

بسمه تعالی

## فناوری بتن

مدرس: سید محمد سید کلبادی  
عضو هیات علمی گروه عمران  
دانشگاه فنی و حرفه ای  
استان گلستان-دانشکده شهید چمران



وزارت علوم، تحقیقات و فناوری  
دانشگاه فنی و حرفه ای



S. Mohamad  
S.Kolbadi

Ph.D. Candidate  
At Shahid Beheshti  
University

**Email address:**

[S.SeyyedKolbadi](mailto:S.SeyyedKolbadi@Sbu.ac.ir)

[@Sbu.ac.ir](mailto:@Sbu.ac.ir)

[Mkolbadi@TVU.](mailto:Mkolbadi@TVU.ac.ir)

[ac.ir](mailto:ac.ir)

**Address:**

Shahid Rajaei st,  
Gorgan, Golestan, Iran

**Postal Code:**

4917766639

### منابع:

- ویژگی های بتن - پروفیسور ای. ام. نویل - انتشارات ندای آریانا
- فناوری بتن - آدام نویل - جی بروکس - انتشارات نگارنده دانش
- فناوری بتن - داوود مستوفی نژاد - انتشارات ارکان دانش
- افزودنی های شیمیایی بتن - محمد شکرچی زاده - انتشارات علم و ادب

### فهرست مطالب

- فصل ۱: آشنایی با مفهوم کلی بتن، مزایا و معایب
- فصل ۲: تاریخچه سیمان پرتلند و ویژگی های آن
- فصل ۳: انواع سیمان های آمیخته: پوزوان، سرباره، آهکی، باتارد و ...
- فصل ۴: انواع آزمایشات مربوط به خمیر سیمان و بتن
- فصل ۵: افزودنی های بتن و تاثیر آن ها بر مقاومت و کارایی بتن
- فصل ۶: طرح اختلاط بتن و نسبت های اجزاء بتن

تاریخ: ۹۹/۰۱/۱۷

## عنوان: فصل ۱- آشنایی با بتن

## درسنامه

## ۱-۱- مقدمه

بتن سبب مخلوطی از سیمان و فولاد است. با توجه به اینکه بتن از مقاومت فشاری مناسب و مقاومت کششی پایین برخوردار است، برای جبران ضعف مقاومت کششی آن از فولاد استفاده می‌شود.



## ۲-۱- خواص بتن

## ۱-۲-۱- مقاومت فشاری تک محوره

مهمترین خصوصیت مکانیکی بتن؛ مقاومت فشاری آن است. مقاومت فشاری بتن معمولاً نسبت به سیمان نمونه‌ای استوانه‌ای به قطر ۱۵ سانتی‌متر و ارتفاع ۳۰ سانتی‌متر دایره‌ای نمونه سنجی به ابعاد ۱۵ یا ۲۰ سانتی‌متر سنجیده می‌شود. مقاومت حاصله فشاری برای نمونه استوانه‌ای  $f_c$  و برای نمونه مکعبی  $f_{cu}$  نمایش داده شده برای نمونه‌های ۲۸ روزه می‌باشد. و در اینجا تجربی زیر را داریم:

$$\begin{cases} f_{cu}(20) = 0.9 f_{cu}(15) \\ f_c = 0.72 f_{cu}(20) \end{cases}$$

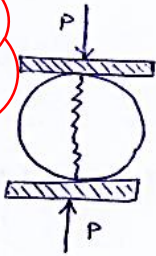
$$\begin{cases} 20 < f_c < 30 \text{ MPa} \rightarrow \text{برای بتن طراحی سازه} \\ 10 < f_c < 15 \text{ MPa} \rightarrow \text{بتن مگر - برای تراکم سطح زیر پای} \end{cases}$$



اندازه گیری مقاومت کشش بتن به دو صورت کشش خالص (مستقیم) و با ناشی از خمش خالص اندازه گیری شود. برای سنجش مقاومت کشش بتن تحت کشش خالص، از آزمایش شکاف نمونه استوانه‌ای (split cylinder) یا آرایش برزیلین، استفاده می‌شود. در این آرایش نمونه استوانه‌ای ۱۵×۳۰ سانتی‌متر به طور خوابیده برین می‌شود و نیروی فشاری P به طور عمود بر امتداد دو محله استوانه به آن وارد می‌شود. در وقت مقاومت کشش بتن را برسد، نمونه از وسط به دو نیم شکافته می‌شود.

$$f_{ct} = \frac{2P}{\pi \times D \times L}$$

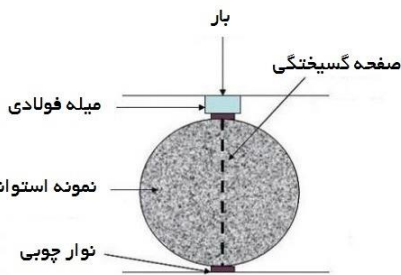
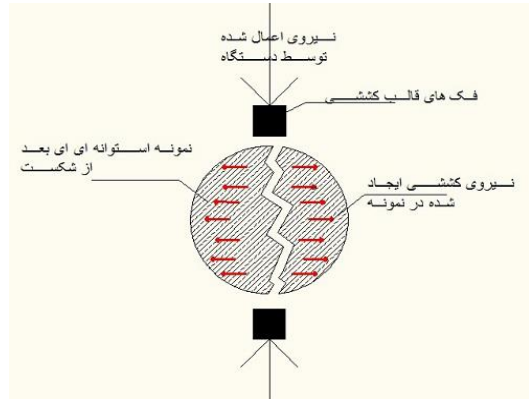
طول نمونه      قطر نمونه



رابطه تجربی بین  $f_{ct}$  و  $f'_c$  :

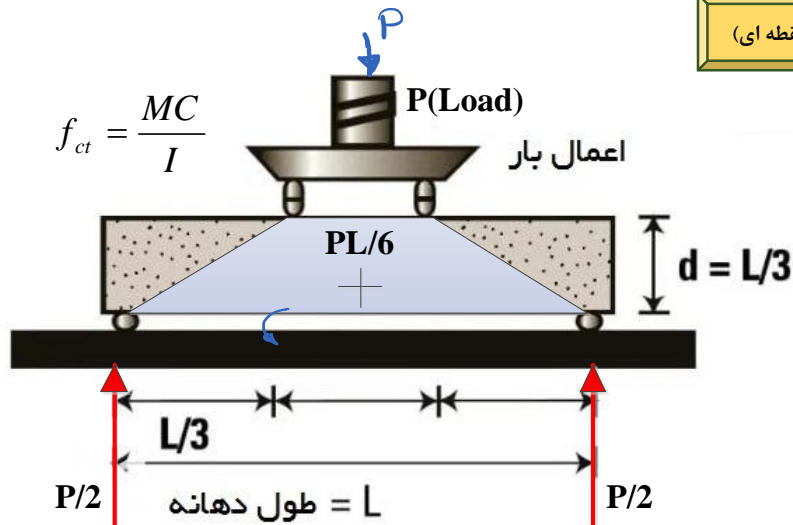
$$f_{ct} = 0.55 \sqrt{f'_c} \text{ mpa}$$

آزمایش کشش مستقیم (برزیلین)



نمونه استوانه ای ۱۵۰ در ۳۰۰ میلی متر

آزمایش خمش خالص (سه نقطه ای)



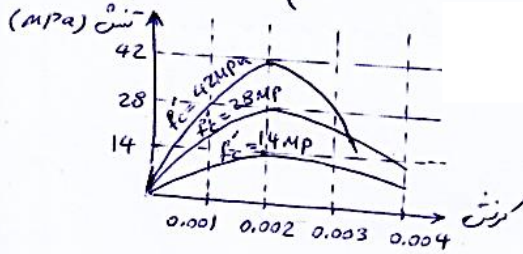
$$f_{ct} = \frac{MC}{I}$$

مقاومت کش در بتن به مدول یخه (Modulus of Rupture) معروف است که با  $f_r$  نشان داده می شود و در محاسبات عرض ترک و تغییر شکل های بتن مسلح دارای اهمیت است که از رابطه  $f_r = \frac{MC}{I}$  بدست می آید و مقادیر بزرگتری نسبت به مقاومت کشی بتن در دسترس است. رابطه تجربی زیر را داریم:

$$f_r = 0.63 \sqrt{f'_c} \text{ mpa}$$

۳-۲-۱- منحنی تنش کرنش بتن

منحنی تنش-کرنش بتن تحت فشار تک محوره در شکل شاخ داده شده است. وقت شود که بتن یک ماده ترد محسوب می شود و در جهتی ابتدای بارگذاری، مخصوصاً در بخش، از ترک ها و در آن بدینار می شود که موجب کاهش مقاومت با سرعت آن می گردد، بنابراین مدل رفتاری آن از جهتی ابتدای بارگذاری بصورت غیر خطی حاصل می شود. رفتار بتن را تا تنش حد اکثر 50 درصد مقاومت کشی آن، می توان یک رفتار خطی تقریب زد.

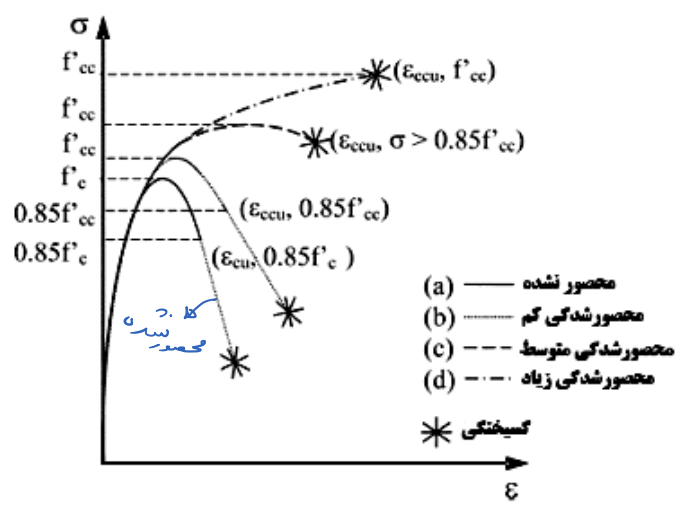


کرنش ستار تنش حد اکثر  $f'_c$  را  $\epsilon_s$  می نامند.  
 کرنش نهایی تغییر شکست کشی را  $\epsilon_{cu}$  می نامند.

$\epsilon_s \approx 0.002$   
 $\epsilon_{cu} \approx 0.003$

نکته

از دیگر عوامل مؤثر بر منحنی تنش-کرنش بتن، می توان به سرعت بارگذاری و وضعیت محصورشدگی اشاره کرد.

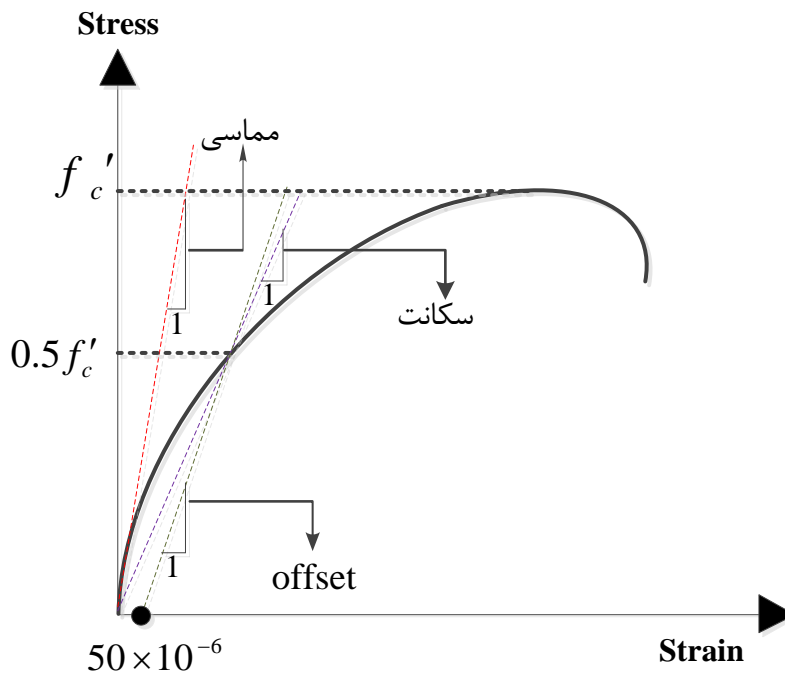


- (a) محصور نشده
- (b) محصور شدگی کم
- (c) محصور شدگی متوسط
- (d) محصور شدگی زیاد
- \* گسیختگی



سبب صحن کشش - کرنش بتن به عنوان مدول الاستیسیته بتن محسوب می‌شود که مقدار ثابت نما باشد و مستقیم نوع بتن، سن بتن، نوع بارگذاری و سرعت بارگذاری و خصوصیات اجزا بتن و درصد اضلاط و از جمله اثر نحوه تخریب مدول الاستیسیته، متفاوت خواهد بود. تعریف مدول الاستیسیته بتن را بررسی کنیم:

- ۱- مدول الاستیسیته مماسی اولیه: سبب خطی است که مماس بر منحن کشش - کرنش در مبدأ رسم باشد.
- ۲- مدول الاستیسیته سکانت: سبب خطی است که از مبدأ به نقطه‌ای مشخص با نصف  $f_c$  وصل شود.
- ۳- مدول الاستیسیته وترقی (offset): این ترفیض حالت اصلاح شده ترفیض قبله است. بارین تفاوت که بین مبدأ از نقطه‌ای مشخص با کرنش  $50 \times 10^{-6}$  باشد.



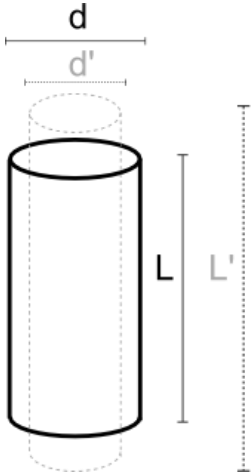
نکته

کسین نامه بتن ایران (آبا) مدول الاستیسیته بتن ( $E$ ) معمولاً با دوز خمشی  $\frac{24400}{m^3}$  را برین صورت ترفیض کنند.

$$E_c = 5000 \sqrt{f_c} \text{ mpa}$$

نسبت کرنش های جانبی به کرنش فشاری محوری به عنوان ضریب پواسون خوانده می شود.

ضریب پواسون را به ترتیب بصورت زیر در نظر گرفت:  $0.17 < \nu < 0.15$



Strain

$$\epsilon_{long} = \frac{L' - L}{L}$$

$$\epsilon_{lat} = \frac{d' - d}{d}$$

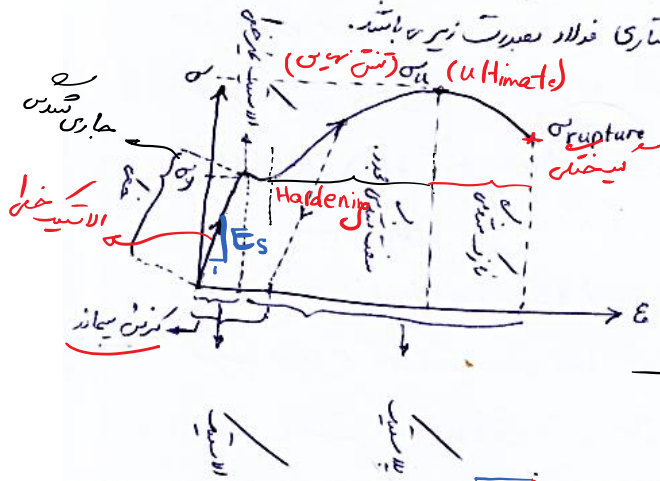
برای تمام اجسام  $0 < \nu < 0.5$

Poisson's Ratio

$$\nu = - \frac{\epsilon_{long}}{\epsilon_{lat}} = - \frac{\epsilon_r}{\epsilon_L} = - \frac{\text{کرنش جانبی}}{\text{کرنش محوری}}$$

به دلیل ضعف بتن در مقاومت کشش، معمولاً از فولاد به عنوان ماده مسلح کننده در ناحیه کشش بتن استفاده می شود. فولاد مسلح کننده در بتن مسلح کلاً بصورت میلگرد بکار برده می شود، یعنی است به صورت شبکه سیم چوبش دره نیز کار برده دارد.

میلگرد 2 فولادی غالباً بصورت گرم نورد می شود. و بر اساس آیین نامه بتن ایران از میلگرد خاص فقط به عنوان درپوش ستون ها مجاز است. مدل رفتاری فولاد بصورت زیر می باشد.



Steel  $E_s = 2.1 \times 10^5 \text{ Mpa}$   
 فولاد  $2.1 \times 10^6 \frac{\text{kg}}{\text{cm}^2}$

نکته: میلگرد در تمام مصالح ساخته شده سازه های بتنی بصورت عایق دار استفاده می شود.

