

# بِسْمِ اللّٰهِ الرَّحْمٰنِ الرَّحِيْمِ

- قبل از نصب برنامه آموزشی، لطفاً برنامه های SAP ، ETABS ، SAFE را نصب نمایید.
- سه پروژه ممکن در کتاب پس از نصب سی دی در محل ذایو C با نام های Example-1 و Example-2 قرار می گیرند.
- جهت استفاده از گزینه Calculation Booklet (تیپ دفترچه مهاسبات) می بایست برنامه Adobe Reader نصب گردد.
- در صورت وجود مشکل می توانید سوال فود را به پست الکترونیکی [Farshad\\_nojoumi@yahoo.com](mailto:Farshad_nojoumi@yahoo.com) انتقال دهید.
- جهت نتیجه گیری بهتر توصیه می شود کتاب تحلیل و طراحی سوله با نرم افزار های SAP و ETABS را همزمان مورد استفاده قرار دهید.

ویرایش اول: هفدهم بهمن هشتاد و نه

بِسْمِ اللّٰهِ الرَّحْمٰنِ الرَّحِيمِ

مجموعه اطلاعات تحلیل و طراحی  
ساختمان بتني □ فلزی □ سوله □

نوع سیستم سازه: .....  
تعداد طبقات: .....  
نوع سیستم سقف: .....

روش تحلیل : دینامیکی □ استاتیکی □  
نام مالک: .....  
پلاک ثبتی: .....  
متراژ کل: ..... مترمربع  
شهرداری: منطقه .....  
شماره کامپیووتری: .....  
مهندس معماری: .....  
مهندس محاسب: .....  
تاریخ طراحی: .....

# فهرست مطالب

عنوان	صفحه
• فصل اول معرفی مشخصات ساختمان	
۱-۱.معرفی مشخصات.	۳
۱-۲.معرفی مقررات ملی ساختمان	۵
۱-۳.معرفی خواص مصالح.	۶
۱-۴.جزئیات مربوط به بارگذاری سازه .	۷
۱-۵.فرض اولیه سازه‌ای	۱۵
۱-۶.تعیین نوع بارهای وارد بر ساختمان.	۱۶
۱-۷.محاسبه بار زلزله	۱۷
۱-۸.کنترل واژگونی.	۱۸
۱-۹.محاسبه نیروی باد	۱۹
۱-۱۰.معرفی ترکیبات بار مقررات ملی ساختمان	...
۱-۱۱.نتایج آنالیز.	...

فصل اول

# معرفی مشخصات ساختمان

## ۱-۱ معرفی مشخصات مورد استفاده در پروژه:

نوع ساختمان بتنی  $\square$  فلزی  $\square$  تعداد طبقات ..... می باشد که محل احداث آن شهر ..... در نظر گرفته شده مشخصات ساختمان به شرح ذیل می باشد.

$\square$  طبق بند ۲-۳-۶ استاندارد ۲۸۰۰، وزن خرپشته بیشتر از ۲۵٪ بام است و به عنوان طبقه منظور می گردد.

$\square$  طبق بند ۲-۳-۶ استاندارد ۲۸۰۰، وزن خرپشته کمتر از ۲۵٪ بام است و به عنوان طبقه منظور نمی گردد.

در قسمت اتصال ستون به پی حدود  $40\text{ cm}$  کف سازی در نظر گرفته شده که این اندازه به طول ستون اضافه شده است.

طبق گزارش آزمایشگاه مکانیک خاک نوع ..... تعیین شده و مقاومت مجاز آن

$$K_s = \text{Kg/cm}^2 \quad \text{و} \quad q_{all} = \text{Kg/cm}^2$$

سیستم مقاوم در برابر نیروهای جانبی برای این ساختمان مطابق مقررات ملی ساختمان از نوع سیستم ..... در جهت X و در جهت Y از نوع سیستم ..... می باشد.

سقف از نوع تیرچه بلوک ..... به ارتفاع  $30\text{cm}$  بوده و دیوارها از جنس بلوک سفالی مجوف با وزن

حداکثر  $850\text{kg/m}^2$  می باشد.

طبقات	کاربری	ارتفاع (m)	تراز نسبی کف	مساحت ( $\text{m}^2$ )
طبقه اول	پارکینگ			
طبقه دوم	مسکونی			
طبقه سوم	مسکونی			
طبقه چهارم	مسکونی			
طبقه پنجم	مسکونی			
طبقه ششم	مسکونی			
طبقه هفتم	مسکونی			
طبقه هشتم	مسکونی			
جمع				

## ۱-۲ مقررات ملی ساختمان مورد استفاده:

□ مقررات ملی ساختمان مبحث ششم، بارهای وارد بر ساختمان.

□ مقررات ملی ساختمان مبحث نهم، طرح و اجرای ساختمان‌های بتن آرمه.

□ مقررات ملی ساختمان مبحث دهم طرح و اجرای ساختمان‌های فولادی.

□ مقررات ملی ساختمان مبحث هفتم پی و پی سازی.

□ آیین نامه طراحی ساختمان‌ها در برابر زلزله، استاندارد ۸۴-۲۸۰۰

## برنامه‌های رایانه‌ای مورد استفاده:

□ برنامه تحلیل و طراحی سازه ETABS Ver.....

□ برنامه تحلیل و طراحی شالوده SAFE Ver.....

### ۱-۳ معرفی خواص مصالح:

- بتن مصرفی تیر، ستون سقف پی □ از نوع (C 20) با مشخصات ذیل می‌باشد.

۲۴۵ Kg/m <sup>3</sup>	جرم واحد حجم
۲۴۰۰ Kg/m <sup>3</sup>	وزن واحد حجم
۲۳۸۷۵۲ Kg/cm <sup>2</sup>	مدول الاستیسیته
۰,۲	ضریب پواسون
۱×۱۰-۵ O/c	ضریب حرارتی
۱۰۴۱۷۰	مدول برشی
۲۰۰ Kg/cm <sup>2</sup>	مقاومت فشاری

- بتن مصرفی، ستون سقف پی □ از نوع (C 25) با مشخصات ذیل می‌باشد.

۲۵۰ Kg/m <sup>3</sup>	جرم واحد حجم
۲۵۰۰ Kg/m <sup>3</sup>	وزن واحد حجم
۲۵۰۰۰ Kg/cm <sup>2</sup>	مدول الاستیسیته
۰,۲	ضریب پواسون
۱×۱۰-۵ O/c	ضریب حرارتی
۱۰۴۱۷۰	مدول برشی
۲۵۰ Kg/cm <sup>2</sup>	مقاومت فشاری

- میلگرد مصرفی، از نوع (A II) □ با مشخصات ذیل می‌باشد.

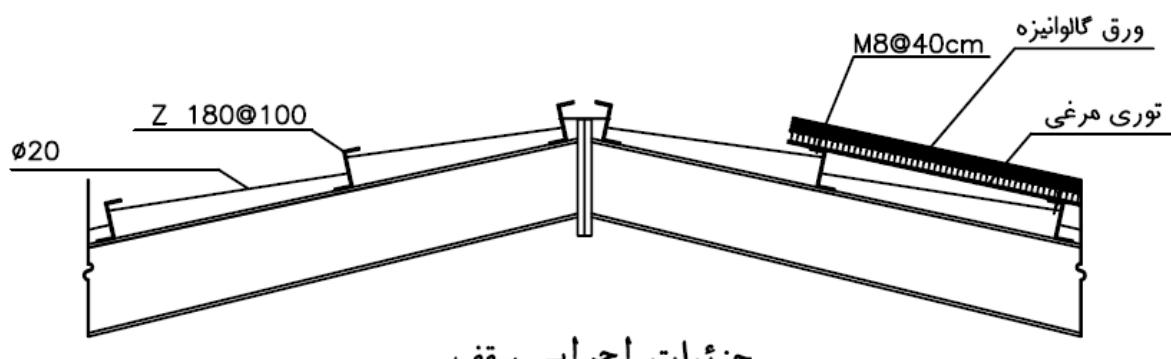
۳۰۰۰ Kg/cm <sup>2</sup>	حداقل مقاومت مشخصه میلگردها
-------------------------	-----------------------------

- میلگرد مصرفی، از نوع (A III) □ با مشخصات ذیل می‌باشد.

۴۰۰۰ Kg/cm <sup>2</sup>	حداقل مقاومت مشخصه میلگردها
-------------------------	-----------------------------

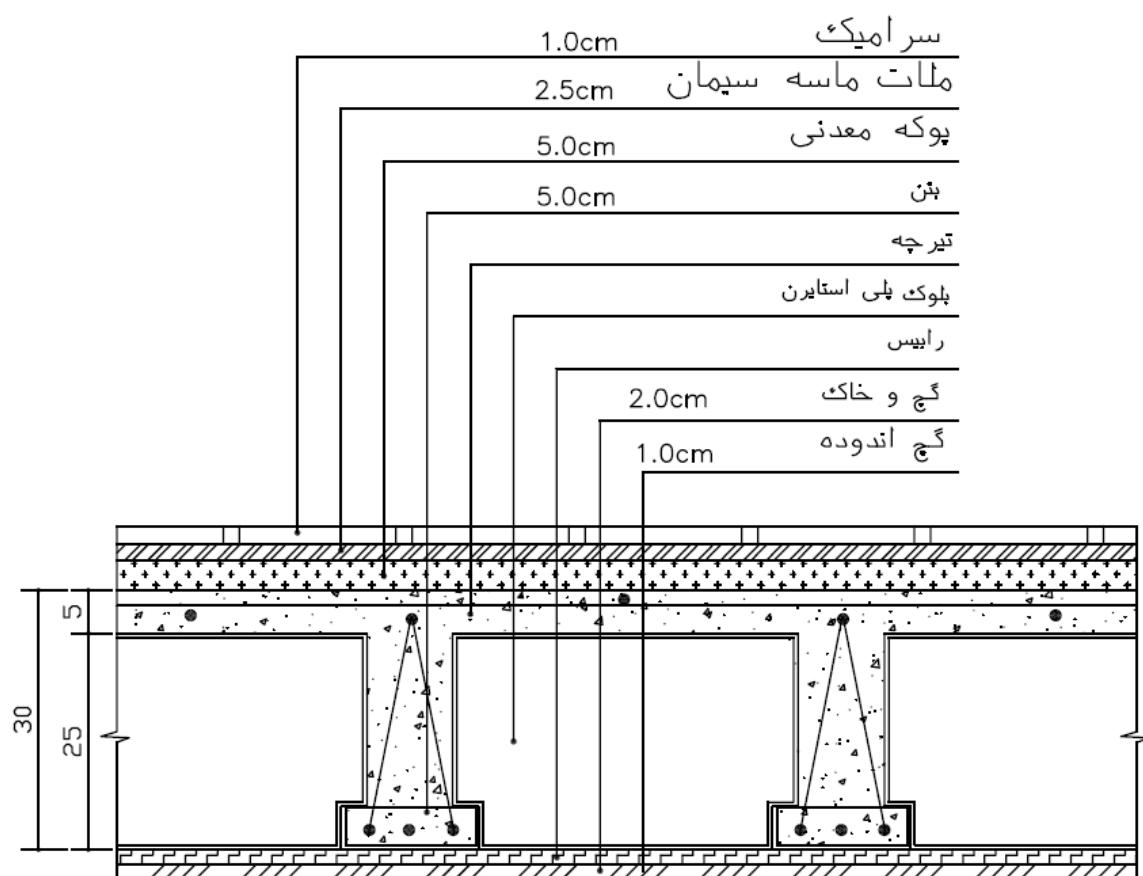
# دتاپل‌های بارگذاری

□ سقف سوله:



ورق گالوانیزه	D1=	6 Kg
عایق حرارتی و توری مرغی	D2=	8 Kg
پروفیلهای Z (پرلین ها)	D2=	10 Kg
مهار بندها و اتصالات	D2=	25 Kg
TOTAL = 49 Kg		
Use = 50 Kg		

## □ سقف تیرچه بلوک پلی استایرن طبقات با ارتفاع 30cm



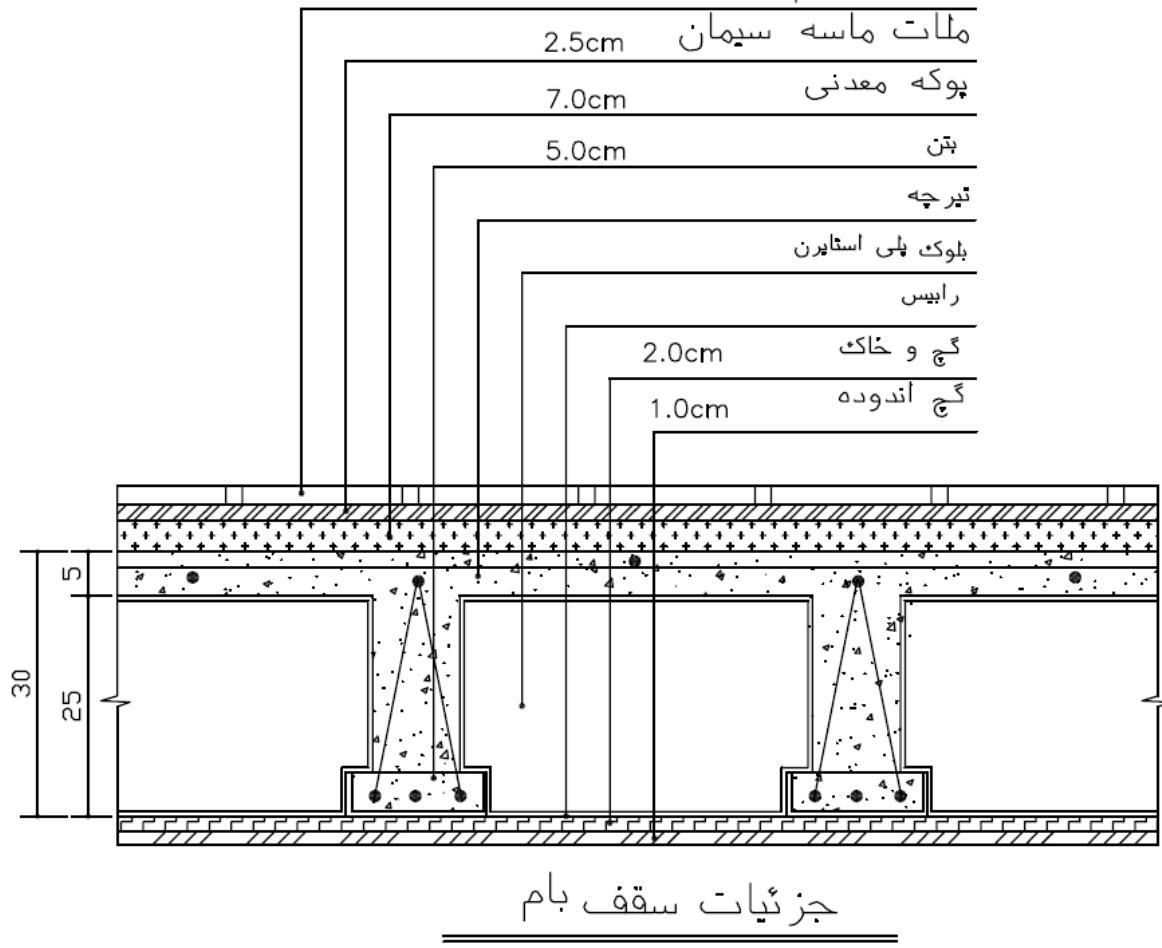
### جزئیات سقف طبقات

سرامیک	$D1=0.01 \times 2100 = 21 \text{ Kg}$
ملات ماسه سیمان	$D2=0.025 \times 2100 = 52.5 \text{ kg}$
پوکه معدنی	$D3=0.05 \times 1300 = 65 \text{ Kg}$
بتن	$D4=1 \times 1 \times 0.05 \times 2500 = 125 \text{ Kg}$
تیرچه	$D5=2 \times 0.1 \times 0.25 \times 2500 = 125 \text{ Kg}$
بلوک پلی استایرن	$D6=8 \text{ Kg}$
گچ و خاک	$D7=0.015 \times 1600 = 24 \text{ Kg}$
اندود گچ	$D8=0.01 \times 1300 = 13 \text{ Kg}$
جمع	$TOTAL=433.5 \text{ Kg}$

جدا کننده =  $110 \text{ Kg/m}^2$

Use =  $550 \text{ Kg/m}^2$

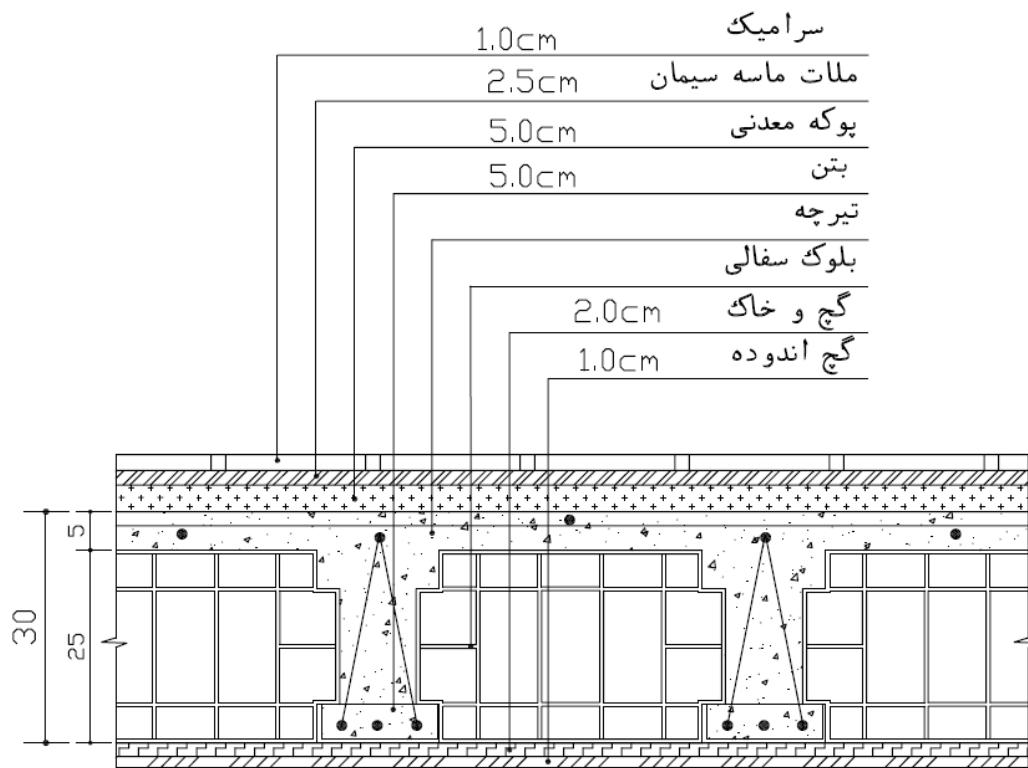
□ سقف تیرچه بلوک پلی استایرن بام با ارتفاع 30cm  
ایزوگام



آسفالت نرم	$D1=0.025 \times 2200 = 55 \text{ Kg}$
عایق رطوبتی	$D2=15.5 \text{ kg}$
ملات ماسه سیمان	$D3=0.02 \times 2100 = 91 \text{ Kg}$
پوکه معدنی	$D4=0.07 \times 1300 = 42 \text{ Kg}$
بتن	$D5=1 \times 1 \times 0.05 \times 2500 = 125 \text{ Kg}$
تیرچه	$D6=2 \times 0.1 \times 0.25 \times 2500 = 125 \text{ Kg}$
بلوک پلی استایرن	$D7=8 \text{ Kg}$
گچ و خاک	$D8=0.015 \times 1600 = 24 \text{ Kg}$
اندود گچ	$D9=0.01 \times 1300 = 13 \text{ Kg}$
جمع	TOTAL=498.5Kg

Use =500 Kg/m<sup>2</sup>

## □ سقف تیرچه بلوک سفالی طبقات با ارتفاع 30cm



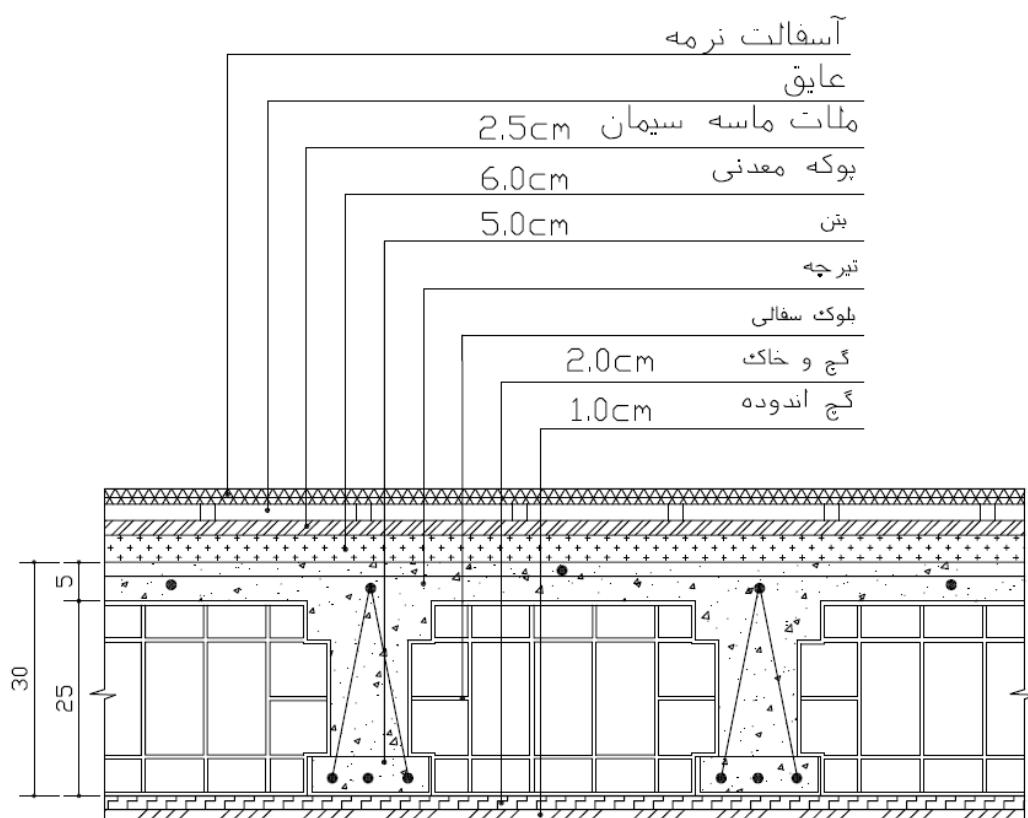
### جزئیات سقف طبقات

سرامیک	$D1=0.01 \times 2100 = 21 \text{ Kg}$
ملات ماسه سیمان	$D2=0.025 \times 2100 = 52.5 \text{ kg}$
پوکه معدنی	$D3=0.05 \times 1300 = 65 \text{ Kg}$
بتن	$D4=1 \times 1 \times 0.05 \times 2500 = 125 \text{ Kg}$
تیرچه	$D5=2 \times 0.1 \times 0.25 \times 2500 = 125 \text{ Kg}$
بلوک سفالی	$D6=10 \times 9 = 90 \text{ Kg}$
گچ و خاک	$D7=0.015 \times 1600 = 24 \text{ Kg}$
اندود گچ	$D8=0.01 \times 1300 = 13 \text{ Kg}$
جمع	TOTAL=515.5Kg

جدا کننده  $= 110 \text{ Kg/m}^2$

Use  $= 630 \text{ Kg/m}^2$

## □ سقف تیرچه بلوک سفالی بام با ارتفاع 30cm

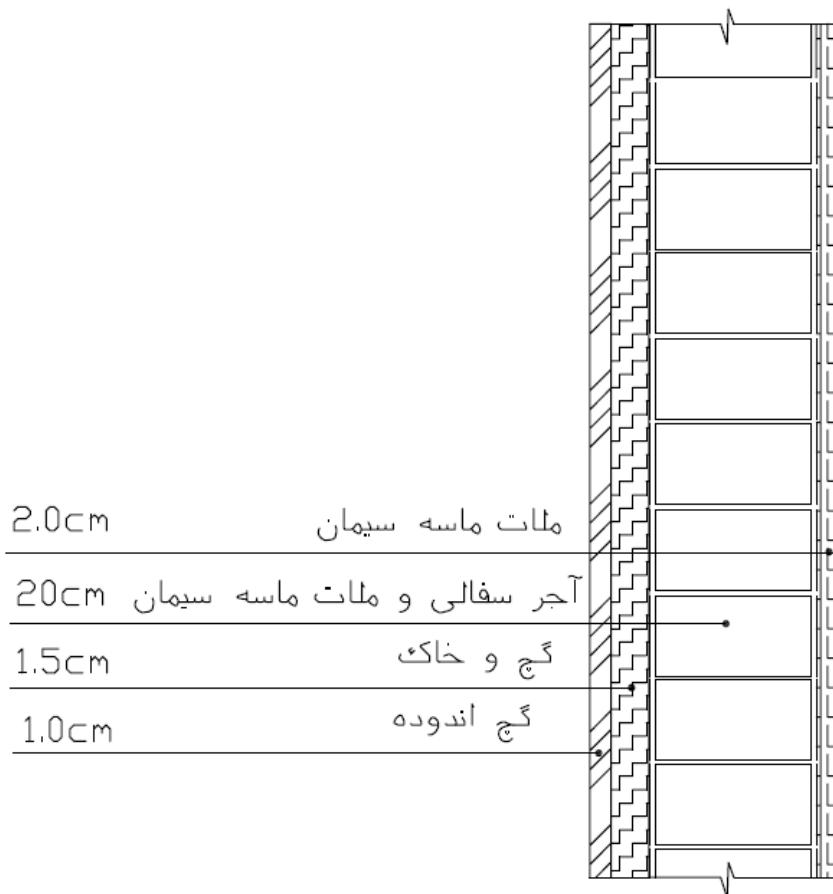


جزئیات سقف بام

آسفالت نرمه	$D1=0.025 \times 2200 = 55 \text{ Kg}$
عایق رطوبتی	$D2=15.5 \text{ kg}$
ملات ماسه سیمان	$D3=0.02 \times 2100 = 42 \text{ Kg}$
پوکه معدنی	$D4=0.07 \times 1300 = 91 \text{ Kg}$
بن	$D5=1 \times 1 \times 0.05 \times 2500 = 125 \text{ Kg}$
تیرچه	$D6=2 \times 0.1 \times 0.25 \times 2500 = 125 \text{ Kg}$
بلوک سفالی	$D7=10 \times 9 = 90 \text{ Kg}$
گچ و خاک	$D8=0.015 \times 1600 = 24 \text{ Kg}$
اندود گچ	$D9=0.01 \times 1300 = 13 \text{ Kg}$
جمع	TOTAL=580.5Kg

Use = 585 Kg/m<sup>2</sup>

## دیوار خارجی بدون بازشو:



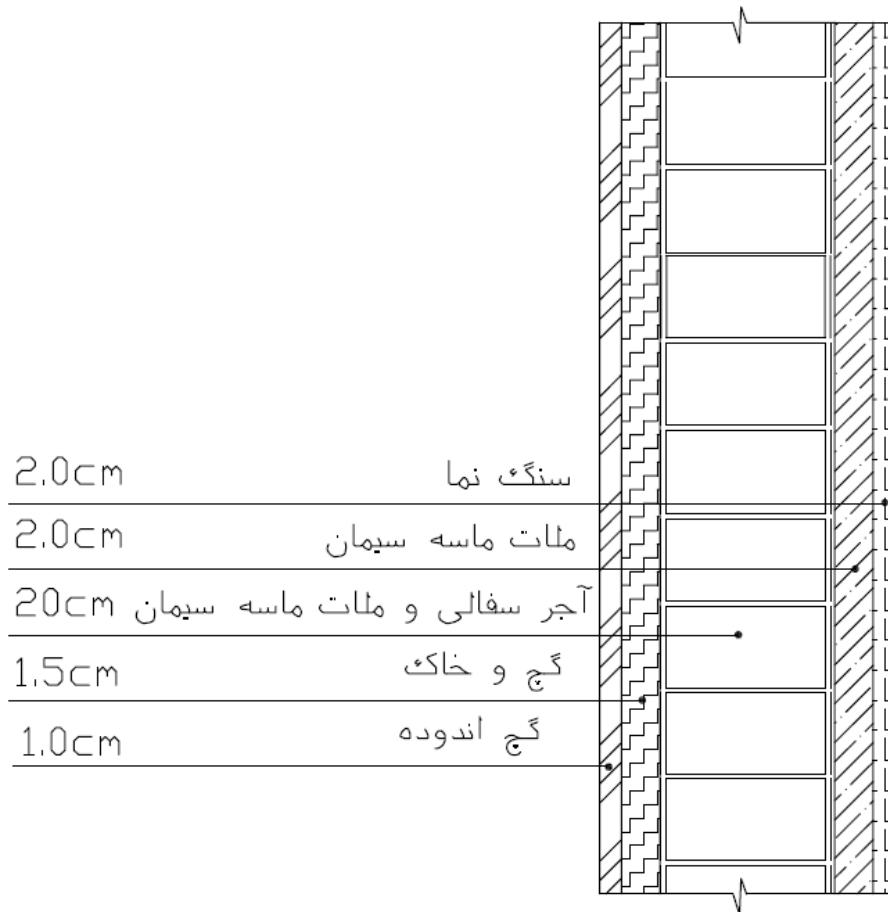
## جزئیات دیوار ۲۰ سانتی خارجی

ملات ماسه سیمان	$D1=0.020 \times 2100 = 42\text{kg}$
آجرسفال مجوف و ملات	$D2=0.20 \times 850 = 170\text{Kg}$
گچ و خاک	$D3=0.015 \times 1600 = 24\text{Kg}$
گچ اندوده	$D4=0.010 \times 1300 = 13\text{Kg}$
جمع	TOTAL=249kg

= بار دیوار در هر متر طول  $= 249 \times 2.75 = 684.7\text{Kg}$

Use = 700kg/ml

## دیوار خارجی با بازشو:



## جزئیات دیوار ۲۰ سانتی خارجی

سنگ نما	$D1=0.02 \times 2100 = 42\text{Kg}$
ملات ماسه سیمان	$D2=0.02 \times 2100 = 42\text{kg}$
آجرسفال مجوف و ملات	$D3=0.20 \times 850 = 170\text{Kg}$
گچ و خاک	$D4=0.015 \times 1600 = 24\text{Kg}$
گچ اندوده	$D5=0.010 \times 1300 = 13\text{Kg}$
جمع	TOTAL=293

=291×2.75×0.8=640.2Kg بار دیوار در هر متر طول

Use =650kg/ml

## ۱-۵-۱ فرض اولیه ابعاد سازه بتون:

با توجه به مشخصات ساختمان، ابعاد اعضای سازه را مقاطع ذیل فرض گردیده.

### مقطع اولیه ستون‌ها:

30 x 30 – 8 φ 18	برای ساختمان تا 2 طبقه ستون
35 x 35 – 12 φ 18	برای ساختمان تا 3 طبقه ستون
40 x 40 – 12 φ 20	برای ساختمان تا 4 طبقه ستون
45 x 45 – 14 φ 22	برای ساختمان تا 5 طبقه ستون
60 x 45 – 12 φ 18	برای ساختمان تا 6 طبقه ستون

### مقطع اولیه تیرها:

h 30 x b 35cm	برای ساختمان تا 2 طبقه تیر
h 30 x b 35cm	برای ساختمان تا 3 طبقه تیر
h 35 x b 40cm	برای ساختمان تا 4 طبقه تیر
h 40 x b 45cm	برای ساختمان تا 5 طبقه تیر
h 45 x b 50cm	برای ساختمان تا 6 طبقه تیر

### مقطع اولیه پی‌ها:

h =50cm	Y=0.4m	X=1.00m	برای ساختمان 3 طبقه پی نواری در جهت همسایه‌ها
h =50cm	Y=0.5m	X=1.40m	برای ساختمان 4-5 طبقه پی نواری در جهت همسایه‌ها
h =60cm	Y=0.8m	X=1.70m	برای ساختمان 6-7 طبقه پی نواری در جهت همسایه‌ها

## ۱-۵-۲ فرض اولیه ابعاد سازه فلزی:

با استفاده از لیست خودکار مقاطع Add Auto select List (COL و BEM و BRAC) معرفی شده است.

### مقطع اولیه پی‌ها:

h =50cm	Y=0.4m	X=1.00m	برای ساختمان 3 طبقه پی نواری در جهت همسایه‌ها
h =60cm	Y=0.5m	X=1.50m	برای ساختمان 4-5 طبقه پی نواری در جهت همسایه‌ها
h =70cm	Y=0.8m	X=1.90m	برای ساختمان 6-7 طبقه پی نواری در جهت همسایه‌ها

## ۷-۱. میزان بارهای وارد برسازه:

نوع	نوع فضا	میزان بار
DL	سقف طبقات	600 Kg/m <sup>2</sup>
DL	راه پله و پاگرد	700 Kg/m <sup>2</sup>
PW	دیوارهای پیرامونی بدون بازشو	700 Kg/ml <sup>2</sup>
PW	دیوارهای پیرامونی با بازشو	650 Kg/ml <sup>2</sup>
PW	جانپناه	250 Kg/ml <sup>2</sup>
Partition	جدا کننده	150 Kg/m <sup>2</sup>
LL	مسکونی	200 Kg/m <sup>2</sup>
LL	بام و خرپشته	150 Kg/m <sup>2</sup>
LL	پارکینگ	500 Kg/m <sup>2</sup>
LL	راه پله و پاگرد	350 Kg/m <sup>2</sup>

**۱-۸. محاسبات زلزله:**

**۱-۸-۱ پیکر بندی ساختمان:**

نامنظم در ارتفاع:  نامنظم در پلان:  منظم:

**۲-۸-۱ تعداد طبقات:**

**۳-۸-۱ روش تحلیل:**

دینامیکی طیفی:  دینامیکی تاریخچه زمانی:  استاتیکی:

**۴-۸-۱ شتاب مبنای طرح:**

0.2       0.25       0.30       0.35

**۵-۸-۱ ابعاد ساختمان:**

ارتفاع: ..... عرض: ..... طول: .....

**۱-۸-۵ در صدر مشارکت جرم در زلزله :**

**۱-۸-۶ نوع زمین بر حسب بند ۵-۷-۶ مقررات ملی ساختمان:**

نوع یک:  نوع دو:  نوع سه:  نوع چهار:

**۱-۸-۷ مقدار  $T_0$  از جدول ۳-۷-۶ مقررات ملی ساختمان:**

:0.15       :0.15       :0.1       :0.1

**۱-۸-۸ مقدار  $T_s$  از جدول ۳-۷-۶ مقررات ملی ساختمان:**

:1.0       :0.7       :0.5       :0.4

**۱-۸-۹ مقدار  $S$  از جدول ۳-۷-۶ مقررات ملی ساختمان:**

:1.75       :1.75       :1.5       :1.5

۱۰-۸ ضریب اهمیت ساختمان بند ۶-۵-۷-۲ مقررات ملی ساختمان:

گروه یک:  گروه دو:  گروه چهار:

۱۱-۸ مقدار پریود در جهت X: رابطه تجربی: ..... روش تحلیلی: .....

تمهیدات لازم جهت افزایش پریود از رابطه تجربی طبق بند ۶-۵-۷-۲ تبصره یک در نظر

گرفته شده:

خیر:  بله:  افزایش مقدار پریود حداقل تا سقف 25% رابطه تجربی: .....

مقدار پریود در جهت Y: رابطه تجربی: ..... روش تحلیلی: .....

تمهیدات لازم جهت افزایش پریود از رابطه تجربی طبق بند ۶-۵-۷-۲ تبصره یک در نظر

گرفته شده:

خیر:  بله:  افزایش مقدار پریود حداقل تا سقف 25% رابطه تجربی: .....

۱۲-۸ تعیین مقدار ضریب بازتاب بند ۶-۷-۲-۵-۴:

ضریب بازتاب در جهت X: ..... ضریب بازتاب در جهت Y: .....

۱۳-۸ مقدار ضریب زلزله :

ضریب زلزله در جهت Y: ..... ضریب زلزله در جهت X: .....

۱۴-۸ مقدار حداقل نیروی برش پایه:

برش پایه در جهت Y: ..... برش پایه در جهت X: .....

Ft= .....  خیر  بله مقدار T>0.7S

۱۵-۸ کنترل لنگر واژگونی بند ۶-۷-۳-۵: بله  خیر  > 1.75 .....

۱۶-۸ کنترل تغییر مکان جانبی بند ۶-۷-۳-۲: در حد مجاز: بله  خیر

## ۱-۹ اثر نیروی باد بر ساختمان:

نیروی باد، نیرویی است که از رابطه (۳-۶-۶) تعیین می‌شود.

$$F = p \times A$$

$$F = ..... \times ..... = .....$$

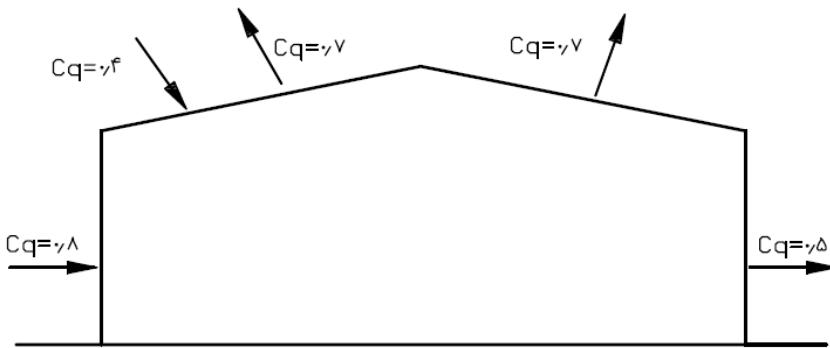
P فشار یا کشش اثر باد بروی سطوح ساختمان از رابطه (۳-۶-۶) محاسبه می‌شود.

$$P = Ce \times Cq \times q$$

$$P = ..... \times ..... \times ..... = .....$$

Ce ضریب اثر تغییر سرعت از جدول ۶-۶-۲ مقدار آن ..... تعیین می‌گردد.

Cq ضریب شکل که با توجه به شکل هندسی سازه از جدول ۶-۶-۳ تعیین می‌گردد، مقدار آن برای رو به باد +۰,۸ و پشت به باد -۰,۵ و برای سقف شیبدار رو به باد بین ۱۵ تا ۳۰ درجه +۰,۴ و -۰,۷ و برای سقف شیبدار پشت به باد ۱۵ تا ۳۰ درجه -۰,۷ است.



نمایش ضریب شکل هندسی

## سرعت مبنای باد:

با توجه به جدول شماره ۶-۶-۱ مقررات ملی ساختمان محاسبه می‌گردد.

## اثر نیروی باد در جهت عرضی:

رو به باد برای عرض ..... متر:

$$P = Ce \times Cq \times q \quad P = ..... \times -0.8 \times ..... \times ..... = ..... kg/m$$

پشت به باد برای عرض ..... متر:

$$P = Ce \times Cq \times q \quad P = ..... \times -0.5 \times ..... \times ..... = ..... kg/m$$

بام شیبدار رو به باد برای عرض ... متر:

$$P = Ce \times Cq \times q \quad P = ..... \times -0.7 \times ..... \times ..... = ..... kg/m$$

اثر نیروی باد در جهت طولی:

رو به باد برای عرض ..... متر:

$$P = C_e \times C_q \times q \quad P = ..... \times 0,8 \times ..... \times ..... = ..... \text{kg/m}$$

پشت به باد برای عرض ..... متر:

$$P = C_e \times C_q \times q \quad P = ..... \times 0,5 \times ..... \times ..... = ..... \text{kg/m}$$