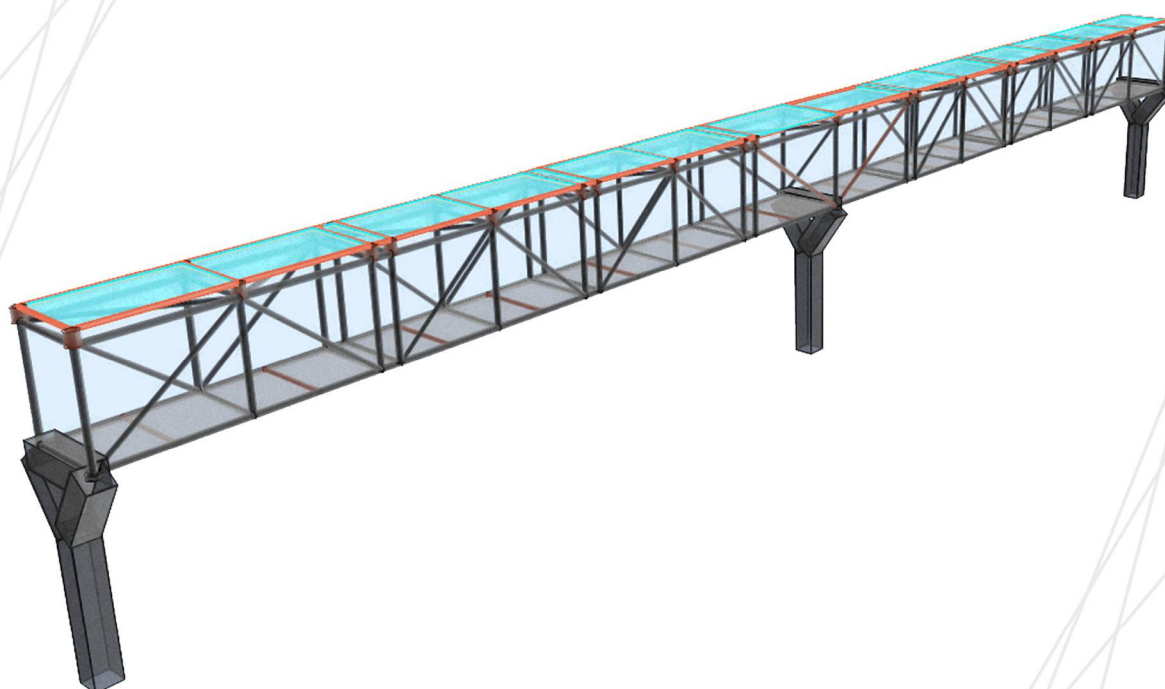


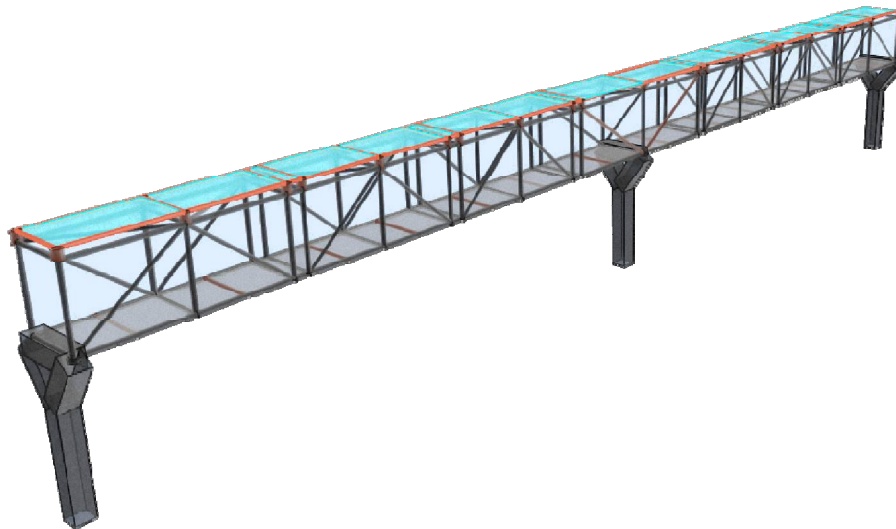
## ■ دفترچه محاسبات سازه پل عابر پیاده با دهانه ۴۵ متر ■



تیر ماه ۱۳۹۲

## 1- کلیات

این دفترچه شامل گزارش محاسبات تحلیل و طراحی سازه پل عابر پیاده فولادی واقع در مشهد می باشد. در دفترچه محاسبات حاضر به مدلسازی و طراحی سازه خرپایی پل، ستون ها و فونداسیون پرداخته می شود.



خرپای مورد استفاده در پل، از لوله های افقی و عمودی فولادی و المان های مورب اتصال دهنده تشکیل شده است. طول کل پل 45 متر می باشد که از دو دهانه ی 22.5 متری تشکیل شده است. عرض پل 2 متر و ارتفاع کف تا سقف خرپای فلزی 2.5 متر در نظر گرفته شده است. ارتفاع ستون ها از روی پی تا زیر خرپا مجموعاً 6.5 متر می باشد. بیشترین ارتفاع سقف سازه از سطح تراز کف به 9.3 متر می رسد. طول المان ها متغیر است. کلیه المان های خرپا از پروفیل های لوله است و اتصالات مربوطه به صورت جوش مستقیم در نظر گرفته شده است.

## ۲- آیین نامه های مورد استفاده در طراحی سازه

- (راهنمای بارهای وارد بر ساختمان) مبحث ششم مقررات ملی ساختمان
- آیین نامه طراحی ساختمان ها در برابر زلزله - ویرایش سوم ۲۸۰۰
- مبحث دهم مقررات ملی ساختمان، طرح و اجرای ساختمان های فولادی
- آیین نامه انجمن فولاد آمریکا AISC

## ۳- مشخصات مصالح مصرفی

پروفیل های مورد استفاده در ساخت بخش های فولادی سازه از نوع ST 37 با مقاومت مشخصه

$f_y = 2400 \text{ kg/cm}^2$  و  $F_u = 3700 \text{ kg/cm}^2$  می باشند.

الکترودهای مصرفی از نوع E60XX می باشد.

پیچ های مصرفی از نوع پر مقاومت H.R.8.8 می باشند.

مشخصات مصالح										
Material	Fy	Fu	EffFy	EffFu	SSCurveOpt	SSHysType	SHard	SMax	SRup	FinalSlope
	Kgf/cm2	Kgf/cm2	Kgf/cm2	Kgf/cm2						
A992Fy50	2400	3700	3700	3700	Simple	Kinematic	0.015	0.11	0.17	-0.1

#### 4- مدلسازی و تحلیل

- هندسه سازه پس از مدلسازی سه بعدی در نرم افزار AutoCAD به نرم افزار SAP2000 VER 14.0.0 منتقل گردیده و به روش حالات حدی طراحی می گردد؛ لازم به ذکر است که:

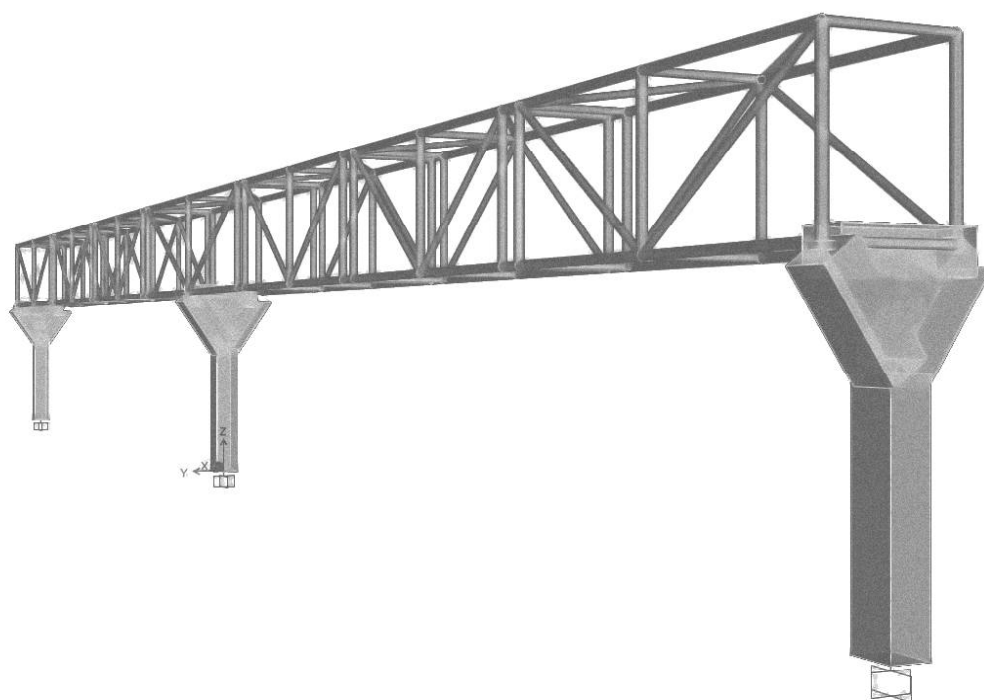
- پرلین ها و پوشش ساندویچ پنل سقف مجموعه در فایل مدلسازی شده اند.

- آنالیز سازه به صورت الاستیک خطی ، و هم چنین غیر خطی صورت گرفته است.

- در مدلسازی سازه لنگر انتهایی المان های لوله ای آزاد نشده است. کلیه اتصالات پرلین ها و المان های خرپا به صورت گیردار در نظر گرفته خواهد شد.

- برای مهاربندی سازه در برابر بارهای جانبی نظیر باد و زلزله از المان های قطری لوله ای استفاده می شود. همچنین اتصال پای بعضی از ستون ها به زمین به صورت گیردار خواهد بود.

Preferences Steel Design		AISC-LRFD93			آیین نامه و تنظیمات طراحی		
THDesign	FrameType	PatLLF	SRatioLimit	MaxIter	PhiB	PhiC	PhiT
Envelopes	Braced Frame	0.75	0.95	1	0.9	0.85	0.9
PhiV	PhiCA	CheckDefl	DLRat	SDLAndLLRat	LLRat	TotalRat	NetRat
0.9	0.9	No	120	120	360	240	240



## 5- بار گذاری:

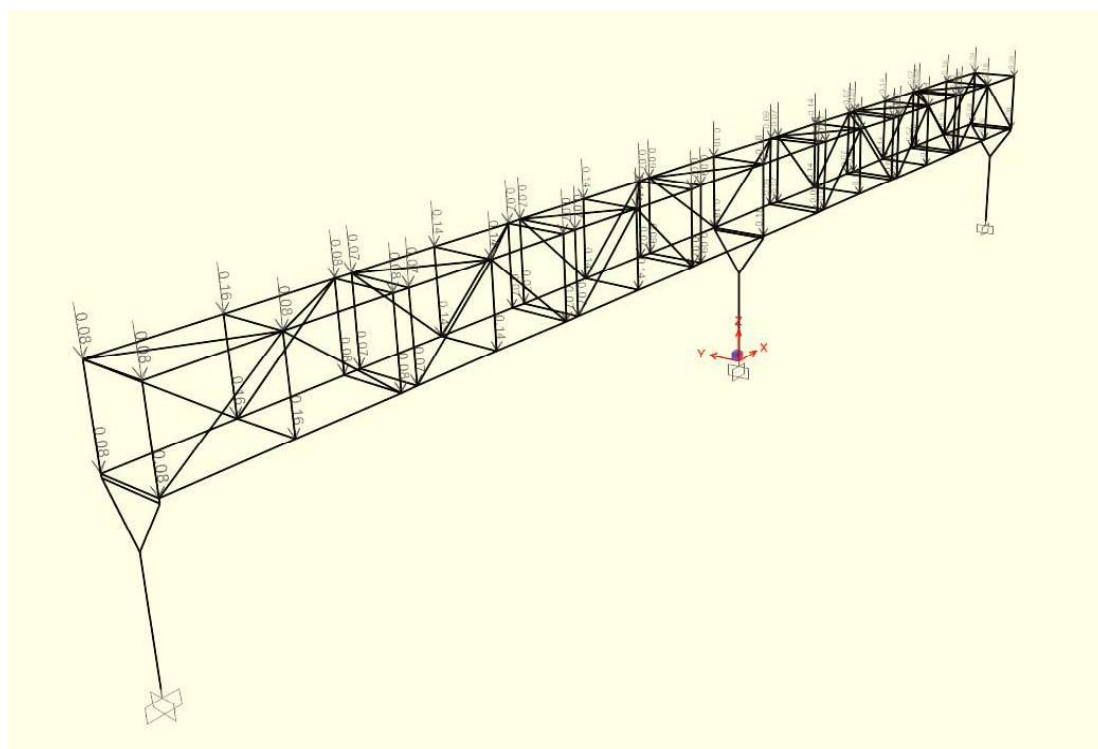
## 5-1- بار گذاری ثقیلی

## 5-1-1- بار مرده

بار مرده، بار برف و اثر مکش باد روی سقف و کف سازه به صورت بار گسترده یکنواخت به صفحات مدلسازی شده اختصاص داده شده است. که توزیع این بارها به بین گره های خرپا با توجه به سطح بارگیر هر گره توسط نرم افزار صورت می گیرد.

بار مرده ناشی از پوشش سقف و کف پل و اتصالات و تاسیسات احتمالی به اندازه 20 کیلوگرم در متر مربع در نظر گرفته شده. از آنجا که پرلین ها در سازه مدل شده اند وزن آنها به همراه وزن سایر المان ها توسط نرم افزار محاسبه و به عنوان بار مرده در نظر گرفته خواهد شد.

به علت وجود تابلوهای تبلیغاتی در طرفین پل و با در نظر گرفتن پوشش ورق گالوانیزه برای آن ها مقدار 40 کیلوگرم بر متر مربع به عنوان بار مرده ناشی از تابلوهای تبلیغاتی به گره های خرپای فولادی به صورت بار متمرکز اختصاص داده می شود.



## ۵-۱-۲- بار برف و بار زنده

با توجه به محل احداث پروژه در جاده مشهد، بار معادل برف مطابق با مبحث ششم از مقررات ملی ساختمان، منطقه جزو مناطق با برف زیاد در نظر گرفته شده و بار برف به میزان 150 کیلوگرم بر مترمربع در نظر گرفته می شود. با توجه به شیب کمتر از ۱۵ درجه بام، ضریب شیب  $C_s$ ، در محاسبه بار برف وارد به بام برابر با ۱ می باشد.

همچنین بازنده ناشی از عبور و مرور یا تجمع افراد روی راهرو پل مطابق با مبحث ششم مقررات ملی ساختمان برابر با 500 کیلوگرم بر متر مربع در نظر گرفته می شود.

## ۵-۲- بارهای جانبی

## ۵-۲-۱- بار جانبی ناشی از باد:

با توجه به ضوابط بارگذاری بار جانبی باد در مبحث ششم مقررات ملی ساختمان، شدت بار باد در نزدیکی شهر مشهد برابر با 40.5 دکانیوتن بر متر مربع در نظر گرفته می شود. با توجه به وجود تابلوهای تبلیغاتی در ظرفین پل تمام سطح جانبی خرپای فولادی به عنوان سطح بادگیر در نظر گرفته شده است. با توجه به شیوه اتصال تابلو ها به بدنه پل (توسط پرلین به گره های خرپای فولادی) بار جانبی جذب شده ناشی از باد به صورت متمرکز و به صورت رفت و برگشتی به سازه اعمال می شود.

نیروی باد وارد بر سازه از رابطه :

$$F=p.A$$

محاسبه می شود. در این رابطه:

$P$  فشار یا مکش ناشی از باد است که بر اساس ضوابط زیر محاسبه می شود.

$$P=C_e * C_q * q$$

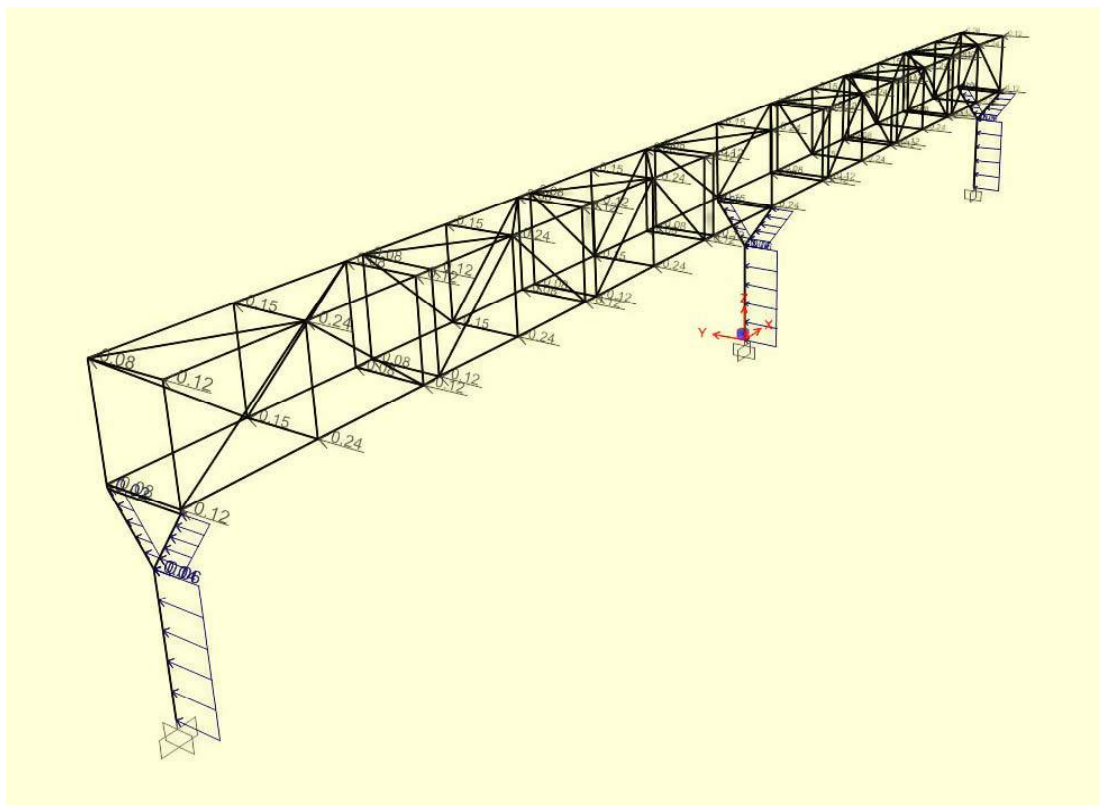
$A$  مساحت سطحی از ساختمان است که فشار یا مکش  $P$  بر آن وارد می شود.

$C_e$  ضریبی است به نام «ضریب اثر تغییر سرعت» که با توجه به نوع سازه و شکل هندسی آن تعیین می گردد. با توجه به ضوابط بند 6-7 مبحث ششم مقدار 2 برای سازه با ارتفاع کمتر از 10 متر و در نواحی بیرون شهرها و محل های بدون ساختمان های متعدد و یا انبوه درختان در نظر گرفته می شود.

$C_q$  ضریبی است به نام «ضریب شکل» که مطابق جدول 6-3 برای سطوح رو به باد برابر با 0.8 و برای سطوح پشت به باد برابر با 0.5 در نظر گرفته می شود. مقدار ضریب شکل برای سطوح موازی باد و سقف سازه با توجه به شیب کم آن برابر با 0.7 در نظر گرفته می شود.

Ce=	2
Cq=	0.8 or 0.5
q=	40.5
<b>P(kg/m2)=CexCqxq</b>	<b>64.5 or 40.5</b>

Ce=	2
Cq=	0.7
q=	40.5
<b>P(kg/m2)=CexCqxq</b>	<b>56.7</b>



### 5-2-2: بار جانبی زلزله

اثر نیروی زلزله به صورت خودکار توسط نرم افزار و بر اساس جرم واقعی سازه و با مشارکت 20 درصد بار زنده برای خاک نوع 3 در تحلیل و طراحی سازه در نظر گرفته می شود. با توجه به شکل کلی سازه و شباهت آن به ساختار پاندول وارونه ضریب رفتار سازه در برابر زلزله مطابق آیین نامه 2800 برابر با 3.5 در گرفته می شود.

ضریب لرزه خیزی منطقه (مشهد) برابر با 0.35 ، ضریب بازتاب سازه برابر با 2.75 و ضریب اهمیت 1 در نظر گرفته می شود. لازم به ذکر است با توجه به جرم نسبتاً کم سازه بارهای ناشی از باد نسبت به بارهای ناشی از زلزله غالب خواهند بود.

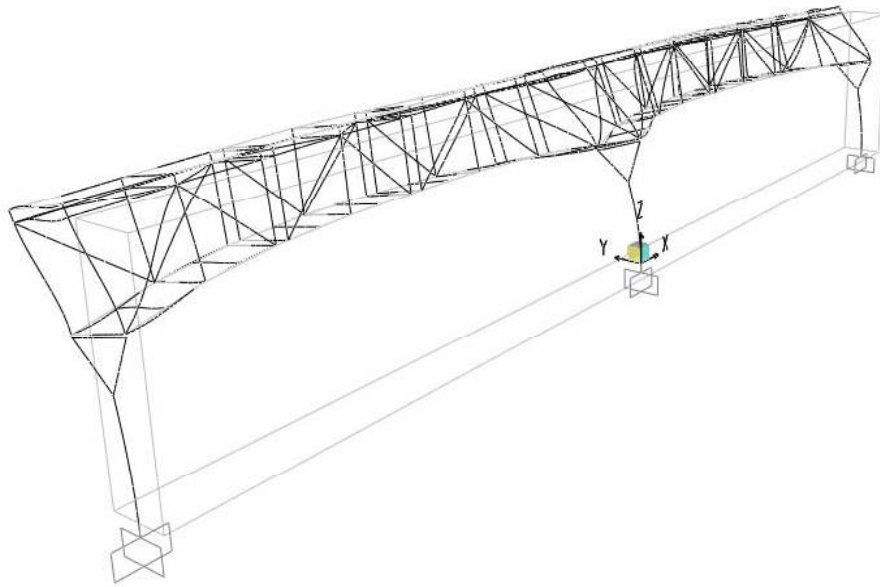
### 5-2-3- بار ناشی از تغییرات درجه حرارت:

با توجه به اهمیت تغییرات درجه حرارت در سازه های فضاکار، تغییرات درجه حرارت در زمان مونتاژ و نصب نسبت به زمان بهره برداری ۳۵ درجه مثبت و ۴۵ درجه منفی در نظر گرفته می شود. اثر نیروهای حاصل از انقباض و انقباض سازه در تغییرات حرارتی فصول مختلف در ترکیب بارهای مربوطه مطابق آیین نامه دیده شده است.

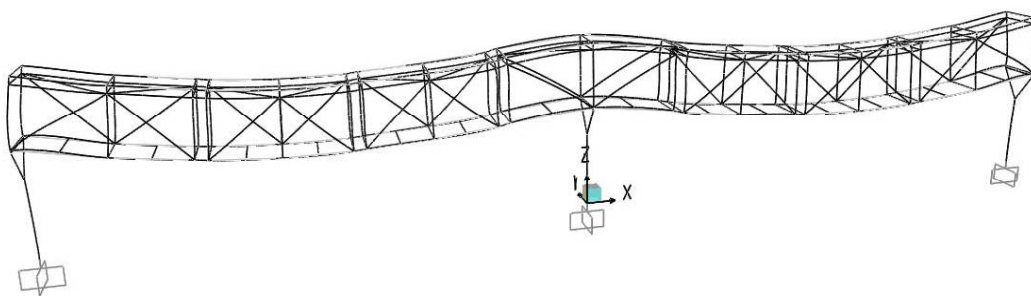
## 6- کنترل تغییر شکل های سازه

مطابق بند 6-10-3 مبحث ششم مقررات ملی ساختمان سختی جانبی سازه باید به حدی باشد که تغییر مکان جانبی ایجاد شده در هر تراز سازه، زیر اثر بارهای ناشی از باد، از 0/005 برابر ارتفاع آن تراز از سطح زمین تجاوز نکند. بر این اساس تغییر شکل جانبی مجاز برای ستون با ارتفاع 4.8 متر 2.4 سانتی متر و برای بالاترین تراز یازه در ارتفاع 7.3 متری 3.8 سانتی متر می باشد. در حالی که حداکثر تغییر شکل موجود در تراز فوقانی ستون ها و همچنین بالاترین تراز سازه، کمتر از مقادیر مجاز می باشد.



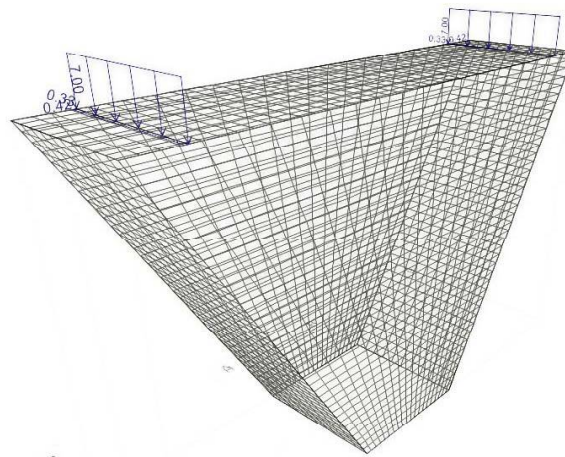


تغییر شکل های سازه تحت اثر بار ثقلی نیز به این صورت کنترل می شود که خیز موجود در مقاطع مختلف سقف و خرپا های افقی تحت بارهای زنده نباید از  $1/360$  طول دهانه و تحت بارهای زنده و مرده نباید از  $1/240$  طول دهانه بیشتر شود. که باتوجه به سختی زیاد المان هلی خرپا این کنترل نیز پاسخگوست. مقدار حداکثر تغییر شکا در قسمت میانی دهانه  $22.5$  متری برابر با  $1.1$  سانتیمتر تحت بارهای سرویس است که از حداقل مقدار مجاز  $6.25$  سانتیمتر به مراتب کمتر است.

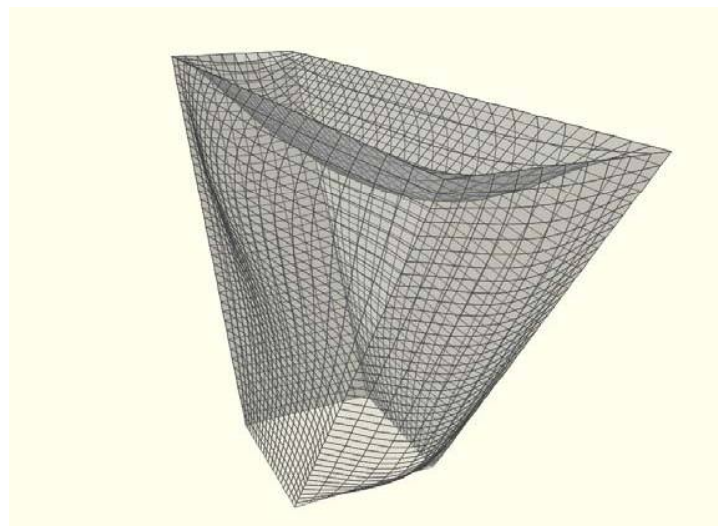


## 7- کنترل تنش های پوسته فلزی ستون

قسمت جامی شکل واقع در بالای ستون ها به صورت یک پنچ وجهی فلزی در نرم افزار sap مدل شده است. نیروی های حاصل از تحلیل سازه از فایل محاسباتی برداشت شده و در سه جهت اصلی به نواری که طول آن مساوی عرض ستون است اختصاص داده می شود.



بعد از تحلیل مجموعه به روش اجزای محدود در نرم افزار SAP تنش های S22، Smax و ... در پوسته های فلزی کنترل می شود که باید از مقادیر مجاز آیین نامه ای کمتر باشند.



## 8- ترکیب بارهای طراحی

ترکیب بارهای مورد استفاده برای طراحی سقف با توجه به مبحث دهم مقررات ملی ساختمان بر اساس طراحی به روش حالات حدی LRFD به صورت زیر در نظر گرفته شده است. در ترکیب بارهای در نظر گرفته شرایط بند 3-11-5-2-7-6 مبحث ششم در نظر گرفته شده.

ردیف	شرایط	ترکیب بار
1	ترکیب بار مبنا (مرده + بهره برداری)	$1.4 D$ $1.25D + 1.5L$
2	ترکیب بار مرده، بهره برداری و زلزله یا باد	$D + 1.2L + 1.2(E \text{ or } W)$ $0.85 D + 1.2 (E \text{ or } W)$
3	ترکیب بارهای مرده، بهره برداری و آثار حرارتی، جمع شدگی و نشست تکیه گاهها	$D + 1.2L + T$ $1.25D + 1.25T$

ترکیب بارهای مورد استفاده در فایل SAP به همراه ضرایب آن ها در جدول زیر ذکر شده است.

## 9- برآورد اجزای سازه

Section	ObjectType	TotalLength	TotalWeight
		m	Tonf
P4.5"	114-4	170.18	1.85
P5"	127-6	84.00	1.50
P6"	152.4-6	302.86	6.56
PERLIN	80*40*2	132.00	0.48
COL	th=1 cm		4.47
SUM			14.86

# آلبوم نقشه های سازه

عنوان پروژه:

پل عابر پیاده با دهانه ۴۵ متری

تابستان ۱۳۹۱

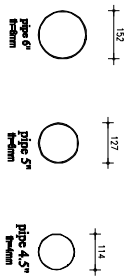
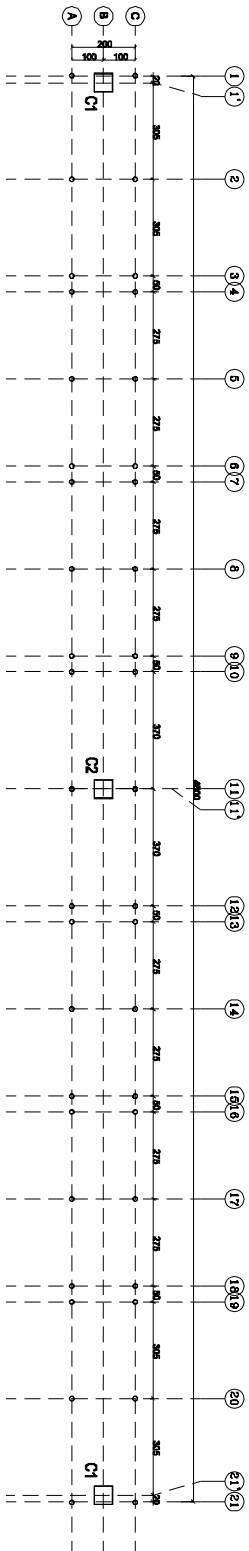


دفتر فنی مهندسی ۴۹۷

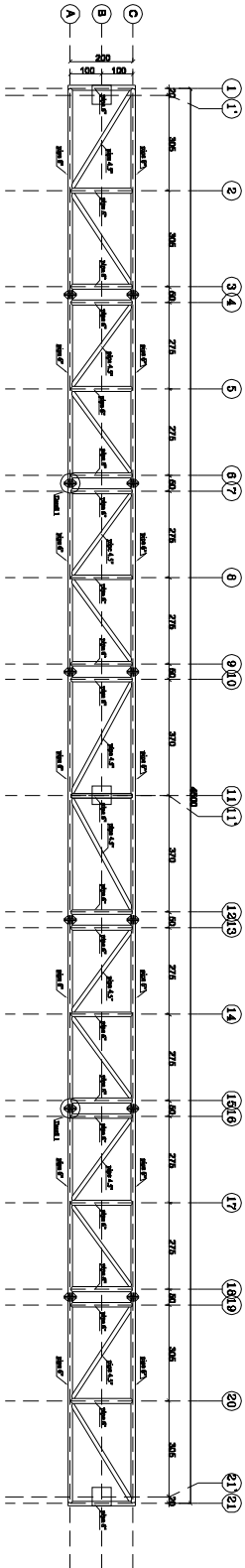
توضیحات:

این کارفرما با تایید رسیده مشخصات ساختمان مطابق با نقشه های زیر طراحی شده است.  
معماری: این ساختمان دارای یک طبقه است. مساحت کل آن ۱۰۰ متر مربع است.  
در صورت استفاده از این نقشه ها، باید مشخصات و شرایط زیر را رعایت کنید.  
مساحت کل: ۱۰۰ متر مربع. مساحت زمین: ۱۰۰ متر مربع. مساحت سقف: ۱۰۰ متر مربع.

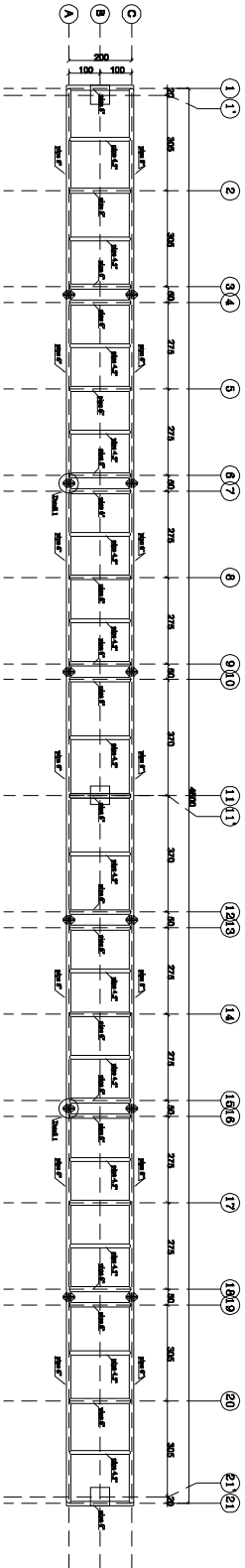
نقشه های ۱ تا ۲۱



Plan Top Level



Plan Bot Level



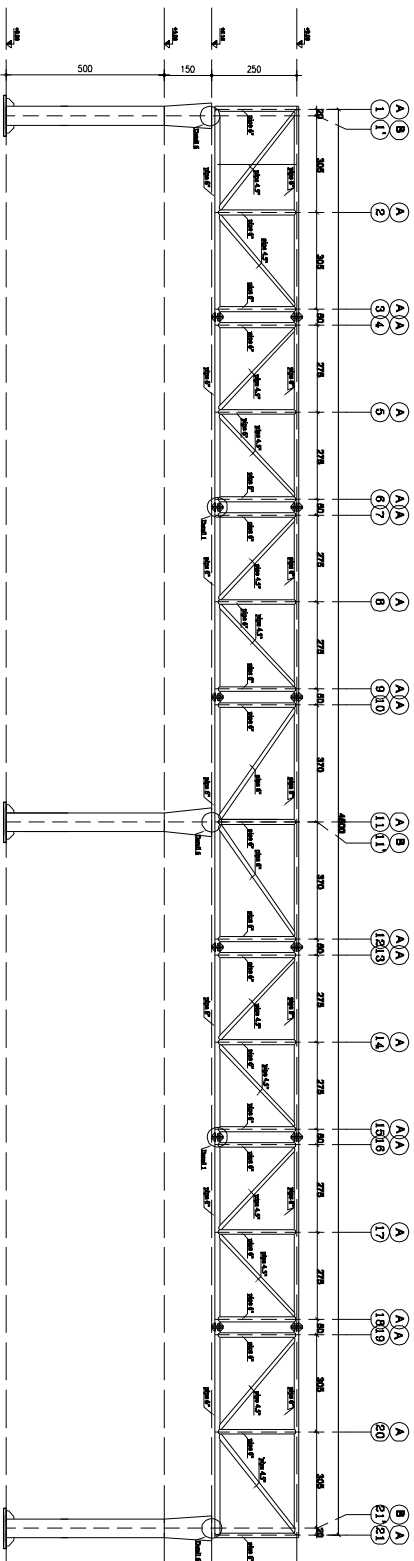
چک شده توسط	تایید شده توسط	تاریخ	ملاحظات
		۱۳۹۷/۰۷/۱۷	

دفتر فنی مهندسی ۴۹۷

—

این گزارش‌های رسمی، همیشه بخشی از سازمان دیگری بود. کارفرمایان برای پنهان نمودن کینه از این مشاغل دوره استبداد نیز گاهی به آنها استناد می‌ساختند. اما گزارش‌های رسمی، همیشه در خدمت اهدافی بود.

تذکرہ حیات و سفر



**Axis A**

**Axis C**

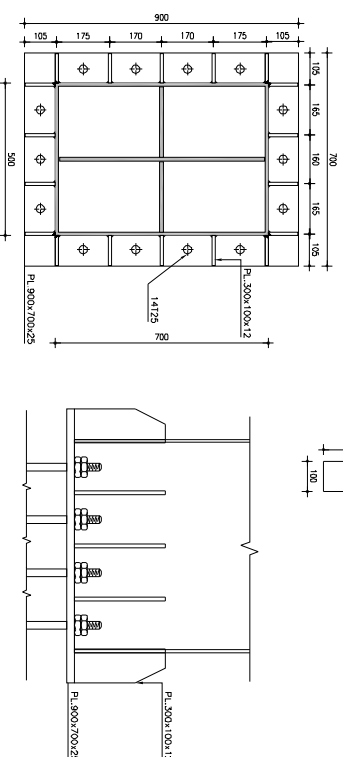
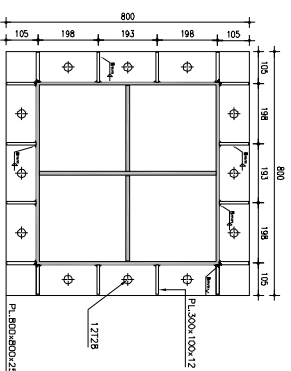
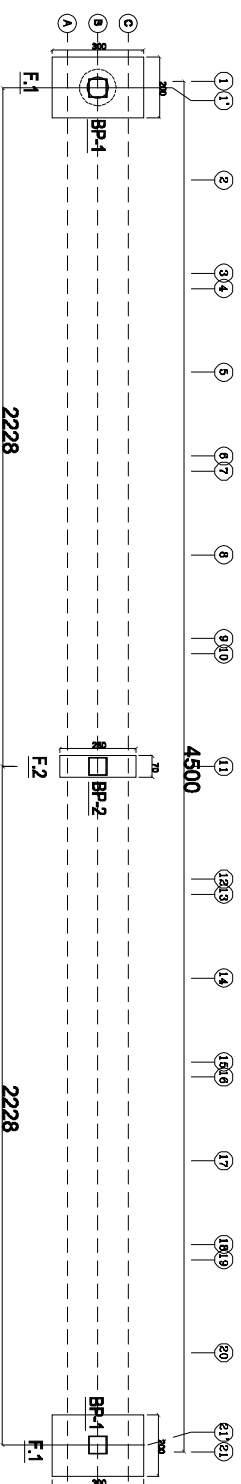
[illegible]

دفتر فضی مهندسی ۴۹۷

1

این گزارش‌های حساس، توسط هیچ حلقه‌ای با سازمان‌های دیگری غیر از کارگزاران نظامی به‌دین ایجاد کسی از این مشفقان بهره‌استفاده نمی‌گردد. به‌دین است در صورت استفاده این گزارش، توسط اطلاعاتی دیگر، این مشفقان هیچ‌گونه مسئولیتی در قبال مرگ‌ها و خسارت وارد نشده‌اند.

**تذکرہ حیات و سوانح**



BP-1
N=2

**BP-2**  
**N=1**

**توضیحات:**

۱- محل دقیق تلاقی دو آکس بوسیله دوربین پیماده میشود.

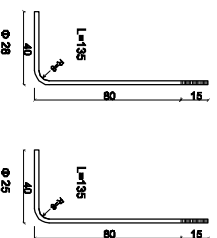
۲- از قبل دو نقطه محل تلاقی دو آکس و آکس ستون طبق نقشه روی کف ستون علامت زنی میشود.

(علامت بہتر است بوسیله سنبہ زنی انجام گردد۔)

۳- جای گذاری کف ستون باید به گونه ای باشد که آکس پیاده شده روی فداسیون با نقطه آکس

مشخص شده روی کف ستون دقیقاً منطبق باشد.

(به جهت کف ستون دقت شود.)

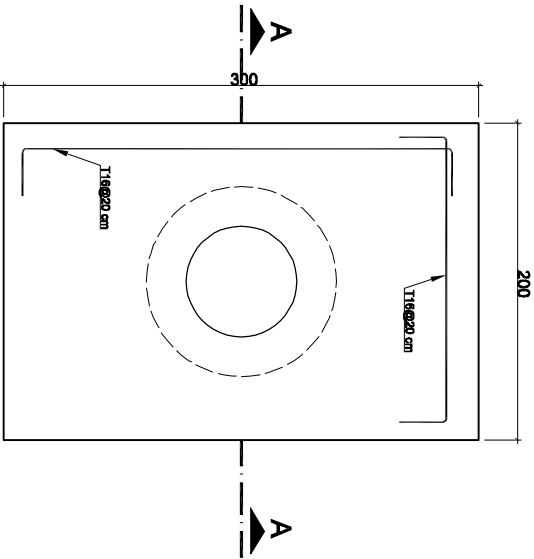
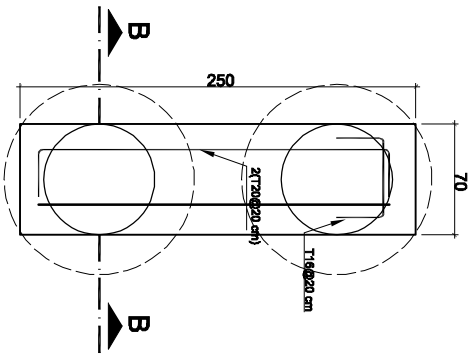


## نمایش بولت

توضیحات:

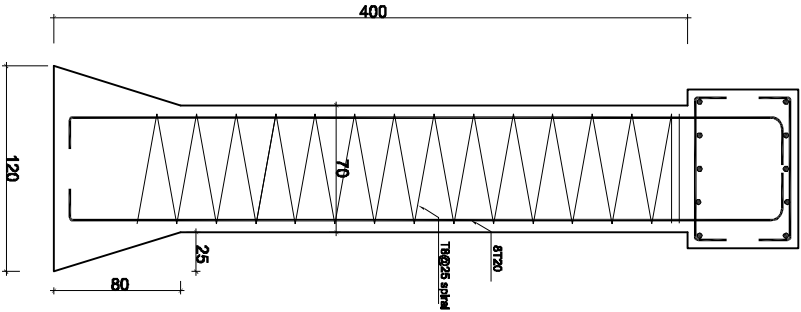
این گزارش با بررسی سازه محاسباتی با مشخصات مذكور، غیر از مواردی که در ادامه آمده است، مطابق با مقررات محاسباتی و سایر مقررات مربوطه بوده و هیچگونه مسئولیتی در خصوص سازه محاسباتی و سایر موارد مذكور در این گزارش، مهندسان محاسبین بر عهده نمیباشد.

مقدمه: محاسبین

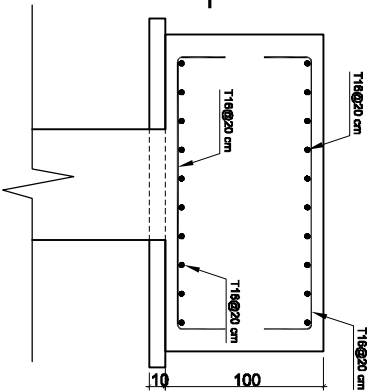


Foundation F2

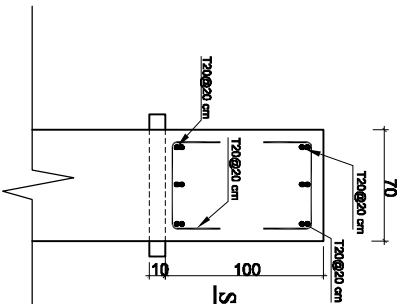
Foundation F1



Sec.: A-A



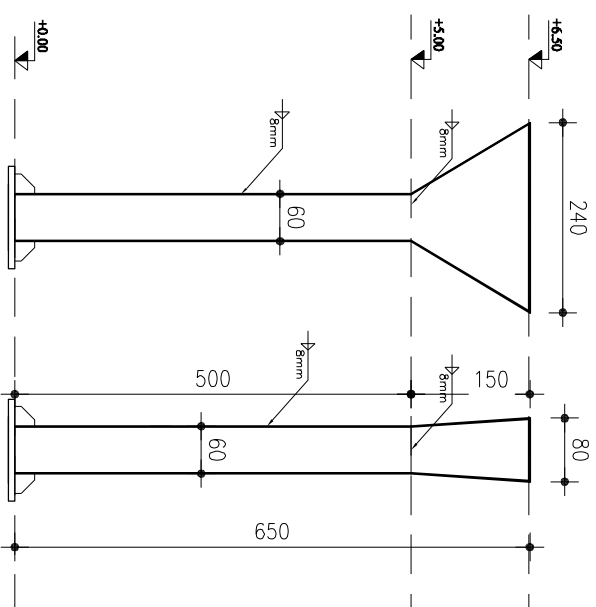
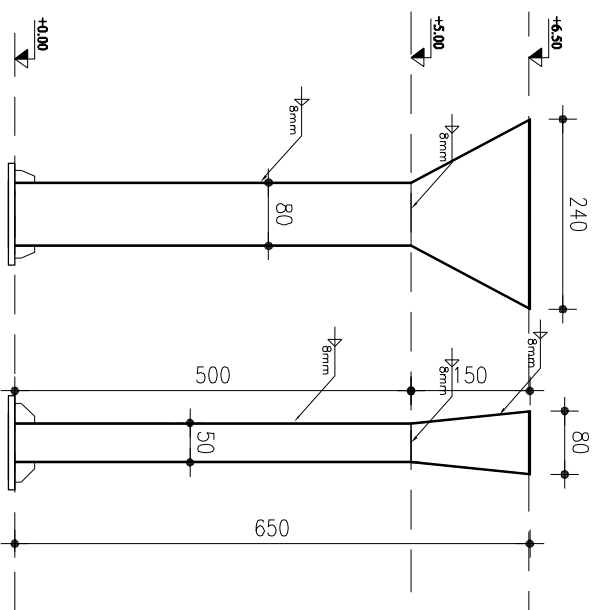
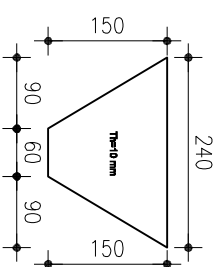
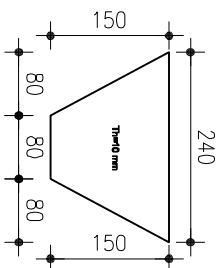
Sec.: B-B



مقدمه: محاسبین	تاریخ:	تعداد صفحات:	تعداد صفحات:
۱۳۹۱/۰۹/۱۷	۱/۲۵	۱/۲۵	۱/۲۵







C2

N=1

C1

N=2

در محل قرار گیری ستون تا حداقل ۵ متر از هر طرف در کنار جاده کاربرد استاندارد نصب شود

دفتر فنی مهندسی ۴۹۷

توضیحات:

این کار برای نصب و راه اندازی سیستم های امنیتی و حفاظتی در اماکن و مراکز دولتی و خصوصی است. در صورت نیاز به خدمات دیگر، لطفاً با دفتر فنی مهندسی ۴۹۷ تماس بگیرید. دفتر فنی مهندسی ۴۹۷

تلفن: ۰۲۱-۸۸۸۸۸۸۸۸

نام مشتری:

آدرس مشتری:

نام کارفرما:

تاریخ کار:

محل کار:

دفتر فنی مهندسی ۴۹۷

محل کار:

نام مشتری:

آدرس مشتری:

نام کارفرما:

تاریخ کار:

محل کار:

دفتر فنی مهندسی ۴۹۷

توضیحات:

این گزارش با بررسی میدانی و مهندسی ساختمان موجود و با توجه به  
ملاحظات ایمنی و الزامات فنی، در راستای ارتقای ایمنی و استحکام بنا، اقدامات  
مهندسی زیر پیشنهاد می‌گردد. این اقدامات باید با رعایت مقررات ملی ساختمان و  
استانداردهای مرتبط، به‌صورت دقیق و با نظارت مهندسین مجرب، اجرا گردد.

تعداد صفحات: ۳

تیم محققان:

پایه محاسب و نقشه‌کش: مهندس

تیم نظارت:

پارامترها و ضوابط محاسبه:

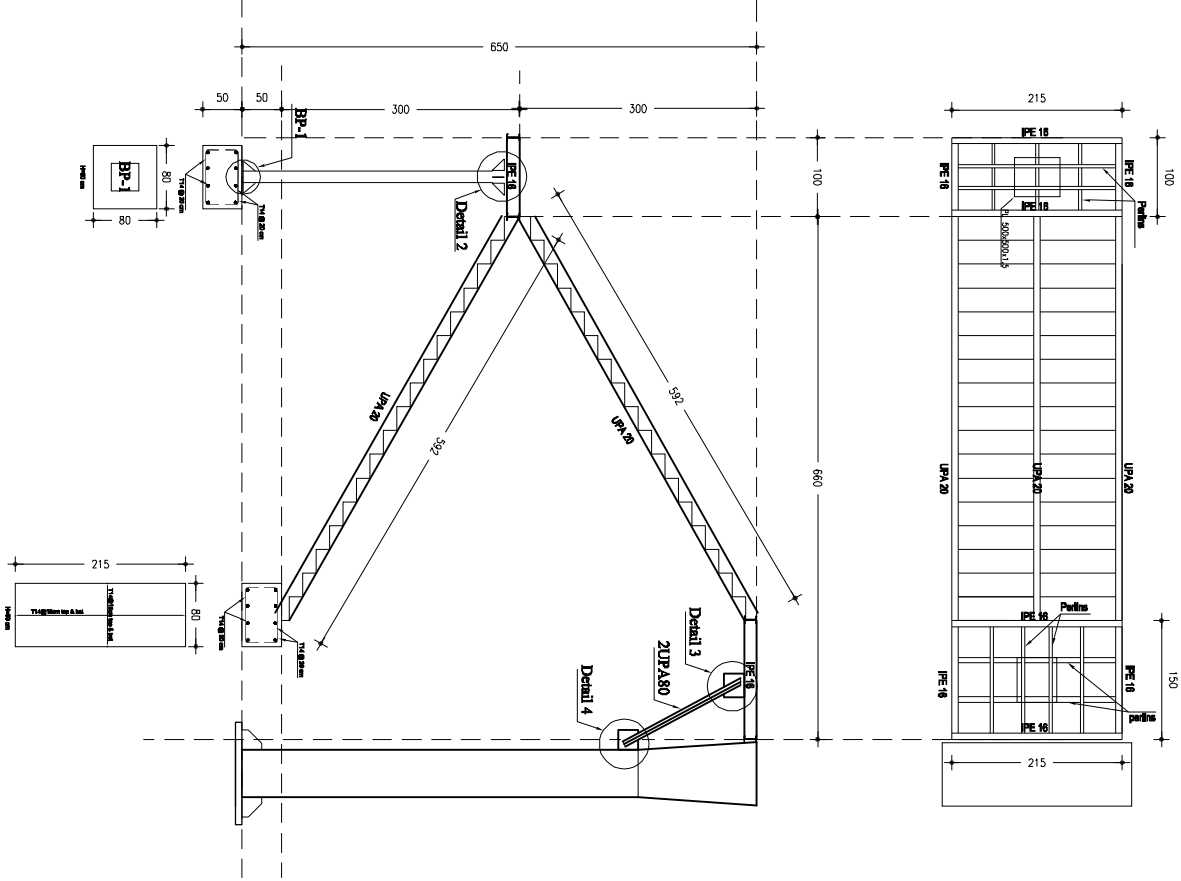
ملاحظات:

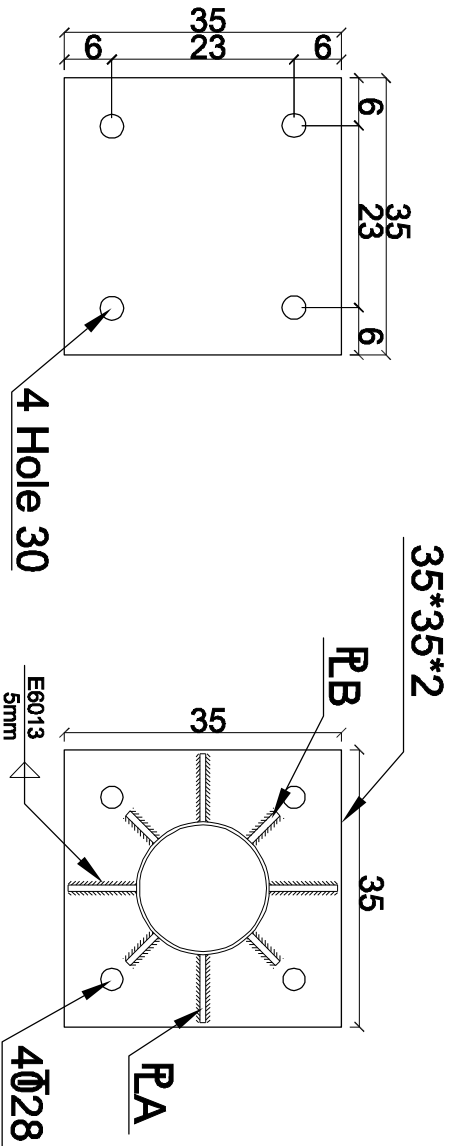
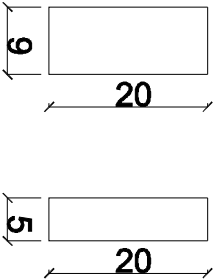
دفتر فنی مهندسی ۴۹۷

محل نقشه:

چک شده توسط: تاریخ: ۱۳۹۷/۰۹/۱۷

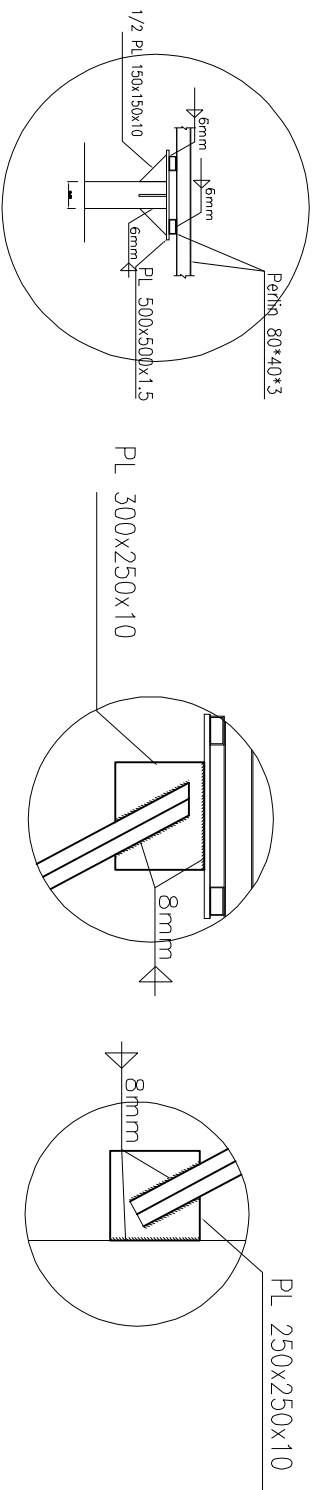
مهره: تاریخ: ۱۳۹۷/۰۹/۱۷





## کف ستون BP-1

N=1



## Detail 2

## Detail 3

## Detail 4

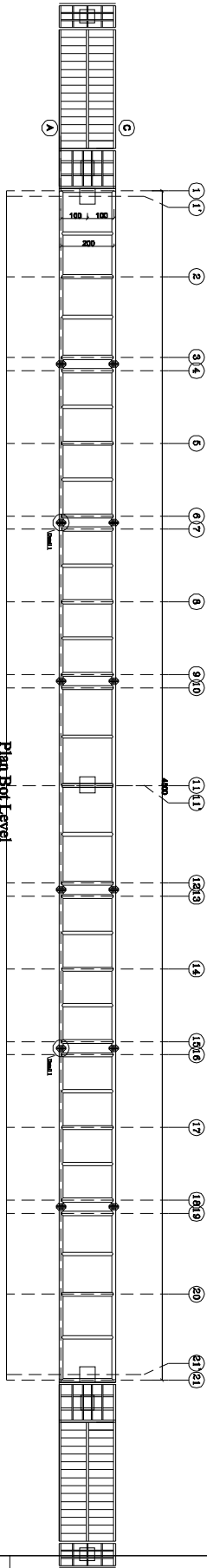
ردیف	توضیحات	تاریخ	تایید شده
۱	تایید شده	۱۳۹۱/۰۹/۱۷	تایید شده

دفتر فنی مهندسی ۴۹۷

توضیحات:

این گزارش با بررسی سازه و محاسبات سازه‌ای و غیرسازه‌ای  
معماری و سازه‌ای انجام شده و در ادامه به بررسی سازه  
در صورت مشاهده این گزارش و سازه‌های ساختمانی دیگر، این مهندس معمار  
مسئولیت خود را قبول می‌کند و در صورت بروز حادثه، مسئولیت  
مسئولیت خود را قبول می‌کند.

تفصیلات: مهندس



Plan Bot Level

توضیحات:

توضیحات:

توضیحات:

توضیحات:

توضیحات:

توضیحات:

توضیحات:

توضیحات:	توضیحات:	توضیحات:
توضیحات:	توضیحات:	توضیحات:
توضیحات:	توضیحات:	توضیحات: