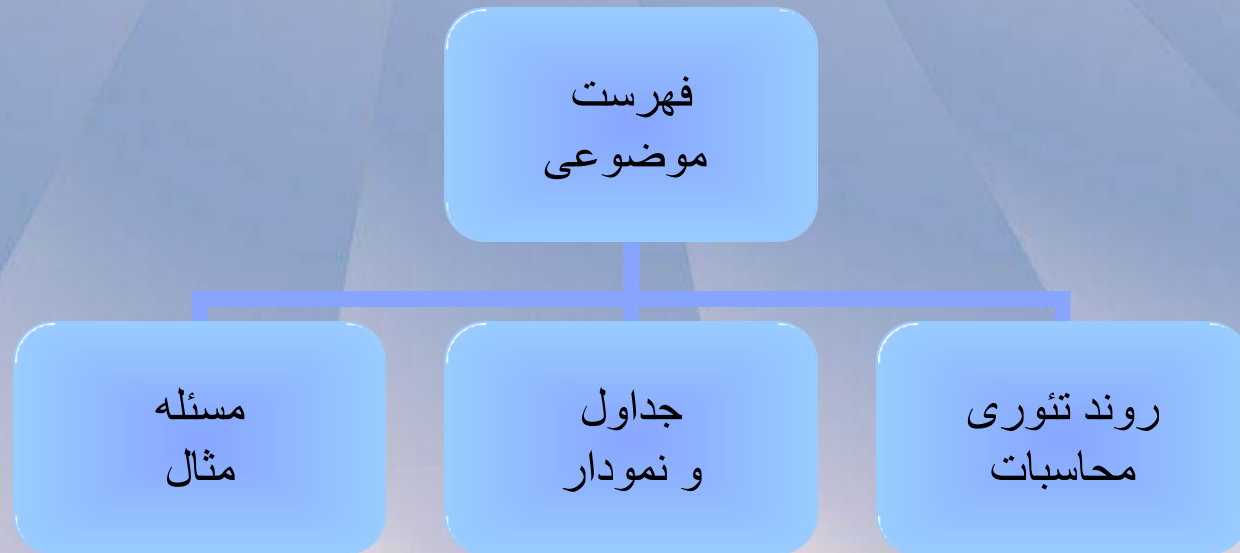


بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ

# طرح اختلاط

## Concrete Design



# Mix Design of Concrete

# طرح اختلاط بتن

برای طرح اختلاط نیاز داریم به:

۱- مقاومت مشخصه بتن  $f_c'$  (مقاومت فشاری ۲۸ روزه نمونه استوانه ای)

۲- کارایی ← اسلامپ

بتن بدون هوا: به طور طبیعی یک مقداری هوا وجود دارد.

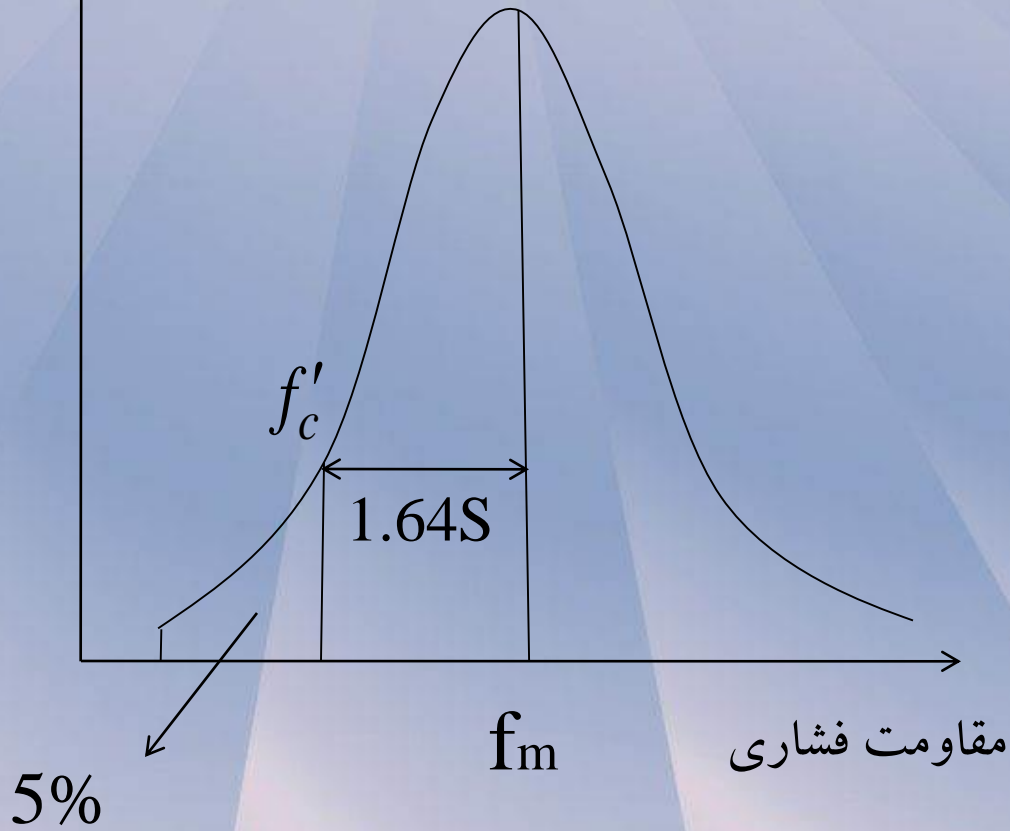
۳- مقدار هوا

بتن هوازا: به طور عمد مقداری هوا در بتن ایجاد می کنیم با استفاده از مواد حباب زا

✓ کارایی و مقدار هوا با توجه به نوع کار انتخاب می شوند.

این منحنی یعنی ۵۰٪ احتمال دارد مقاومت نمونه کمتر از  $f_m$  باشد و ۵۰٪ احتمال دارد بیشتر باشد. ✓

تعداد نمونه ها



✓ طبق آئین نامه *ACI* مقاومت متوسط طرح اختلاط را بایستی به صورتی در نظر گرفت که تنها ۵٪ نمونه ها مقاومتشان از مقدار مقاومت مشخصه بتن  $f'_c$  کمتر باشد.

$$f_m = \frac{\sum_{i=1}^n f_i}{n}$$

$$S = \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^n (f_i - f_m)^2}{n - 1}} \leftarrow \text{انحراف معیار نمونه ها}$$

$$f_m = f'_c + 1.64 S$$

$f_m$  = مقاومت متوسط در نظر گرفته شده برای طرح اختلاط بتن ✓

$S$  بر اساس تست ۳۰ نمونه متوالی بدست می آید. ✓

اگر تعداد آزمایشات کمتر از ۳۰ عدد بود، از ضریب تصحیح استفاده می کنیم. ✓

تعداد آزمایشات	۱۵	۲۰	۲۵	۳۰ >
ضریب تصحیح انحراف معیار	۱/۱۶	۱/۰۸	۱/۰۳	۱

طبق آئین نامه بتن ایران (آبا)

$$f_m = \max \begin{cases} f'_c + 1.34 S + 1.5 & MPa \\ f'_c + 2.33 S - 4 & MPa \end{cases}$$

و اگر  $S$  در دسترس نباشد.

مقاومت فشاری بتن	$<12 MPa$	16	20	25	30-35	$>40$
مقاومت فشاری متوسط	$f'_c + 6$	$f'_c + 7.5$	$f'_c + 8.5$	$f'_c + 9.5$	$f'_c + 10.5$	$f'_c + 11$

## روش های تعیین نسبت اختلاط بتن

۱- برای مقاومت های  $f'_c < 10 \text{ MPa}$  ← لازم نیست کار آزمایشگاهی انجام شود. از طرح اختلاط های آئین نامه ای استفاده شود.

۲- برای مقاومت های  $10 \text{ MPa} < f'_c < 25 \text{ MPa}$  از نسبت طرح اختلاط پیشنهادی استفاده می شود.



## مشخصات فنی و عمومی کارهای ساختمانی

مقدار شن $kg/m^3$	مقدار ماسه $kg/m^3$	مقدار سیمان $kg/m^3$	مقاومت فشاری بتن $MPa$
1050	530	150	10
970	530	200	12
930	530	250	16
880	530	300	20
830	530	350	25

در قدیم با نسبت	آب	سیمان	ماسه	شن
	۰/۵	۱	۲	۳

۳- برای مقاومت های  $f'_c > 25 \text{ MPa}$  بایستی حتماً از طرح اختلاط استفاده شود.

طرح اختلاط بتن:

۱- طرح اختلاط اولیه Initial Mix Design

۲- ساخت نمونه های آزمون Trial Mix

۳- چک و اصلاح طرح اولیه Adjustment Mix

۴- طرح اختلاط نهایی Final Mix

## ❖ دو روش برای طرح اختلاط بتن

$$U = FA + CA + W + C + AD \quad \text{۱- روش وزنی}$$

$U =$  وزن مخصوص بتن

$FA =$  Fine Aggregate ماسه

$CA =$  Course Aggregate شن

$W =$  Water آب

$C =$  Cement سیمان

$AD =$  Admixture مواد افزودنی

## ۲- روش حجمی

$$۱. m^3 = V_{FA} + V_{CA} + V_C + V_W + V_{AD} + V_a$$

✓ مزیت روش حجمی این است که می توان حجم هوا را دخالت دهیم.

$$1m^3 = \frac{FA}{G_{FA}\gamma_w} + \frac{CA}{G_{CA}\gamma_w} + \frac{C}{G_C\gamma_w} + \frac{W}{\gamma_w} + \frac{AD}{G_{AD}\gamma_w} + \frac{A}{100}$$

$$G_{FA} = \text{چگالی ظاهری ماسه}$$

$$G_{FA} = ۲/۶۴ \text{ به طور تقریبی}$$

$$G_{CA} = ۲/۶۸$$

$$G_c = ۳/۱۵$$

## ❖ شن و ماسه در طرح اختلاط بتن

فرض:

شن و ماسه نه آبی جذب می کند و نه آب به مخلوط اضافه می کند و شن و ماسه محاسبه شده در مخلوط در حالت  $SSD$  است.  
جذب آب و شن و ماسه قبلاً بایستی بدست آیند.

پیش فرض:

$$\left\{ \begin{array}{l} \omega_{SSD, FA} = \%0.7 \\ \omega_{SSD, CA} = \%0.5 \end{array} \right\}$$

مدول نرمی ( $F.M.$ )

درصد های باقیمانده بر روی الک های استاندارد تقسیم بر ۱۰۰  
دانه بندی بایستی در محدوده دانه بندی استاندارد  $ASTM C33$  باشد.

درصد تجمعی وزنی عبور کرده از هر الک ( با سوراخ های مربعی)

۱۸, ۱mm (No .16)	۲/۳۶mm (No .8)	۴/۷۵mm (No .4)	۹/۵mm ( $\frac{3}{8}$ in .)	۱۲/۵ ( $\frac{1}{2}$ in .)	۱۹/۰mm ( $\frac{3}{4}$ in .)	۲۵/۰mm (1 in.)	۳۷/۵mm ( $1\frac{1}{2}$ in .)	۵۰mm (۲ in.)	۶۳mm ( $2\frac{1}{2}$ in .)	۷۵mm (۳ in.)	۹۰mm ( $3\frac{1}{2}$ in .)	۱۰۰mm (۴ in.)	اندازه ی اسمی (الک هایبا سوراخ های مربعی)	شماره ی اندازه
...	...	...	...	...	۰-۵	...	۰-۱۵	...	۲۵-۶۰	...	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	۳۷/۵-۹۰mm ( $1\frac{1}{2}$ - $3\frac{1}{2}$ in .)	۱
...	...	...	...	...	۰-۵	...	۰-۱۵	۳۵-۷۰	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	...	...	۳۷/۵-۶۳ ( $1\frac{1}{2}$ - $2\frac{1}{2}$ in .)	۲
...	...	...	...	۰-۵	...	۰-۱۵	۳۵-۷۰	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	۲۵/۰-۵۰mm (۱-۲ in.)	۳
...	...	۰-۵	...	۱۰-۳۰	...	۳۵-۷۰	...	۹۵-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	۴/۷۵-۵۰mm (No.۴-۲in.)	۳۵۷
...	...	...	۰-۵	...	۰-۱۵	۲۰-۵۵	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	۱۹/۰-۳۷/۵mm ( $\frac{3}{4}$ - $1\frac{1}{2}$ in .)	۴
...	...	۰-۵	۱۰-۳۰	...	۳۵-۷۰	...	۹۵-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	۴/۷۵-۳۷/۵mm (No .4 - $1\frac{1}{2}$ in .)	۴۶۷
...	...	...	۰-۵	۰-۱۰	۲۰-۵۵	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	...	۱۲/۵-۲۵mm ( $\frac{1}{2}$ - 1in .)	۵
...	...	۰-۵	۰-۱۵	۱۰-۴۰	۴۰-۸۵	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	...	۹/۵-۲۵/۰mm ( $\frac{3}{4}$ - 1in .)	۵۶
...	۰-۵	۰-۱۰	...	۲۵-۶۰	...	۹۵-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	...	۴/۷۵-۲۵/۰mm (No .4 - 1in .)	۵۷
...	...	۰-۵	۰-۱۵	۲۰-۵۵	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	...	...	۹/۵-۱۹/۰mm ( $\frac{3}{8}$ - $2\frac{3}{4}$ in .)	۶
...	۰-۵	۰-۱۰	۲۰-۵۵	...	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	...	...	۴/۷۵-۱۹/۰mm (No .4 - $\frac{3}{4}$ in .)	۶۷
...	۰-۵	۰-۱۵	۴۰-۷۰	۹۰-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	...	...	...	۴/۷۵-۱۲/۵mm (No .4 - $\frac{1}{2}$ in .)	۷
۰-۵	۰-۱۰	۱۰-۳۰	۸۵-۱۰۰	۱۰۰	...	...	...	...	...	...	...	...	۲/۳۰-۹/۵mm (No .8 - $\frac{3}{8}$ in .)	۸

جدول ۲-۵: اسلامپ ها پیشنهادی برای سازه های مختلف (ACI-211-89)

اسلامپ، mm		نوع سازه
حد اقل	حد اکثر	
۲۵	۷۵	پی ها و شالوده های بتن آرمه
۲۵	۷۵	پی ها و دیوار های غیر مسلح
۲۵	۱۰۰	تیر ها و دیوار های بتن آرمه
۲۵	۱۰۰	ستون های سازه
۲۵	۷۵	رو سازی ها و دال ها
۲۵	۷۵	بتن حجیم

جدول ۳ - ۵: مقادیر تقریبی آب و هوا بر اساس اسلامپ و بزرگترین بعد دانه ها (ACI-211-89)

مقدار تقریبی آب بر حسب $\text{kg/m}^3$ بر اساس بزرگترین بعد دانه ها								اسلامپ، میلیمتر
۱۵۰	۷۵	۵۰	۳۷/۵	۲۵	۱۹	۱۲/۵	۹/۵	
بتن بدون حباب هوا								
۱۳۳	۱۳۰	۱۵۴	۱۶۶	۱۷۹	۱۹۰	۱۹۹	۲۰۷	۲۵ - ۵۰
۱۲۴	۱۴۵	۱۶۹	۱۸۱	۱۹۳	۲۰۵	۲۱۶	۲۲۸	۷۵ - ۱۰۰
—	۱۶۰	۱۷۸	۱۹۰	۲۰۲	۲۱۶	۲۲۸	۲۴۳	۱۵۰ - ۱۷۵
۰/۲	۰/۳	۰/۵	۱	۱/۵	۲	۲/۵	۳	درصد تقریبی هوای غیر عمدی در بتن بدون حباب هوا
بتن هوا دار								
۱۰۷	۱۲۲	۱۴۲	۱۵۰	۱۶۰	۱۶۸	۱۷۵	۱۸۱	۲۵ - ۵۰
۱۱۹	۱۳۳	۱۵۵	۱۶۵	۱۷۵	۱۸۴	۱۹۳	۲۰۲	۷۵ - ۱۰۰
—	۱۵۴	۱۶۶	۱۷۴	۱۸۴	۱۹۷	۲۰۵	۲۱۶	۱۵۰ - ۴۷۵
مقادیر متوسط درصد هوای پیشنهادی بر اساس شرایط محیطی								
۱/۰	۱/۵	۲/۰	۲/۵	۳/۰	۳/۵	۴/۰	۴/۵	شرایط عادی
۳/۰	۳/۵	۴/۰	۴/۵	۴/۵	۵/۰	۵/۵	۶/۰	شرایط متوسط
۴/۰	۴/۵	۵/۰	۵/۵	۶/۰	۶/۰	۷/۰	۷/۵	شرایط شدید



جدول الف ۴-۵: نسبت آب به سیمان بر اساس مقاومت فشاری بتن (ACI-211-89)

نسبت آب به سیمان		مقاومت فشاری ۲۸ روزه، مگاپاسگال
بتن بدون حباب هوا	بتن هوادار	
۰/۴۲	—	۴۰
۰/۴۷	۰/۳۹	۳۵
۰/۵۴	۰/۴۵	۳۰
۰/۶۱	۰/۵۲	۲۵
۰/۶۹	۰/۶۰	۲۰
۰/۷۹	۰/۷۰	۱۵

جدول ب - ۵ - ۴: حد اکثر نسبت مجاز آب به سیمان در شرایط محیطی نامناسب (ACI-211-89)

نوع سازه	سازه هایی که به طور پیوسته یا متناوب مرطوبند تحت اثر سیکل های یخ زدن و آب شدن قرار دارند	سازه ها در معرض آب دریا و یا سولفات ها
مقاطع ظریف (نرده ها، جان پناه ها، تیرچه ها و کار های تزئینی) و مقاطعی با پوشش کمتر از ۵ میلیمتر روی آرماتور ها سایر سازه ها	۰/۴۵	۰/۴۰
	۰/۵۰	۰/۴۵

جدول ۵ - ۵: حجم دانه های درشت در واحد حجم بتن (ACI-211-89)

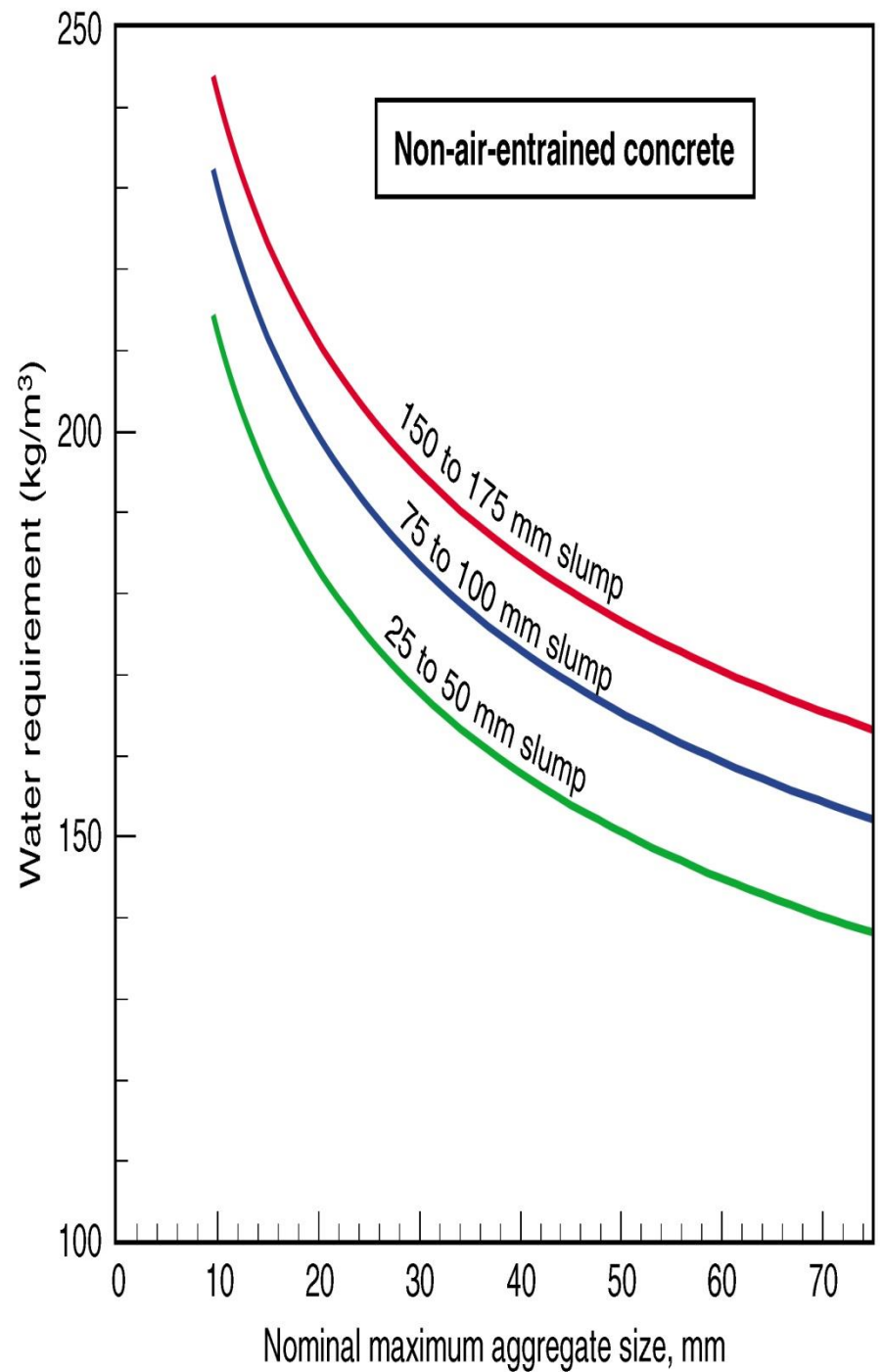
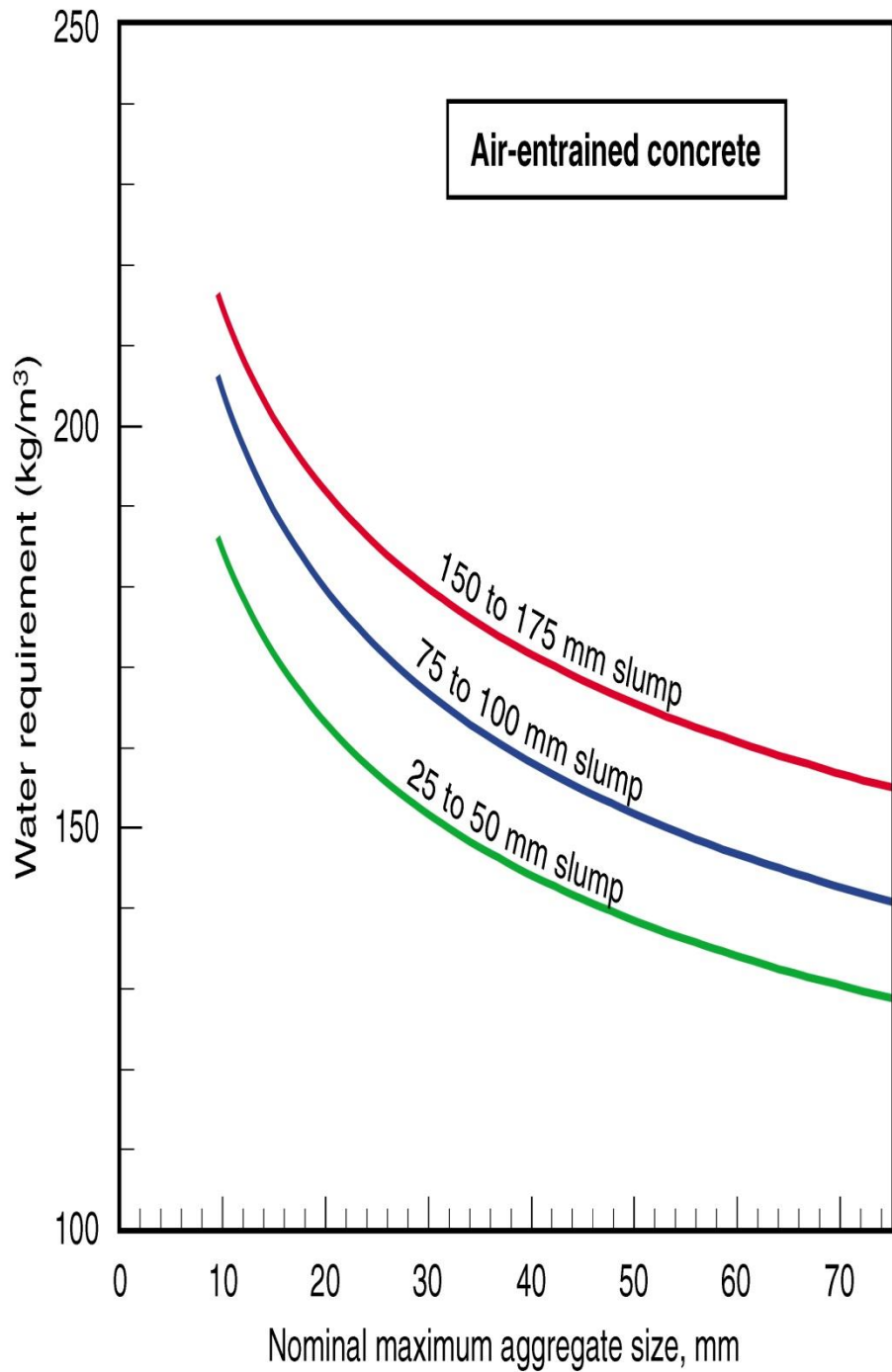
حجم دانه های خشک میله خورده در واحد حجم بتن بر اساس مقادیر مختلف مدول نرمی سیمان				بزرگترین اندازه ی اسمی دانه ها، میلیمتر
۳/۰۰	۲/۸۰	۲/۶۰	۲/۴۰	
۰/۴۴	۰/۴۶	۰/۴۸	۰/۵۰	۹/۵
۰/۵۳	۰/۵۵	۰/۵۷	۰/۵۹	۱۲/۵
۰/۶۰	۰/۶۲	۰/۶۴	۰/۶۶	۱۹
۰/۶۵	۰/۶۷	۰/۶۹	۰/۷۱	۲۵
۰/۶۹	۰/۷۱	۰/۷۳	۰/۷۵	۳۷/۵
۰/۷۲	۰/۷۴	۰/۷۶	۰/۷۸	۵۰
۰/۷۶	۰/۷۸	۰/۸۰	۰/۸۲	۷۵
۰/۸۱	۰/۸۳	۰/۸۵	۰/۸۷	۱۵۰

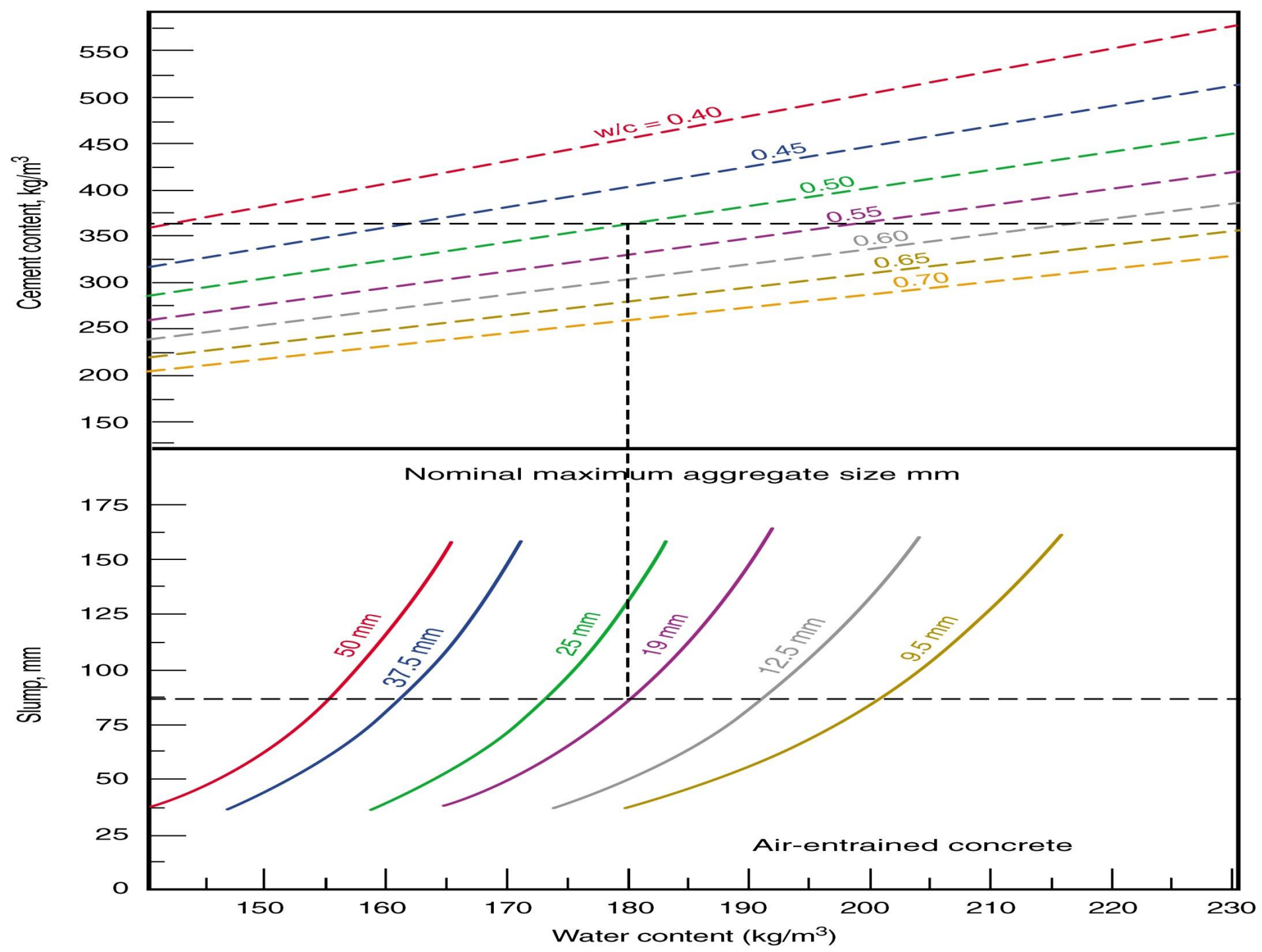
جدول ۶ - ۵: تخمین مقدماتی برای وزن واحد حجم بتن تازه (ACI-211-89)

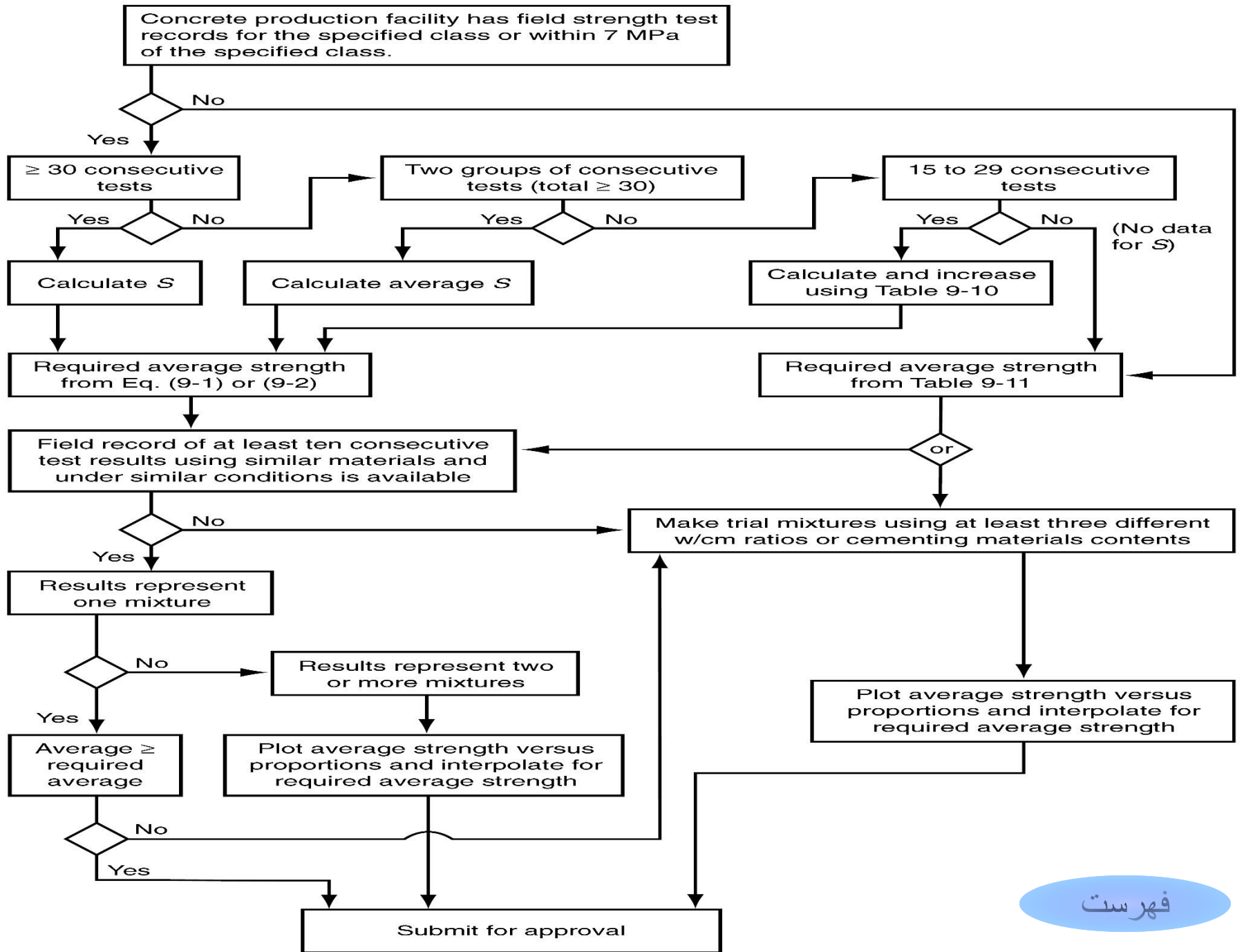
تخمین مقدماتی برای وزن واحد حجم بتن، 3 kg/m		بزرگ ترین اندازه ی اسمی دهنه ها، میلیمتر
بتن هوادار	بتن بدون حباب هوا	
۲۲۰۰	۲۲۸۰	۹/۵
۲۲۳۰	۲۳۱۰	۱۲/۵
۲۲۷۵	۲۳۴۵	۱۹
۲۲۹۰	۲۳۸۰	۲۵
۲۳۵۰	۲۴۱۰	۳۷/۵
۲۳۴۵	۲۴۴۵	۵۰
۲۴۰۵	۲۴۹۰	۷۵
۲۴۳۵	۲۵۳۰	۱۵۰

جدول ۷ - ۵: مخلوط های بتنی برای کارهای کوچک (پیشنهادی ACI-211)

اوزان تقریبی اجزا جامد، kg/m <sup>3</sup>					طرح مخلوط	بزرگترین بعد دانه ها (mm)
شن		ماسه		سیمان		
دانه های سرباره ای	دانه های شنی با سنگ شکسته	بتن بدون هوا	بتن هوادار			
۷۵۰	۸۶۰	۸۲۰	۷۷۰	۴۰۰	A	۱۲/۵
۷۸۰	۹۰۰	۷۸۰	۷۴۰	۴۰۰	B	
۸۲۰	۹۳۰	۷۵۰	۷۰۰	۴۰۰	C	
۸۶۰	۹۹۰	۷۸۰	۷۲۰	۳۷۰	A	۲۰
۹۰۰	۱۰۲۰	۷۵۰	۶۹۰	۳۷۰	B	
۹۳۰	۱۰۶۰	۷۲۰	۶۶۰	۳۷۰	C	
۹۸۰	۱۱۲۰	۷۲۰	۶۶۰	۳۵۰	A	۲۵
۱۰۱۰	۱۱۵۰	۶۹۰	۶۲۰	۳۵۰	B	
۱۰۴۰	۱۱۸۰	۶۶۰	۵۹۰	۳۵۰	C	
۱۰۴۰	۱۲۰۰	۷۲۰	۶۶۰	۳۲۰	A	۴۰
۱۰۷۰	۱۲۳۰	۶۹۰	۶۲۰	۳۲۰	B	
۱۱۰۰	۱۵۶۰	۶۶۰	۵۹۰	۳۲۰	C	
۱۱۰۰	۱۲۶۰	۷۲۰	۶۴۰	۳۰۰	A	۵۰
۱۱۴۰	۱۳۰۰	۶۹۰	۶۱۰	۳۰۰	B	
۱۱۵۰	۱۳۳۰	۶۶۰	۵۸۰	۳۰۰	C	







فهرست

Fig. 9-7. Flowchart for selection and documentation of concrete proportions.

## مثال:

مطلوبست طرح اختلاط بتن یک پی پل با مشخصات زیر:

\* مقاومت 28 روزه ی نمونه استوانه ای  $f'_c = 21 \text{ MPa}$

\* پی در معرض یخ زدن و ذوب شدن متوالی است.

\* اسلامپ بتن  $5 \text{ cm}$

\* حداکثر سائز دانه ها  $37.5 \text{ mm}$

\* رطوبت شن و ماسه (در حالت طبیعی) به ترتیب  $1.5\%$  و  $5\%$

\* مدول نرمی ماسه : 3

\* انحراف معیار نمونه های آزمایشی  $3 \text{ MPa}$

$$\text{اسلامپ} = 5\text{cm}$$

گام ۱: تعیین اسلامپ (با استفاده از جدول)

$$MSA = 37.5\text{ mm}$$

گام ۲: تعیین ماکزیمم ساینز دانه ها

با استفاده از مقادیر حداقل و حداکثر ساینز دانه ها:

$$W = 150\text{ lit/m}^3 \text{ گام ۳: تعیین آب اختلاط و درصد هوا}$$

$$A = 5.5\%$$

$$\frac{W}{C} = 0.5$$

گام ۴: تعیین نسبت آب به سیمان  $\left(\frac{W}{C}\right)$

$$f_m = \max \begin{cases} f'_c + 1.34 S + 1.5 = 21 + 1.34 \times 3 + 1.5 = 26.5 \text{ MPa} \\ f'_c + 2.33 S - 4 = 21 + 2.33 \times 3 - 4 = 24 \text{ MPa} \end{cases}$$

$$\rightarrow f_m = 26.5 \text{ MPa}$$



$$\frac{W}{C} = 0.5 \rightarrow C = \frac{W}{0.5} = \frac{150}{0.5} = 300 \text{ kg} / \text{m}^3$$

گام ۵: تعیین مقدار سیمان

گام ۶: مقدار دانه درشت با توجه به مقدار حداکثر سائز دانه و مدول نرمی

$$\text{وزن شن (دانه درشت)} = 0.69 \times 1600 = 1104 \text{ Kg} / \text{m}^3$$

$$\text{وزن حجمی شن} = 1600 \text{ kg} / \text{m}^3$$

گام ۷: تعیین مقدار ماسه

با استفاده از جدول

روش وزنی: در این روش نیاز به وزن مخصوص بتن داریم

با استفاده از فرمول

با استفاده از جدول  $\longrightarrow$   $U = 2350 \text{ kg / m}^3$

$$U = G_a \times 10(100 - A) + C \left( 1 - \frac{G_a}{G_c} \right) - W(G_a - 1)$$

وزن مخصوص بتن تازه

$G_a$  = چگالی متوسط شن و ماسه  
 $G_c$  = چگالی سیمان

$$G_a = \frac{G_{CA} + G_{FA}}{2} = \frac{2.64 + 2.68}{2} = 2.66$$

$$\Rightarrow U = 10 \times 2.66(100 - 5.5) + 300 \left( 1 - \frac{2.66}{3.15} \right) - 150(2.66 - 1) = 2311 \text{ Kg / m}^3$$

$$FA = U - (CA + W + C) = 2311 - (1104 + 300 + 150) = 757 \text{ kg} / \text{m}^3$$



وزن ماسه

روش حجمی:

$$FA = 10 G_{FA} (100 - A) - G_{FA} \left( \frac{CA}{G_{CA}} + \frac{C}{G_C} + W \right)$$

$$FA = 10 \times 2.64 (100 - 5.5) - 2.64 \left( \frac{1104}{2.68} + \frac{300}{3.15} + 150 \right) = 760 \text{ kg} / \text{m}^3$$

روش وزنی	روش حجمی	
۱۵۰	۱۵۰	آب
۳۰۰	۳۰۰	سیمان
۱۱۰۴	۱۱۰۴	شن
۷۵۷	۷۶۰	ماسه

گام ۸: تصحیح به جهت رطوبت دانه ها

روش وزنی:

وزن شن در حالت تر:

$$1121 \text{ kg/m}^3 = 1104 \times 1/015 = \text{دانه درشت (شن با رطوبت طبیعی ۱/۵\%)}$$

وزن ماسه در حالت تر:

$$795 \text{ kg/m}^3 = 757 \times 1/05 = \text{دانه ریز (ماسه با رطوبت طبیعی ۰/۵\%)}$$

$$1/5 - 0/5 = 1\% \text{ آب اضافی برای شن}$$

$$5 - 0/7 = 4/3\% \text{ آب اضافی برای ماسه}$$

$$W = 150 - 1104 \times 0/01 - 757 \times 0/043 = 106/4 \text{ kg/m}^3$$

## روش حجمی:

وزن شن در حالت تر:

$$\text{دانه درشت (شن با رطوبت طبیعی ۱/۵٪)} = ۱۱۰۴ \times ۱/۰۱۵ = ۱۱۲۱ \text{ kg/m}^3$$

وزن ماسه در حالت تر:

$$\text{دانه ریز (ماسه با رطوبت طبیعی ۰/۵٪)} = ۷۶۰ \times ۱/۰۰۵ = ۷۹۸ \text{ kg/m}^3$$

$$W = ۱۵۰ - ۱۱۰۴ \times ۰/۰۱ - ۷۶۰ \times ۰/۰۴۳ = ۱۰۶/۲ \text{ kg/m}^3$$

روش حجمی	روش وزنی	
۱۰۶/۲	۱۰۶/۴	آب
۳۰۰	۳۰۰	سیمان
۱۱۲۱	۱۱۲۱	شن تر
۷۹۸	۷۹۵	ماسه تر

✓ اصلاح طرح اختلاط با ساخت یک نمونه آزمایشی با حجم  $0.02 m^3$

روش وزنی:

$$\text{آب } 106/4 \times 0.02 = 2/13 \text{ kg}$$

$$\text{سیمان } 300 \times 0.02 = 6 \text{ kg}$$

$$\text{شن با } 1/5\% \text{ رطوبت } 1121 \times 0.02 = 22/42 \text{ kg}$$

$$\text{ماسه با } 5\% \text{ رطوبت } 795 \times 0.02 = 15/9 \text{ kg}$$

✓ فرض می کنیم اگر تمام  $2/13$  کیلوگرم آب در طرح اختلاط ریخته شود.

$$6/2\% = \text{درصد هوا}$$

$$4 \text{ cm} = \text{اسلامپ}$$

$$U = 2345 \text{ kg/m}^3 \text{ وزن مخصوص}$$

## تذکر:

- ۱- در مورد اسلامپ های کمتر از 5cm برای هر 1 cm اسلامپ بایستی 2.5 تا 3 لیتر آب استفاده کرد.
  - ۲- در مورد اسلامپ های 5cm تا 10 cm برای هر 1 cm اسلامپ بایستی 1.5 تا 2.5 لیتر آب استفاده کرد.
  - ۳- در مورد اسلامپ های بیشتر از 10 cm برای هر 1 cm اسلامپ بایستی 1 تا 1.5 لیتر آب استفاده کرد.
- ✓ برای هر ۱٪ هوای اضافی، بایستی 3 kg/m آب اضافه کرد.



آب موجود در نمونه

$$\text{آب اضافی ناشی از شن} = \frac{22.42}{1.015} (0.015 - 0.005)$$

$$\text{آب اضافی ناشی از ماسه} = \frac{15.9}{1.05} (0.05 - 0.007)$$

$$2.13 + \frac{22.42}{1.015} (0.015 - 0.005) + \frac{15.9}{1.05} (0.05 - 0.007) = 3 \text{ kg}$$

$$\text{وزن نمونه} = 2.13 + 22.42 + 15.9 + 6 = 46.45 \text{ kg}$$

$$\text{حجم نمونه} = \frac{46.45}{2345} = 0.0198 \text{ m}^3$$

$$W = \frac{3}{0.0198} = 151.45 \text{ kg} / \text{m}^3$$

$$\text{تفاوت اسلامپ} = (5-4)$$

$$\text{تفاوت درصد هوا} = (6.2-5.5)$$

$$\text{اصلاح شده } W = 151.45 + (5-4) \times 2.5 + (6.2-5.5) \times 3 = 156.05$$

$$\frac{W}{C} = 0.5 \rightarrow C = \frac{W}{0.5} = \frac{156.05}{0.5} = 312.1 \text{ kg} / \text{m}^3$$

$$CA_w = \frac{22.42}{0.0198} = 1132.3 \text{ kg} / \text{m}^3 \quad \text{شن تر}$$

$$CA_d = \frac{1132.3}{1.015} = 1115.6 \text{ kg / m}^3$$

شن خشک

$$CA_{SSD} = 1115.6 \times (1 + 0.005) = 1121.2 \text{ kg / m}^3$$

شن اشباع با سطح خشک

تصحیح وزن مخصوص بتن :

$$U = \frac{U}{1 - \Delta A} = \frac{2345}{1 - \left( \frac{6.2 - 5.5}{100} \right)} = 2361.5 \text{ kg / m}^3$$

$$FA_{SSD} = U - (CA_{SSD} + C + W) = 2361.5 - (1121.2 + 312.1 + 156.05) = 772.2 \text{ kg / m}^3$$

$$FA_w = \frac{772.2}{1.007} \times 1.05 = 805.2 \text{ kg / m}^3$$

تصحیح آب :

$$W = 156.05 - [1115.6(0.015 - 0.005) + 768.8 \times (0.05 - 0.007)] = 111.9 \text{ kg} / \text{m}^3$$

روش وزنی	
111.9	آب
312.1	سیمان
1132.3	شن تر
805.2	ماسه تر



2361.5

برابر با وزن مخصوص بتن اصلاح شده

## روش حجمی:

۲۰ لیتر نمونه بتنی ساخته می شود.

$$106.2 \times 0.02 = 2.12 \text{ kg} \quad \text{آب}$$

$$300 \times 0.02 = 6 \text{ kg} \quad \text{سیمان}$$

$$1121 \times 0.02 = 22.42 \text{ kg} \quad \text{شن تر}$$

$$798 \times 0.02 = 15.96 \text{ kg} \quad \text{ماسه تر}$$

فرض می کنیم همان شرایط حاصل شود.

$$U = 2345 \text{ kg/m}^3 \text{ وزن مخصوص}$$

$$6.2\% = \text{هوا} \quad 4 \text{ cm} = \text{اسلامپ}$$

$$\text{وزن نمونه} = 2.12 + 6 + 22.42 + 15.96 = 46.5 \text{ kg}$$

$$3 \text{ kg} = \text{آب موجود در نمونه}$$

$$\text{حجم نمونه} = \frac{46/5}{2345} = 0/0198 \text{ m}^3$$

$$\text{مقدار آب در ۱ مترمکعب} \quad W = \frac{3}{0/0198} = 151/45 \text{ Kg / m}^3$$

اصلاح به علت اختلاف اسلامپ و هوا  $W = 151.45 + (5-4) \times 2.5 + (6.2-5.5) \times 3 = 156.05 \text{ kg/m}^3$

$$\frac{W}{C} = 0.5 \rightarrow C = \frac{156.05}{0.5} = 312.1 \text{ kg / m}^3$$

$$CA_w = \frac{22.42}{0.0198} = 1132.3 \text{ kg / m}^3$$

$$CA_d = \frac{1132.3}{1.015} = 1115.6 \text{ kg / m}^3$$

$$FA_d = 10G_{FA}(100 - A) - G_{FA} \left( \frac{CA}{G_{CA}} + \frac{C}{G_c} + W \right)$$

$$FA_d = 10 \times 2.64(100 - 5.5) - 2.64 \left( \frac{1115.6}{2.68} + \frac{312.1}{3.15} + 156.05 \right) = 722.31 \text{ kg / m}^3$$

$$FA_w = 722.31 \times 1.05 = 758.4 \text{ kg / m}^3$$

آب اصلاح شده به واسطه رطوبت طبیعی شن و ماسه:

$$W = 156.05 - [1115.6 \times (0.015 - 0.005) + 722.31 \times (0.05 - 0.007)] = 113.8 \text{ kg / m}^3$$



روش حجمی	
113.8	آب
312.1	سیمان
1132.3	شن تر
758.4	ماسه تر

امتحان مسئله:

$$\frac{156.05}{1000} = 0.156 m^3 \quad \text{حجم آب}$$

$$\frac{312.1}{3.15 \times 1000} = 0.099 m^3 \quad \text{حجم سیمان}$$


$$\frac{1132.3}{1.015 \times 2.68 \times 1000} = 0.416 m^3 \quad \text{حجم شن خشک}$$


$$\frac{758.4}{1.05 \times 2.64 \times 1000} = 0.274 m^3 \quad \text{حجم ماسه خشک}$$

$$0.055 m^3 \quad \text{هوا}$$





$$1 m^3$$


نفوذ آب و پدیده یخ زدگی 


بتن ریزی در هوای سرد 


آزمایش اسلامپ 


گرفتن نمونه استوانه ای 


کنترل کیفی برای بتن در حال اجرا 



پرداخت سطح بتن 

مزیت استفاده درزها برای بتن 


بریدن بتن 

پمپ کردن بتن 


ویبره بتن 


بتن وکیوم شده (1 & 2)  


❖ تولید سیمان 


❖ ذخیره سیمان 

❖ حمل سیمان 


❖ جمع آوری دانه ها 

❖ سرند کردن دانه ها 



❖ دپوی سنگدانه ها 


❖ شکل ظاهری دانه ها 

❖ اندازه بزرگترین دانه ها (1 & 2)  

❖ رطوبت سطح دانه ها 

❖ جذب آب دانه ها با توجه به ابعاد 

❖ مخلوط کردن بتن (1 & 2)  

❖ حمل بتن آماده 

بانتسکر از توجه شما