

Civilejra.ir

مرجع مهندسی عمران

آرشیوی جامع مهندسی عمران

کانال تلگرام ما

@civilejra

پروژه درس بارگذاری

تهیه کننده

سیدالیا س هاشمیان

خرداد 1393

فهرست

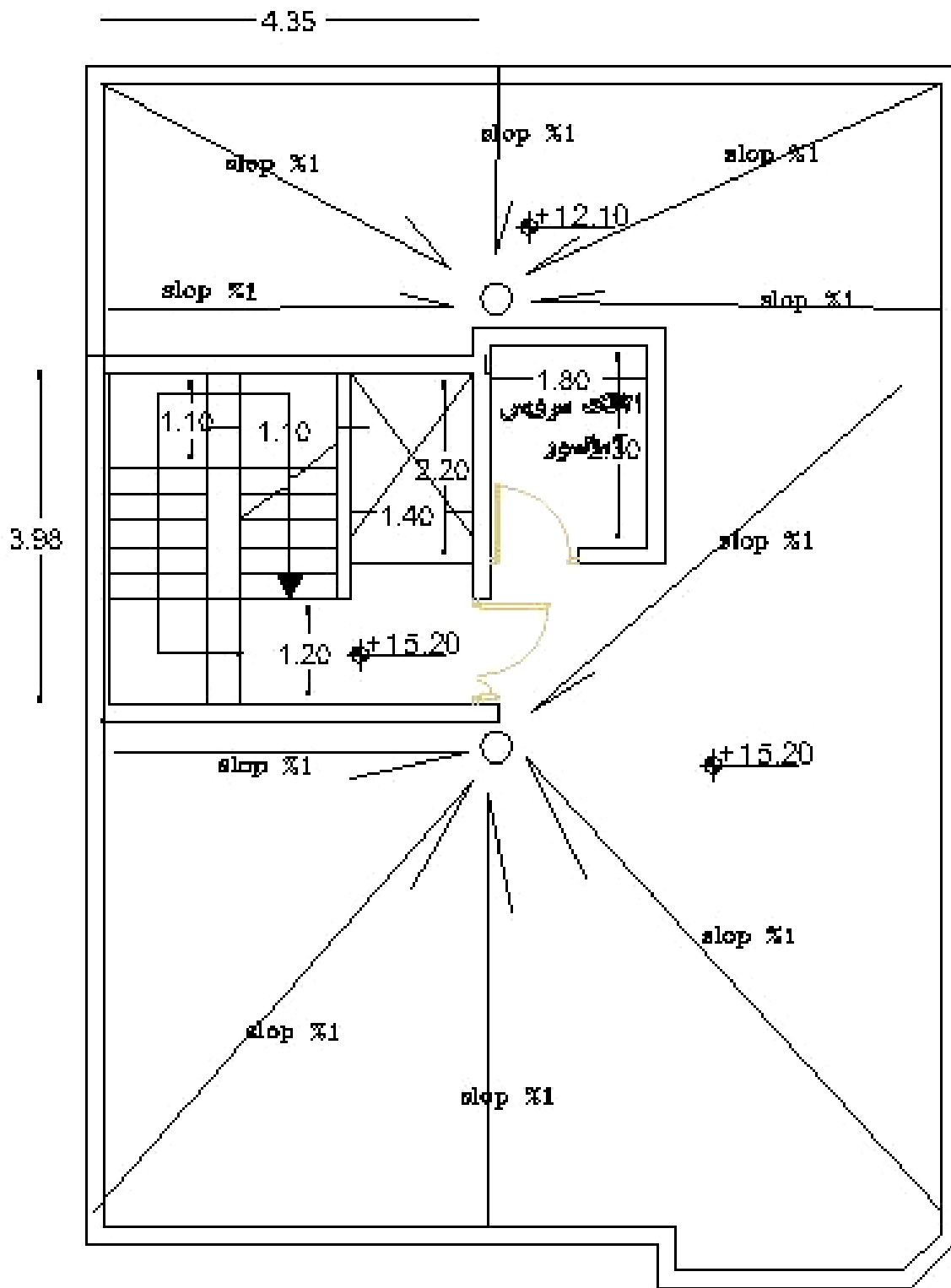
3.....	مقدمه
4.....	معرفی پلان
7.....	بار مرده
13.....	بار زنده
13.....	بار برف
14.....	بار مرده و زنده ستون ها و تیر ها
18.....	بار باد
21.....	بار زلزله

❖ مقدمه

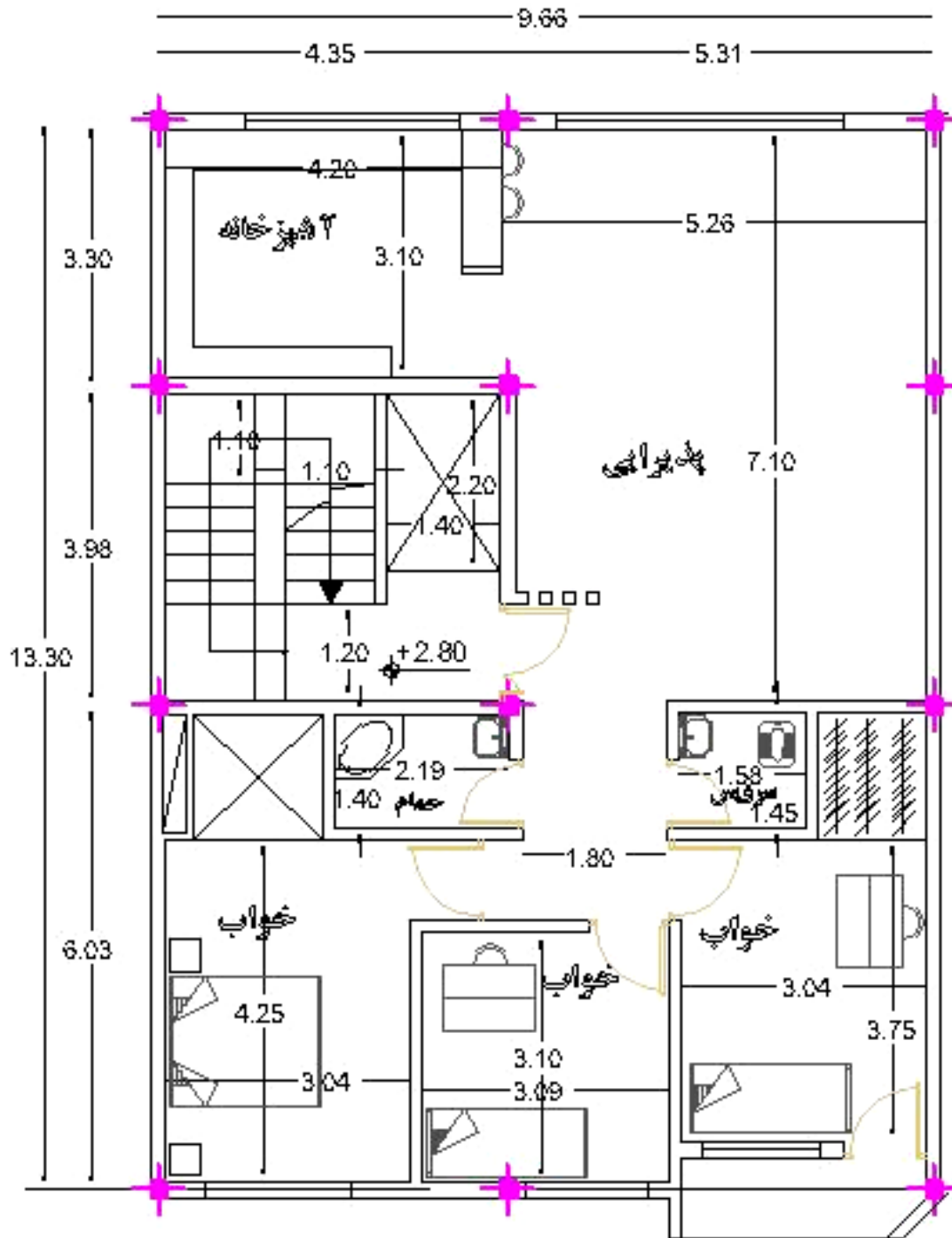
مرحله اول محاسبات ساختمان ها، بارگذاری نامیده می شود که در واقع شناخت و ارزیابی انواع بار های وارد بر ساختمان و تعیین کمیت های عددی برای بارهاست. بارگذاری به عنوان نخستین مرحله از محاسبات ساختمان ها از اهمیت ویژه ای برخوردار بوده و اگر این مرحله به صورت واقع بینانه و به دور از اشتباه صورت گیرد، محاسبات سایر مراحل نیز به جواب های قابل قبولی نخواهد رسید.

در مباحث بارگذاری ، بارها به دو دسته اصلی تقسیم می شوند: بار های قائم و بار های جانبی. بار های قائم به صورت مشخص در راستای ثقل زمین عمل کرده، در حالی که بار های جانبی به صورت افقی بر ساختمان اعمال می شوند. بار های مرده، زنده و بار برف موارد مشخصی از بارهای قائم می باشند و از بارزترین بارهای جانبی، بار های باد و زلزله را می توان نام برد.

❖ معرفی پلان

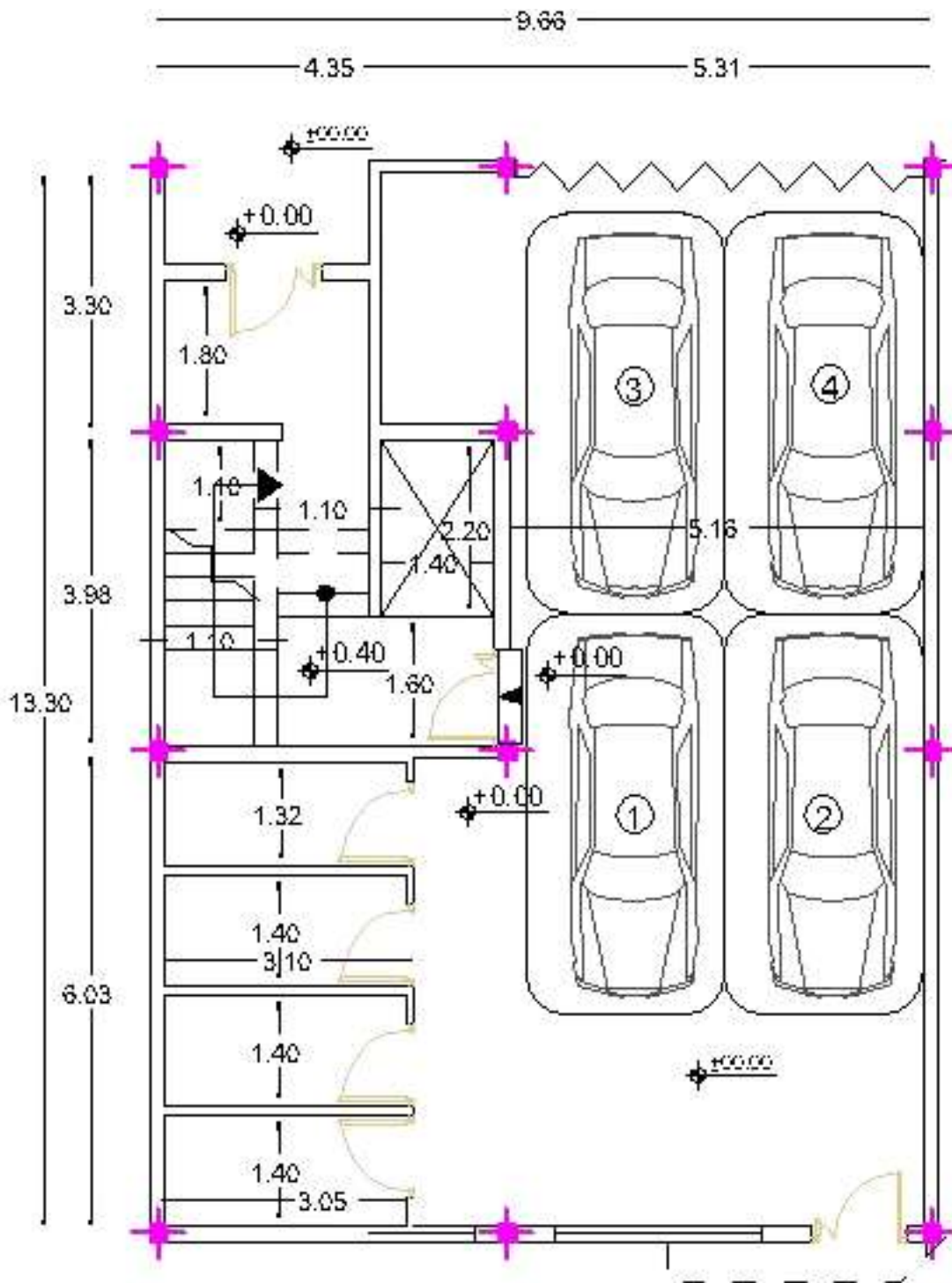


❖ معرفی پلان



پلان سایر طبقات

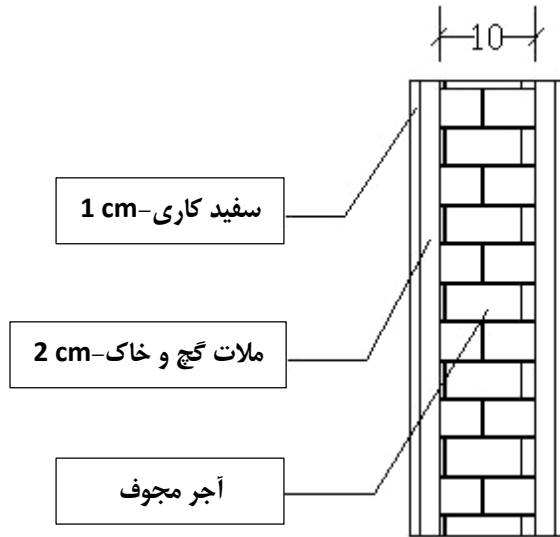
❖ معرفی پلان



پلان همکف

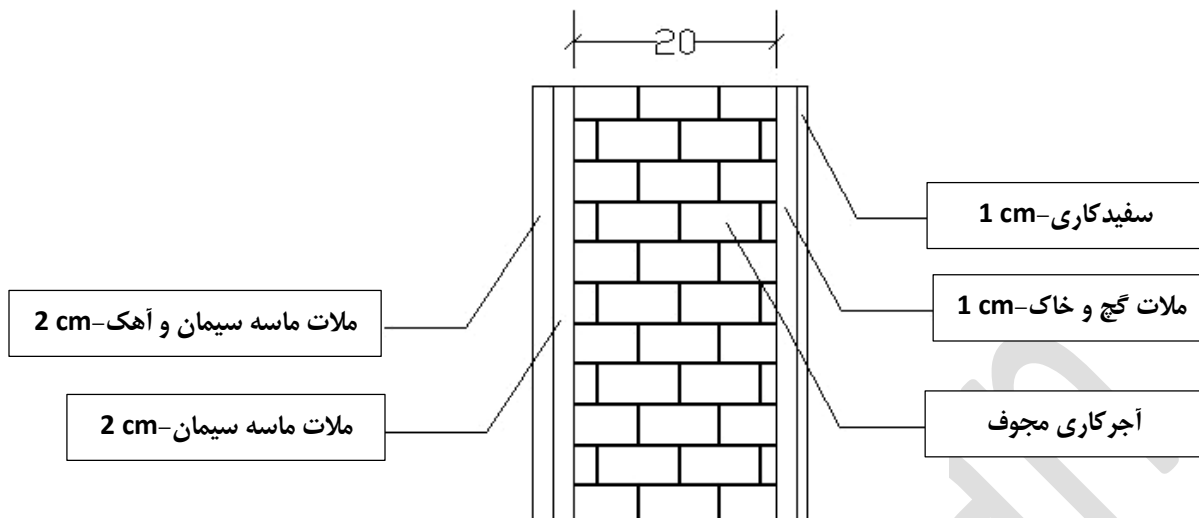
❖ بار مرده

- تیغه های داخلی



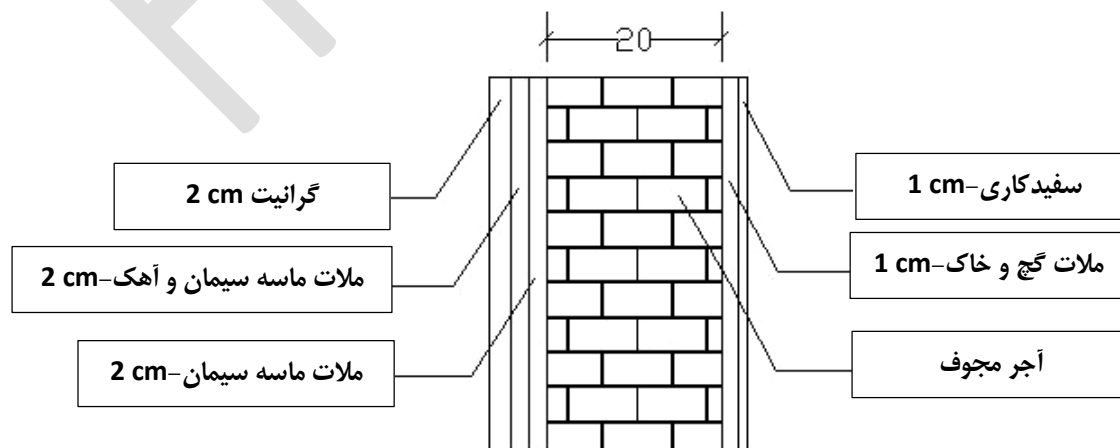
وزن واحد سطح ($\frac{Kg}{m^2}$)	تعداد	وزن واحد حجم ($\frac{Kg}{m^3}$)	ضخامت (m)	مصالح مورد نظر
26	2	1300	0.01	سفیدکاری
64	2	1600	0.02	ملات گچ و خاک
85	1	850	0.1	آجر مجوف
175	مجموع			

- دیوارهای محیطی ساختمان (غیرنما)



مبالغ مورد نظر	ضخامت (m)	وزن واحد حجم ($\frac{Kg}{m^3}$)	تعداد	وزن واحد سطح ($\frac{Kg}{m^2}$)
سفیدکاری	0.01	1300	1	13
مالات گچ و خاک	0.02	1600	1	32
آجر مجوف	0.2	850	1	170
مالات ماسه سیمان و آهک	0.02	2000	1	40
مالات ماسه سیمان	0.02	2100	1	42
			مجموع	297

• دیوارهای محیطی ساختمان (نما)



وزن واحد سطح ($\frac{Kg}{m^2}$)	تعداد	وزن واحد حجم ($\frac{Kg}{m^3}$)	ضخامت (m)	مصالح مورد نظر
13	1	1300	0.01	سفیدکاری
32	1	1600	0.02	ملات گچ و خاک
170	1	850	0.2	آجر مجوف
40	1	2000	0.02	ملات ماسه سیمان و آهک
42	1	2100	0.02	ملات ماسه سیمان
56	1	2800	0.02	گرانیت
353	مجموع			

• بار معادل تیغه ها بر روی کف

منظور از این قسمت این است که تیغه ها و دیوار ها چه باری را به کف خود وارد میکنند.

✓ طبقه همکف

L= 29.7 m طول تیغه ها

H=2.4 m ارتفاع دیوار

A=98×13.5=132.3 m² مساحت طبقه

$$P = \frac{29.7 \times 2.4 \times 175}{132.3} = 95 \frac{kg}{m^2} \text{ بار معادل تیغه ها}$$

✓ سایر طبقات

L= 35 m طول تیغه ها

H=2.7 m ارتفاع دیوار

A=98×13.5=132.3 m² مساحت طبقه

$$P = \frac{35 \times 2.7 \times 175}{132.3} = 125 \frac{kg}{m^2} \text{ بار معادل تیغه ها}$$

✓ طبقه آخر (بام)

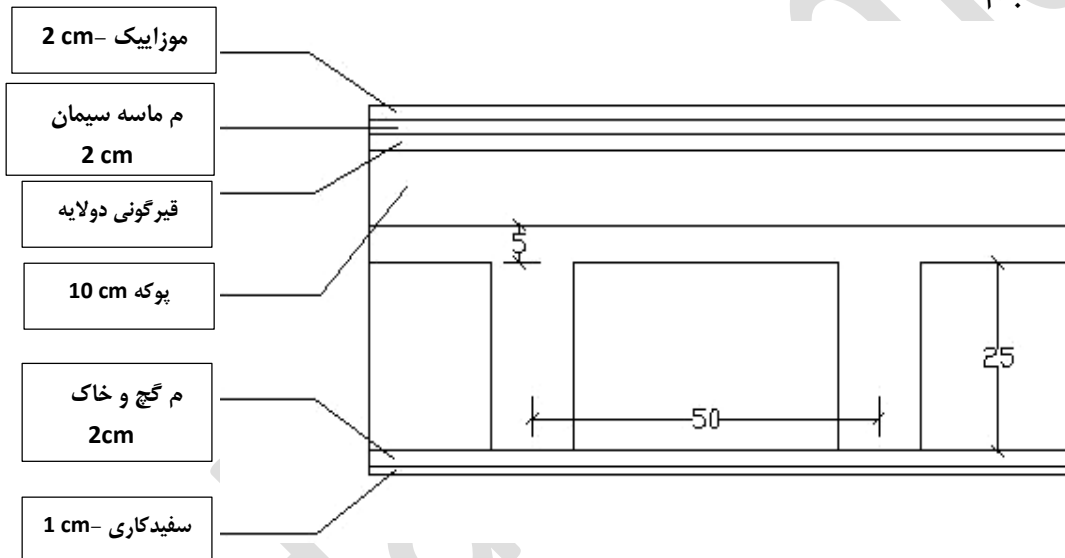
L= 19 m طول تیغه ها

H=2.2 m ارتفاع دیوار

A=98×13.5=132.3 m² مساحت طبقه

$$P = \frac{19.8 \times 2.2 \times 175}{132.3} = 58 \frac{kg}{m^2} \text{ بار معادل تیغه ها}$$

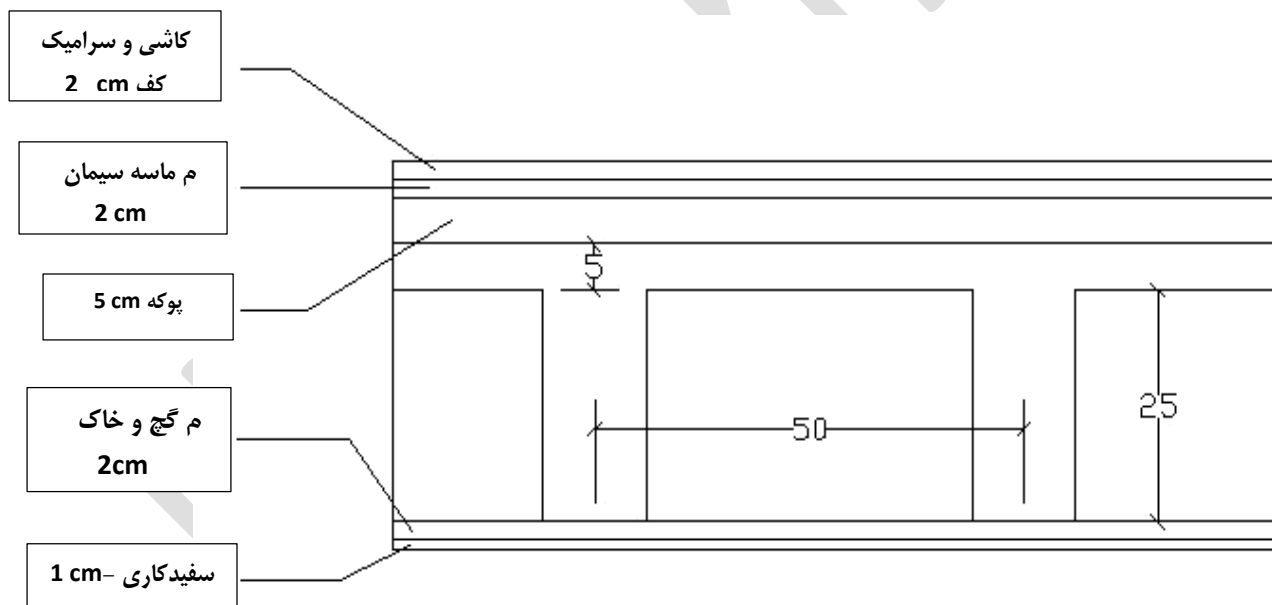
• سقف ها
✓ سقف بام



وزن واحد سطح ($\frac{Kg}{m^2}$)	تعداد	وزن واحد حجم ($\frac{Kg}{m^3}$)	ضخامت (m)	مصالح مورد نظر
120	1	2400	0.05	بتن روی تیرچه ها و بلوک ها
115.2	--	2400	$\frac{0.12 \times 0.2}{0.5} = 0.048$	بتن تیرچه ها
130	1	1300	0.1	پوکه
48	1	2400	0.02	موزاییک
42	1	2100	0.02	ملات ماسه سیمان
15	--	--	--	قیرگونی (دولایه)
32	1	1600	0.02	ملات گچ و خاک

13	1	1300	0.01	سفیدکاری
515.2	مجموع			

✓ سقف سایر طبقات



وزن واحد سطح ($\frac{Kg}{m^2}$)	تعداد	وزن واحد حجم ($\frac{Kg}{m^3}$)	ضخامت (m)	مصالح مورد نظر
120	1	2400	0.05	بتن روی تیرچه ها و بلوک ها
115.2	--	2400	$\frac{0.12 \times 0.2}{0.5} = 0.048$	بتن تیرچه ها
65	1	1300	0.05	پوکه
42	1	2100	0.02	کاشی سرامیک کف
42	1	2100	0.02	ملات ماسه سیمان

32	1	1600	0.02	ملات گچ و خاک
13	1	1300	0.01	سفیدکاری
429.2	مجموع			

✓ سقف راهرو و راه پله ها

وزن واحد سطح ($\frac{Kg}{m^2}$)	تعداد	وزن واحد حجم ($\frac{Kg}{m^3}$)	ضخامت (m)	مصالح مورد نظر
192.5	1	1750	0.11	آجرکاری (طاق ضربی)
65	1	1300	0.05	پوکه
81	1	2700	0.03	سنگ کف مرمر
42	1	2100	0.02	ملات ماسه سیمان
32	1	1600	0.02	ملات گچ و خاک
26	1	1300	0.02	سفیدکاری
438.5	مجموع			

بار مرده نهایی راه پله ها به دلیل شیب: (به این معنی که باید بر سطح افق بار را تصویر کنیم).
لازم به ذکر است زاویه شیب 28 درجه است.

$$\frac{438.5}{\cos 28} = 496.6 \frac{Kg}{m^2}$$

• مجموع بارهای مرده (کف ها + معادل تیغه ها)

✓ بام:

$$515.2 + 58 = 573.2 \frac{Kg}{m^2}$$

✓ سایر طبقات:

$$429.2 + 125 = 554.2 \frac{Kg}{m^2}$$

✓ طبقه همکف:

$$429.2 + 95 = 524.2 \frac{Kg}{m^2}$$

✓ راهرو ها و پله ها:

$$496.6 \frac{Kg}{m^2} \text{ بر سطح افقی}$$

$$438.5 \frac{Kg}{m^2} \text{ پاگرد ها}$$

❖ بار زنده

کاربری ساختمان مسکونی است.

بار زنده گسترده یکنواخت برای طبقه اول طبق جدول 6-3-1 آیین نامه برابر است با $500 \frac{Kg}{m^2}$

بار زنده گسترده یکنواخت برای سایر طبقات طبق جدول 6-3-1 آیین نامه برابر است با $200 \frac{Kg}{m^2}$

بار زنده گسترده یکنواخت برای بام طبق جدول 6-3-1 آیین نامه برابر است با $150 \frac{Kg}{m^2}$

بار زنده گسترده یکنواخت برای راهرو ها و پلکان ها طبق جدول 6-3-1 آیین نامه برابر است با $500 \frac{Kg}{m^2}$

❖ بار برف

با توجه به اینکه این ساختمان در شهر تهران قرار می گیرد و با ضوابط آیین نامه داریم.

$$P_g = 150 \frac{Kg}{m^2}$$

✓ بار برف متوازن بام

$$P_r = 0.7 C_s C_t C_e I_s P_g$$

$$I_s = 1 \quad C_e = 1.2$$

$$C_t = 1 \quad C_s = 1$$

$$\alpha = 1\% = 0.57^\circ$$

$$P_g = 150$$

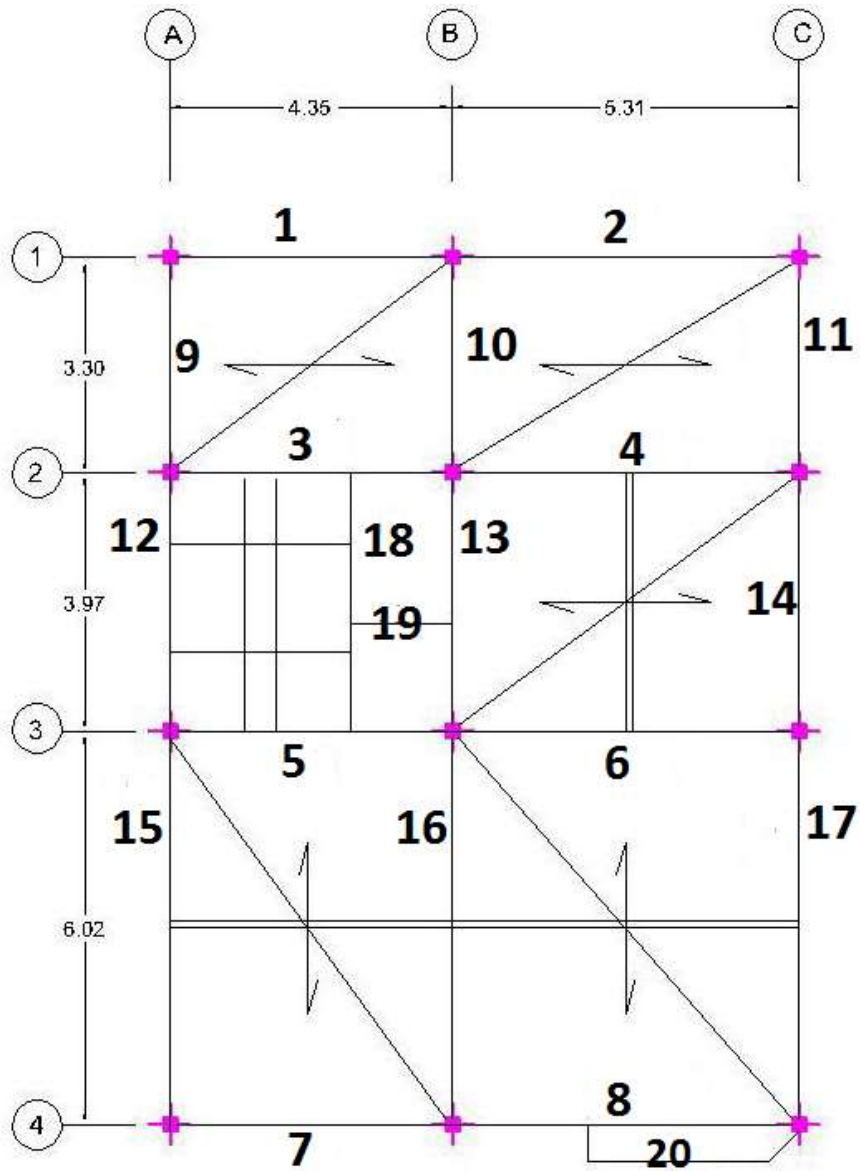
1

$$P_r = 126 \frac{Kg}{m^2}$$

به این دلیل که شیب بام کمتر از 4٪ می باشد لذا در نظر گرفتن بارگذاری نامتوازن برف نیازی نیست.

❖ جمع بندی بارهای وارد بر کف ها (بر حسب $\frac{Kg}{m^2}$)

پله ها	پاگرد	بام	سایر طبقات	طبقه همکف	
496.6	438.5	573.2	554.2	524.2	بار مرده
500	500	150	200	500	بار زنده
----	----	126	----	----	بار برف



پلان تیرریزی

❖ محاسبه بار وارد بر تیرها

✓ بار ناشی از دیوارهای نما بر روی تیرهای 1 و 2 و 7 و 8

$353 \times 1.3 = 460 \frac{kg}{m}$ ✓ تیر در بام

$353 \times 2.7 = 953 \frac{kg}{m}$ ✓ تیر در طبقات

✓ بار ناشی از دیوارهای غیرنما بر روی تیرهای 9 و 11 و 12 و 14 و 15 و 17

$297 \times 1.3 = 386 \frac{kg}{m}$ ✓ تیر در بام

$$297 \times 2.7 = 802 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ تیر در طبقات}$$

✓ بار ناشی از طاق ضربی ها بر روی تیر های فولادی

$$0.55 \times 438.5 + 0.55 \times 496.6 = 514.305 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بار مرده}$$

$$0.55 \times 500 = 275 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بار زنده}$$

✓ بار ناشی از طاق ضربی ها بر روی تیر های 13 و 18

$$0.7 \times 438.5 + 0.7 \times 496.6 = 645.6 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بار مرده}$$

$$0.7 \times 500 = 350 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بار زنده}$$

✓ بار ناشی از تیرچه ها بر روی تیر های 9 و 10

$$2.2 \times 573.2 = 1261.04 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - مرده}$$

$$2.2 \times 150 = 330 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - زنده}$$

$$2.2 \times 126 = 277.2 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - برف}$$

$$2.2 \times 554.2 = 1219.24 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ طبقات - مرده}$$

$$2.2 \times 200 = 440 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ طبقات - زنده}$$

✓ بار ناشی از تیرچه ها بر روی تیر های 11 و 13 و 14

$$2.7 \times 573.2 = 1547.64 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - مرده}$$

$$2.7 \times 150 = 405 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - زنده}$$

$$2.7 \times 126 = 340.2 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - برف}$$

$$2.7 \times 554.2 = 1496.4 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ طبقات - مرده}$$

$$2.7 \times 200 = 540 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ طبقات - زنده}$$

✓ بار ناشی از تیرچه ها بر روی تیر های 5 و 6 و 7 و 8

$$3 \times 573.2 = 1719.6 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - مرده}$$

$$3 \times 150 = 450 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - زنده}$$

$$3 \times 126 = 378 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ بام - برف}$$

$$3 \times 554.2 = 1662.6 \frac{kg}{m} \quad \checkmark \text{ طبقات - مرده}$$

✓ طبقات - زنده $3 \times 200 = 600 \frac{kg}{m}$

❖ محاسبه بار وارد بر ستون ها.

اعداد درون جدول بر حسب Kg می باشند.

✓ بار مرده

ستون A

	A - 1	A - 2	A - 3	A - 4
سطح بارگیر ستون (m^2)	3.825	7.9	10.86	6.55
ستون طبقه 5	2192.5	4528.3	6224.9	3754.46
ستون طبقه 4	4312.3	8906.4	12243.5	7384.5
ستون طبقه 3	6432.12	13284.64	18262.18	11014.5
ستون طبقه 2	8551.9	17662.8	24280.8	14644.5
ستون طبقه 1	10671.75	22041	30299.4	18274.5
ستون طبقه همکف	12791.5	26419.2	36318	21904.5

ستون B

	B - 1	B - 2	B - 3	B - 4
سطح بارگیر ستون (m^2)	7.97	17.56	24.12	14.53
ستون طبقه 5	4568.4	10065.4	13825.6	8328.6
ستون طبقه 4	8985.4	19797	27192.9	16381

ستون طبقه 3	13402	29528	40560	24433.6
ستون طبقه 2	17819	39260	53927	32486
ستون طبقه 1	22236	48992	67294	40538
ستون طبقه همکف	26653	58724	80662	48591

ستون C

	C - 1	C - 2	C - 3	C - 4
سطح بارگیر ستون (m^2)	4.38	9.65	13.26	8
ستون طبقه 5	2510	5531	7600	4585
ستون طبقه 4	4938	10879	14949	9019
ستون طبقه 3	4938	10879	22298	13452
ستون طبقه 2	9795	21575	29646	17886
ستون طبقه 1	12220	26923	36995	22320
ستون طبقه همکف	14647	32271	44344	26753

❖ بار باد

فشار مبنای باد در تهران طبق جدول 61.3 کیلو گرم بر متر مربع است. $q = 61.3 \frac{kg}{m^2}$

$$P = I_w q C_e C_g C_p$$

$$I_w = 1 \quad q = 61.3 \frac{kg}{m^2}$$

$$C_e \begin{cases} \text{وجه رو به باد} & 0.79 \\ \text{وجه پشت به باد} & 0.64 \\ \text{مکش} & 0.79 \end{cases}$$

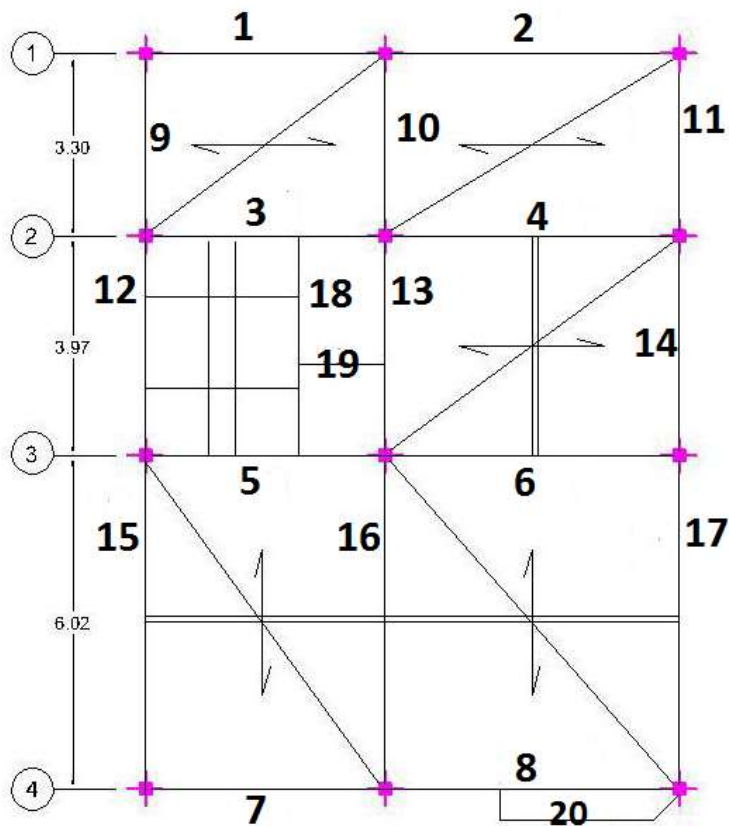
$$C_g = 2.5$$

$$C_p \begin{cases} \text{وجه رو به باد} & 0.8 \\ \text{وجه پشت به باد} & 0.8 \\ \text{مکش} & -1 \end{cases}$$

$$p = 122.6 \frac{kg}{m^2} \quad \text{وجه رو به باد}$$

$$p = 78.5 \frac{kg}{m^2} \quad \text{وجه پشت به باد}$$

$$p = -121.1 \frac{kg}{m^2} \quad \text{بام (مکش)}$$



اگر جهت وزش باد شرقی-غربی باشد...

فشار $(\frac{kg}{m})$				
A-4	A-3	A-2	A-1	ستون
369	612.4	445.65	202.3	کلیه طبقات
پشت به باد $(\frac{kg}{m})$				
C-4	C-3	C-2	C-1	ستون
236.3	392	285.3	129.5	کلیه طبقات
مکش موازی $(\frac{kg}{m})$				
	C-1	B-1	A-1	ستون
	-199.8	-592.2	-199.8	کلیه طبقات

اگر جهت وزش باد شمالی-جنوبی باشد...

مکش موازی $(\frac{kg}{m})$				
A-4	A-3	A-2	A-1	ستون
-367.5	-610	-443.8	-201.5	کلیه طبقات
پشت به باد $(\frac{kg}{m})$				
	C-1	B-1	A-1	ستون
	129.5	380.7	129.5	کلیه طبقات
فشار $(\frac{kg}{m})$				
	C-1	B-1	A-1	ستون
	202.3	594.6	202.3	کلیه طبقات

❖ بار زلزله

از آنجا که ساختمان در شهر تهران و بر روی خاک نوع 3 ساخته شده است محاسبات را انجام می دهیم.
ابتدا وزن معادل دیوارها:

وزن معادل کل دیوار ها در همکف : 367 کیلوگرم بر متر مربع

وزن معادل کل دیوار ها در سایر طبقات : 458 کیلوگرم بر متر مربع

وزن معادل کل دیوار ها در طبقه بام : 190 کیلوگرم بر متر مربع

بار مرده ی کف طبقات برابر است با : 414 کیلوگرم بر متر مربع

بار مرده ی بام برابر است با : 565 کیلوگرم بر متر مربع

بار زنده طبقات : 200 کیلوگرم بر متر مربع

بار زنده بام : 150 کیلوگرم بر متر مربع

درصد مشارکت 20% است

شتاب مبنای طرح 0.35 است.

ضریب اهمیت ساختمان برابر است با 1

ضریب رفتار 6 --- چرا که ساختمان در هر دو جهت دارای سیستم قاب ساختمانی ساده با بادبند می باشد.

ارتفاع ساختمان تا تراز بام 18.1 متر است.

$$\begin{array}{ccc} T = 0.07H^{\frac{3}{4}} & \longrightarrow & T=0.61 \\ T_0 = 0.15 & T_s = 0.7 & S=1.75 \quad B=2.75 \end{array}$$

$$C = \frac{ABI}{R} = \frac{0.35 \times 2.75 \times 1}{6} = 0.16$$

وزن سقف اول برابر است با

$$W_1 = [(414 + \frac{367}{2} + \frac{458}{2}) + (0.2 \times 200)] \times (9.8 \times 13.5) = 114.64 \times 10^3 \text{ Kg}$$

وزن سقف دوم تا چهارم برابر است با

$$W_2 = W_3 = W_4 = [(414 + 458) + (0.2 \times 200)] \times (9.8 \times 13.5) = 120.66 \times 10^3 \text{ Kg}$$

وزن سقف پنجم (بام) برابر است با

$$W_5 = [(565 + \frac{458}{2} + \frac{190}{2}) + (0.2 \times 150)] \times (9.8 \times 13.5) = 121.58 \times 10^3 \text{ Kg}$$

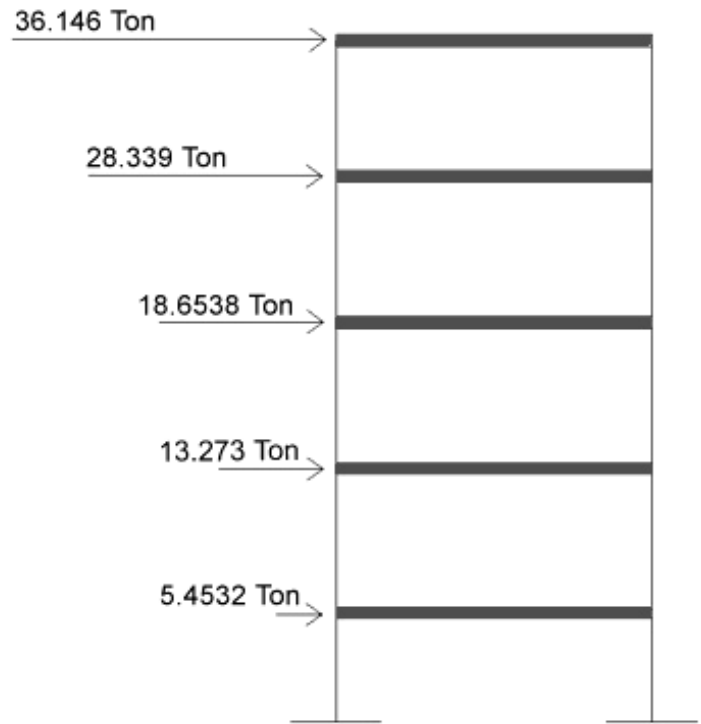
وزن کل ساختمان برابر است با 635000 کیلوگرم است.

$$V = CW = 0.16 \times 635000 = 101865 \text{ Kg}$$

نیرو برشی پایه

با محاسبه پارامترهای رابطه زیر میزان نیروی هر طبقه از قرار زیر می شود.

$$F_i = (V - F_t) \times \frac{W_i H_i}{\sum W_i H_i}$$



مشاهده می شود که مجموع نیروی هر طبقه با برش پایه ساختمان برابر است.