq C35/45$ - 1 classe	$\geq C40/45$ - 1 classe
Forma simile a soletta	- 1 classe			
Controllo di qualità speciale	-1 classe			

- Classe strutturale: $4 - 1 - 1 = S2$.

Esempio - Classe strutturale

Travi e pilastri perimetrali:

- Classe di esposizione: XC3.

	X0	XC1	XC2/XC3	XC4
Vita utile di 100 anni	+ 2 classi			
Classe di resistenza	$\geq C30/37$ - 1 classe		$\geq C35/45$ - 1 classe	$\geq C40/45$ - 1 classe
Forma simile a soletta	- 1 classe			
Controllo di qualità speciale	-1 classe			

- Classe strutturale: S4.

Ricoprimento minimo nominale (1)

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

r_{min} (ricoprimento minimo) dipende da:

- classe strutturale
- classe di esposizione

Inoltre r_{min} deve essere $\geq \phi$ (diametro barre)

r_{min} (mm)	X0	XC1	XC2/XC3	XC4
S1	10	10	10	15
S2	10	10	15	20
S3	10	10	20	25
S4	10	15	25	30
S5	15	20	30	35
S6	20	25	35	40

Ricoprimento minimo nominale (2)

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

r_{min} (ricoprimento minimo) dipende da:

- classe strutturale
- classe di esposizione

Inoltre r_{min} deve essere $\geq \phi$ (diametro barre)

r_{min} (mm)	XD1/XS1	XD2/XS2	XD3/XS3
S1	20	25	30
S2	25	30	35
S3	30	35	40
S4	35	40	45
S5	40	15	50
S6	45	50	55

Ricoprimento minimo nominale (3)

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

Δr tiene conto dei difetti di esecuzione e vale:

0 mm per elementi prefabbricati

5 mm se esiste sistema sicuro di controllo dello spessore del ricoprimento (distanziatori)

10 mm negli altri casi

Esempio - scelta del ricoprimento

Solai:

- Classe di esposizione: XC1.
- Classe strutturale: S2.

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

r_{min} (mm)	X0	XC1	XC2/XC3	XC4
S1	10	10	10	15
S2	10	10	15	20
S3	10	10	20	25
S4	10	15	25	30
S5	15	20	30	35
S6	20	25	35	40

Esempio - scelta del ricoprimento

Solai:

- Classe di esposizione: XC1.
- Classe strutturale: S2.

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

$$r_{\text{min}} = 10 \text{ mm}$$

$$r_{\text{min}} \geq \phi = 14 \text{ mm} \quad \text{se uso barre } \phi 14$$

$\Delta r = 5 \text{ mm}$ se faccio uso di distanziatori

$$r_{\text{nom}} = 14 + 5 = 19 \text{ mm}$$

Esempio - scelta del ricoprimento

Solai:

- Classe di esposizione: XC1.
- Classe strutturale: S2.

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

$$r_{\text{min}} = 10 \text{ mm}$$

$$r_{\text{min}} \geq \phi = 14 \text{ mm} \quad \text{se uso barre } \phi 14$$

$$\Delta r = 5 \text{ mm} \quad \text{se faccio uso di distanziatori}$$

$$\text{Uso } r_{\text{nom}} = 20 \text{ mm}$$

$$\text{N.B. il copriferro di calcolo è pari a } r_{\text{nom}} + \phi/2 = 20 + 7 = 27 \text{ mm}$$

Esempio - scelta del ricoprimento

Travi e pilastri perimetrali:

- Classe di esposizione: XC3.
- Classe strutturale: S4.

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

r_{min} (mm)	X0	XC1	XC2/XC3	XC4
S1	10	10	10	15
S2	10	10	15	20
S3	10	10	20	25
S4	10	15	25	30
S5	15	20	30	35
S6	20	25	35	40

Esempio - scelta del ricoprimento

Travi e pilastri perimetrali:

- Classe di esposizione: XC3.
- Classe strutturale: S4.

$$r_{\text{nom}} = r_{\text{min}} + \Delta r$$

$$r_{\text{min}} = 25 \text{ mm}$$

$$r_{\text{min}} \geq \phi = 20 \text{ mm} \quad \text{se uso barre } \phi 20$$

$$\Delta r = 5 \text{ mm} \quad \text{se faccio uso di distanziatori}$$

$$\text{Uso } r_{\text{nom}} = 25 + 5 = 30 \text{ mm}$$

$$\text{N.B. il copriferro di calcolo è } r_{\text{nom}} + \phi_{\text{staffe}} + \phi/2 = 30 + 8 + 10 = 48 \text{ mm}$$

Indicazioni delle norme UNI-EN 206 e UNI 11104-2004 sulla durabilità delle strutture in cemento armato

CLASSI DI ESPOSIZIONE XC (UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi	Max a/c	Min R_{ck} (MPa)	Cemento (kg/m ³)	Ricoprim. (mm)
XC1	Asciutto	Interni di edifici con U.R. bassa	0.60	30	300	15
XC2	Bagnato raramente asciutto	Strutture idrauliche Strutture interrato	0.60	30	300	25
XC3	Moderatamente e umido	Interni di edifici con U.R. alta Strutture esterne protette dal contatto con la pioggia	0.55	35	320	25
XC4	Ciclicamente asciutto e bagnato	Strutture esterne esposte all'acqua piovana	0.50	40	340	30

Tabella tratta da "Il nuovo calcestruzzo", M. Collepari, Edizioni Tintoretto.

CLASSI DI ESPOSIZIONE XD (UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi	Max a/c	Min R_{ck} (MPa)	Cemento (kg/m ³)	Ricoprim. (mm)
XD1	Moderatamente e umido	<ul style="list-style-type: none"> • Strutture raramente a contatto superficiale di spruzzi d'acqua 	0.55	35	320	45
XD2	Bagnato raramente asciutto	<ul style="list-style-type: none"> • Piscine • Vasche di trattamento di acque contenenti cloruro • Parti di ponte 	0.50	40	340	45
XD3	Ciclicamente asciutto e bagnato	<ul style="list-style-type: none"> • Pavimenti esterni esposti occasionalmente ad acque salate • Pavimenti e solai di parcheggi coperti 	0.45	45	360	45

CLASSI DI ESPOSIZIONE XS (UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi	Max a/c	Min R_{ck} (MPa)	Cemento (kg/m ³)	Ricoprim. (mm)
XS1	Moderatamente umido	Strutture in prossimità delle coste	0.50	40	320	45
XS2	Bagnato	Strutture permanentemente e completamente sotto acqua di mare	0.45	45	340	45
XS3	Ciclicamente asciutto e bagnato	Strutture esposte discontinuamente all'acqua marina (alta-bassa marea)	0.45	45	340	45

Tabella tratta da "Il nuovo calcestruzzo", M. Collepari, Edizioni Tintoretto.

CLASSI DI ESPOSIZIONE XF (UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Ambiente	Esempi	aria	Max a/c	Min R_{ck} (MPa)	Cemento (kg/m ³)	Ric. (mm)
XF1	Moderata saturazione con acqua, no sali disgelanti	Superfici verticali esposte alla pioggia ed al gelo	--	0.50	40	320	30
XF2	Moderata saturazione con acqua con sali disgelanti	Superfici verticali di strutture stradali esposte al gelo e spruzzi contenenti Sali disgelanti	3%	0.50	30	340	45
XF3	Elevata saturazione con acqua, no sali disgelanti	Superfici orizzontali esposte alla pioggia ed al gelo	3%	0.50	30	340	30
XF4	Elevata saturazione con acqua con sali disgelanti	Superfici orizzontali e strutture verticali stradali esposte a sali disgelanti	3%	0.45	35	360	45

CLASSI DI ESPOSIZIONE XA (UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Terreno		Max a/c	Min R_{ck} (MPa)	Cemento (kg/m ³)	Ric. (mm)
	Acidità (Bauman Gully)	Ione SO_4 (mg/kg)				
XA1	> 200	> 2000 < 3000	0.55	35	320	25
XA2	--	> 3000 < 12000	0.50	40	340	25
XA3	--	> 12000 < 24000	0.45	45	360	25

Tabella tratta da "Il nuovo calcestruzzo", M. Collepari, Edizioni Tintoretto.

CLASSI DI ESPOSIZIONE XA (UNI 11104-2004)

Classe di esp.	Acqua					Max a/c	Min R_{ck} (MPa)	Cemento (kg/m ³)	Copr. (mm)
	SO ₄ (mg/l)	pH	CO ₂ (mg/l)	NH ₄ (mg/l)	Mg (mg/l)				
XA1	> 200 < 600	< 6.5 > 5.5	> 15 < 40	> 15 < 30	> 300 < 1000	0.55	35	320	25
XA2	> 600 < 3000	< 5.5 > 4.5	> 40 < 100	> 30 < 60	> 1000 < 3000	0.50	40	340	25
XA3	> 3000 < 6000	< 4.5 > 4.0	> 100	> 60 < 100	> 3000	0.45	45	360	25

Tabella tratta da "Il nuovo calcestruzzo", M. Collepari, Edizioni Tintoretto.