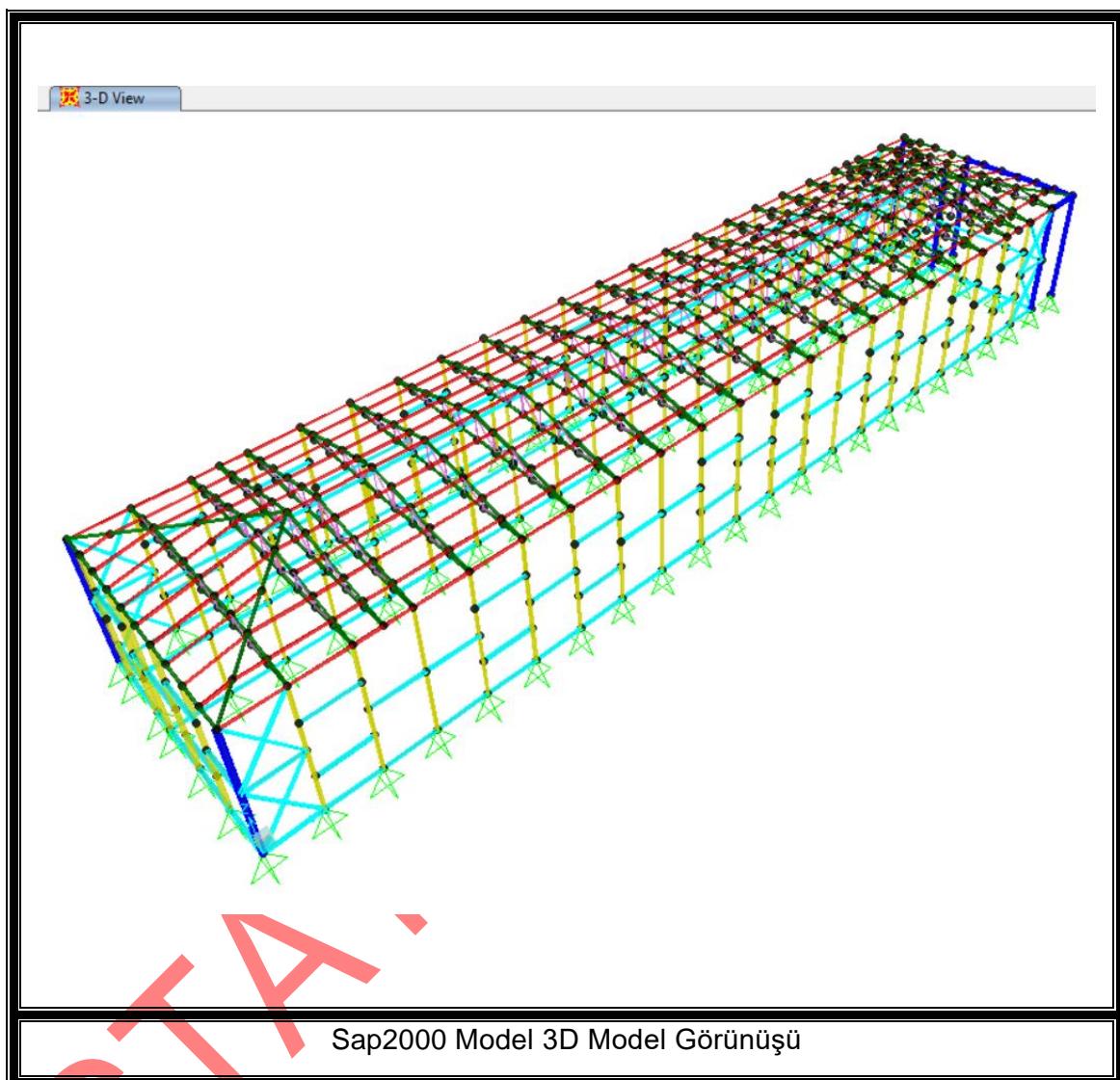


**Tek Katlı Prefabrik Yapı - 180m<sup>2</sup>**

**STATİK HESAP RAPORU**



STA  
.

<b>1 GENEL .....</b>	<b>3</b>
1.1 Kullanılan Normlar.....	3
1.2 Malzeme.....	4
1.2.1 Yapı Çeliği.....	4
1.2.2 Birleşim Elemanları .....	5
1.3 Sehim Kriterleri .....	6
1.4 Kullanılan Programlar .....	6
1.5 Statik Model .....	6
1.6 Yapı Dizayn Yönetmeliği.....	7
1.6.1 Shell elemanlarda yerel aks ve kuvvet durumu .....	8
1.7 Statik Sistemin Tanıtımı.....	9
<b>2 YÜK ANALİZİ .....</b>	<b>10</b>
2.1 Zati Yükler “g” .....	10
2.1.1 Çelik konstrüksiyon zati yükü .....	10
2.2 Kaplama Yükleri.....	11
2.3 Kar Yükü .....	11
<b>3 YÜKLEME DURUMU.....</b>	<b>11</b>
3.1 Statik Yükler .....	11
3.2 Rüzgâr Yükleri.....	13
<b>4 YÜK DURUMLARI VE KOMBİNASYONLAR .....</b>	<b>16</b>
4.1 Statik yük durumları .....	16
4.2 Statik yük kombinasyonları .....	17
<b>5 STATİK SİSTEM.....</b>	<b>19</b>
5.1 Statik Sistem 3D Görünüşü .....	19
5.2 Kesitler.....	20
5.2.1 Standart Kesitler (Birimler cm) .....	21
<b>6 DEPREM HESABI .....</b>	<b>25</b>
<b>7 STATİK HESAPLAR .....</b>	<b>31</b>
7.1 Dizayn Sonuçları .....	31
7.2 Sehim Kontrolleri.....	53
7.2.1 Sehim Deformasyonu Hesabı .....	53
6.2.1.Sehim Deformasyonu Hesabı .....	52

## 1 GENEL

Bu rapor, Beşiktaş/İstanbulda yapılacak olan “1 Katlı Prefabrik Binanın” çelik konstrüksiyon statik hesabını içermektedir.

### 1.1 Kullanılan Normlar

- TS 498 (Yapı elemanlarının boyutlandırılmasında kullanılacak yüklerin hesap değeri)
- Çelik Yapıların Tasarım, Hesap ve Yapım Esasları (AISC-360-10)
- TS 11372 (İnce Cidarlı Çelik Malzemelerin Hesap Metotları)
- TS 500 (Betonarme yapıların hesap ve yapım kuralları)
- TS 3233 (Çekme Çubuklarında Kenetlenme Hesabı)
- TBDY 2018 (Türkiye Bina Deprem Yönetmeliği)
- ÇYTHYE-2016: ÇELİK YAPILARIN TASARIM, HESAP VE YAPIM ESASLARI
- ÇYTHYE-2016 UYGULAMA KİLAZUZU
- AISC-ASD89 (American Institute of Steel Construction—Allowable Stress Design 1989)
- DIN 18800 Alman çelik yapı normu
- DIN EN 1990 Eurocode 0: Basis of structural design
- DIN EN 1990/A1 Eurocode 0: Basis of structural design, Düzenlemeler 1
- DIN EN 1991-1-1 Eurocode 1: General actions
- TS EN 1991-1-1 Eurocode 1: Yapılar üzerindeki etkiler
- DIN EN 1991-1-3 (2004) Eurocode 1: Kar yükleri
- TS EN 1991-1-3 Eurocode 1: Kar yükleri
- DIN EN 1991-1-4 (2005) Eurocode 1: Rüzgar yükleri
- TS EN 1991-1-4 Eurocode 1: Rüzgar yükleri
- DIN EN 1993-1-1 Eurocode 3: General rules and rules for buildings
- DIN EN 1998-1 Eurocode 8: Deprem Yönetmeliği

Yukarıda belirtilen normlarda yer almayan bilgilerin olması durumunda, ilaveten avrupa, alman ve türk normlarına ve literatürüne başvurulmuştur.

## 1.2 Malzeme

### 1.2.1 Yapı Çeliği

Dikme, Karkas, Aşık Profilleri : S 235 (başkası belirtilmeği sürece)

Makas Alt Üst Başlıklarları : S 355 (başkası belirtilmeği sürece)

Yapı Elemanlarında Emniyet Gerilmeleri

SICAK HADDELENMİŞ YAPISAL ÇELİKLERDE KARAKTERİSTİK AKMA GERİLMESİ, $F_y$ VE ÇEKME DAYANIMI, $F_u$				
Standart ve Çelik Sınıf	Karakteristik Kahnlık, $t$ (mm)			
	$t \leq 40\text{mm}$		$40\text{mm} < t \leq 40\text{mm}$	
	$F_y$ (N/mm <sup>2</sup> )	$F_u$ (N/mm <sup>2</sup> )	$F_y$ (N/mm <sup>2</sup> )	$F_u$ (N/mm <sup>2</sup> )
<b>EN 10025-2</b>				
S235	235	360	215	360
S275	275	430	255	410
S355	355	510	335	471
S450	440	550	410	550
<b>EN 10025-3</b>				
S275 N/NL	275	390	255	370
S355 N/NL	355	490	335	470
S420 N/NL	420	520	390	520
S460 N/NL	460	540	430	540
<b>EN 10025-4</b>				
S275 M/ML	275	370	255	360
S355 M/ML	355	470	335	450
S420 M/ML	420	520	390	500
S460 M/ML	460	540	430	530
<b>EN 10025-5</b>				
S235 W	235	360	215	340
S355 W	355	510	335	490
<b>EN 10025-9</b>				
S460 q/QL/QL1	460	570	440	550

Yapı Elemanlarında Emniyet Gerilmeleri ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )									
Gerilmenin Cinsi	MALZEME								
	St 33		St 37		St 52		St 44		
	YÜKLEME								
	H	HZ	H	HZ	H	HZ	H	HZ	
1	Basınç ve eğilme basınç gerilmeleri (DIN 4144'e göre burkulma ve yanal burkulma tahliki lüzumlu ise)	1200	1400	1400	1600	2100	2400	1700	1950
2	Çekme, eğilme ve burkulma yapmayacak şekilde bağlanmış eğilme basınç gerilmesi	1400	1600	1600	1800	2400	2700	1950	2200
3	Kayma Gerilmesi	900	1050	900	1050	1350	1550	1150	1350
4	Perçin ve bulon deliklerinde eelastisite teorisine göre hesaplanan en büyük gerilmeler	2800	3200	2800	3200	4200	4800	3400	3900

## 1.2.2 Birleşim Elemanları

Bulon: DIN 6914 / DIN 6915 (Somun) / DIN 6916 (Pul)

Bulon: DIN 7990 / DIN 555 (Somun) / DIN 7989 (Pul)

Tüm birleşimlerde 10.9 ve 8.8 kalitesindeki öngirmesiz yüksek mukavemetli bulonları kullanılacaktır. Birleşim çeşidi SL' dir.

Ankraj bulonları St 37 / 1010 kalitesinde seçilmiştir.

SL ve SLP birleşimlerinde ol em gerilmeleri ( $\text{kg}/\text{cm}^2$ )					
Birleşim	Birleştirilen Yapı Eleman Malzemeleri				
	St 37		St 52		
	Yükleme Hali				
Çeşidi	Ön Gerilme	H	HZ	H	HZ
SL	0	2800	3200	4200	4700
	>0,5 Pv	3800	4300	5700	6400
SLP	0	3200	3600	4800	5400
	>0,5 Pv	4200	4700	6300	7100

BULONLARIN KARAKTERİSTİK GERİLME DAYANIMLARI				
Bulon Sınıfı	Diş Açılmış Gövde Bölümünün Konumu	Karakteristik Çekme Gerilmesi Dayanımı, $F_{nt}$ (MPa) <sup>a</sup>	Ezilme Etkili Birleşimlerde Karakteristik Kayma Gerilmesi Dayanımı, $F_{nv}$ (MPa) <sup>b</sup>	
4.6 <sup>c</sup>	-	300	180	
4.8 <sup>c</sup>	-	300	180	
5.6 <sup>c</sup>	-	375	225	
5.8 <sup>c</sup>	-	375	225	
6.8 <sup>c</sup>	-	450	270	
8.8	Kayma Düzlemi İçinde	600	360	
	Kayma Düzlemi Dışında		450	
10.9	Kayma Düzlemi İçinde	750	450	
	Kayma Düzlemi Dışında		563	

<sup>a</sup> : Yorulma yüklemesi altında çekme etkisindeki yüksek dayanıklı bulonlar için Ek 2'ye bakınız

<sup>b</sup> : Doğrudan eksenel (çekme ve basınç) yük etkisinde ki bir birleşim uzunluğunun 950mm yi aşması halinde, tablodaki  $F_{nv}$  değerleri %15 oranında azaltılacaktır.

<sup>c</sup> : Birleşim kalınlığı bulon çapının 5 katını aştığında, aşan her 2mm için normal bulonların tabloda verilen değerleri %1 oranında azaltılmalıdır.

### 1.3 Sehim Kriterleri

- |                                    |             |
|------------------------------------|-------------|
| ▪ Kolon başı (her iki yönde)       | hkolon/250  |
| ▪ Kiriş ve aşıklar (her iki yönde) | Ikiriş/300  |
| ▪ Konsol (düşeyde)                 | Ikonsol/200 |
| ▪ Konsol sonu (yatayda)            | Ikonsol/100 |

### 1.4 Kullanılan Programlar

- **SAP2000 V.20.2.0** Structural Analyse Program (Version 20.2.0) - Statik Analiz Programı
- Tekla Structures 19 Copyright © 1992-2004 Tekla Corporation and its licensors
- AutoCAD 2012 Copyright © 1982-2004 Autodesk
- MS-Excel 2013 Copyright © Microsoft Corporation 1985-2001
- MS-Word 2013 Copyright © Microsoft Corporation 1983-2001

### 1.5 Statik Model

- **PROGRAMIN ADI :** SAP 2000
- **SÜRÜMÜ :** Versiyon 20.2.0
- **MÜELLİFİ :** Computers & Strucrures
- **GENEL ÖZELLİKLERİ**

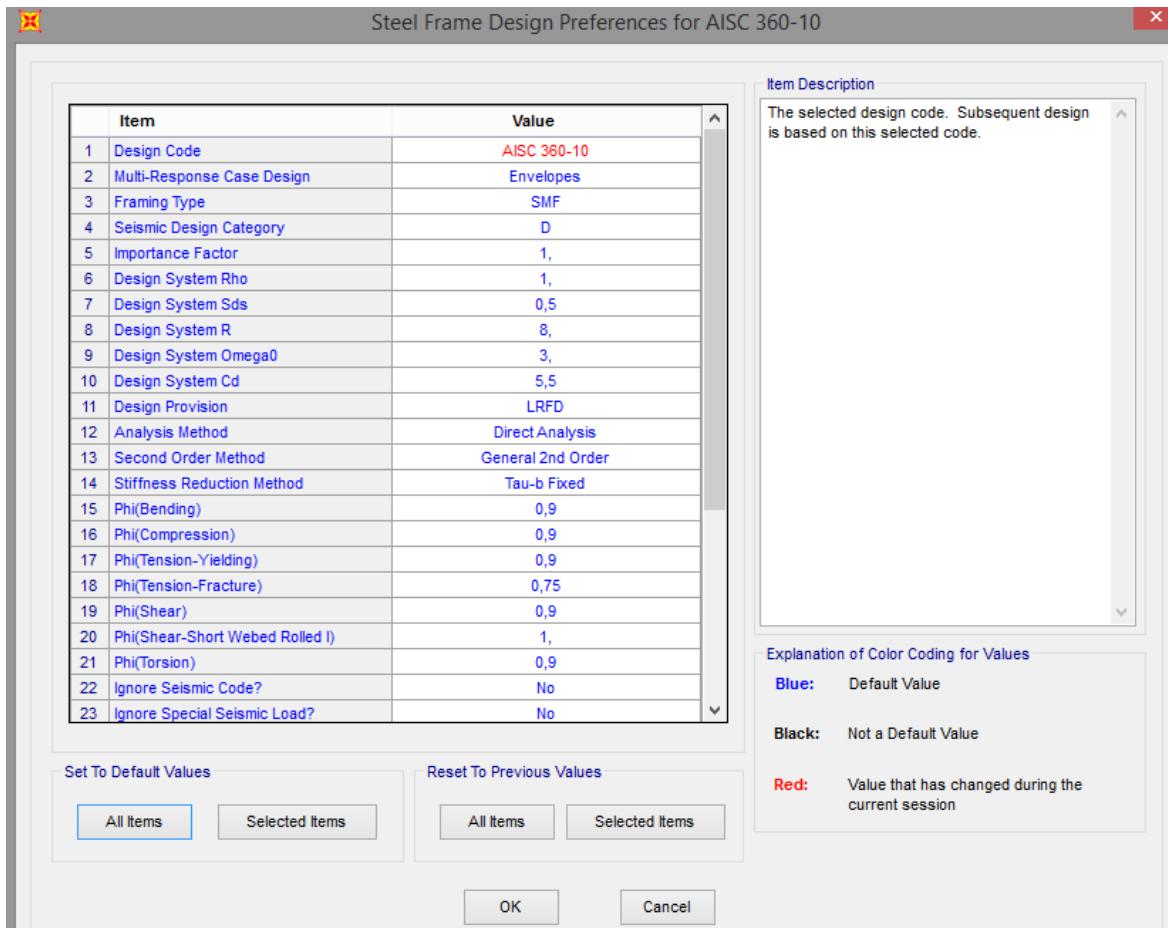
Yapıların Sonlu Elemanlarla Çözümleme ve Boyutlama için Yazılımı



Şekil 1: Bina SAP2000 V.20.2.00 programı ile 3D olarak modellenmiş ve analizi yapılmıştır.

## 1.6 Yapı Dizayn Yönetmeliği

Çelik yapılar ile ilgili yayınlanan yönetmeliğin eşleniğiidir.

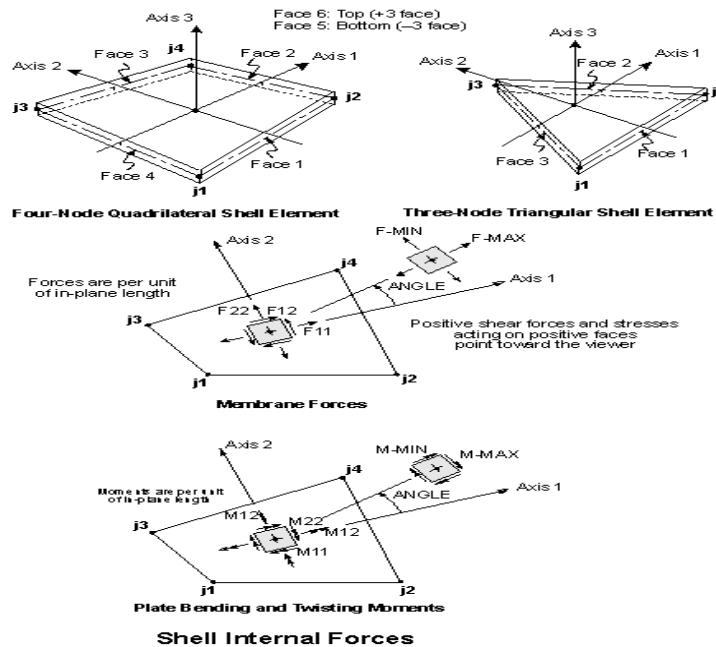


STAT

### 1.6.1 Shell elemanlarda yerel aks ve kuvvet durumu

Mevcut binanın yapısal elemanlarının tasarımında döşemede Shell elemanlar kullanılmıştır.

Plak elemanlara ilişkin yerel akslar ve plak elemanda oluşan iç kuvvetler aşağıdaki şekilde gösterilmektedir.



Plak iç kuvvetlerinin özetlenmiş hali aşağıdaki şekilde gösterilmektedir;

$M_{11}$ ; 1 yönü momenti (birim boy için)

$M_{22}$ ; 2 yönü momenti (birim boy için)

$V_{13}$ ; 3 yönü kesme kuvveti (1 yönüne dik) (birim boy için)

$V_{23}$ ; 3 yönü kesme kuvveti (2 yönüne dik) (birim boy için)

$F_{11}$ ; 1 yönüne paralel eksenel kuvvet (birim boy için)

$F_{22}$ ; 2 yönüne paralel eksenel kuvvet (birim boy için)

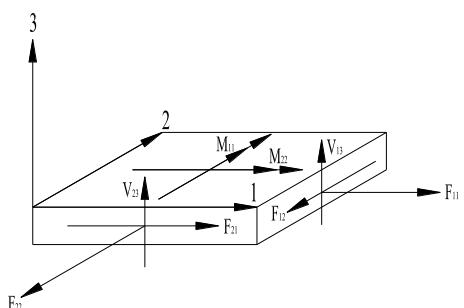
$F_{12}$ ; 1 yönüne paralel kesme kuvveti (birim boy için)

$F_{21}$ ; 2 yönüne paralel kesme kuvveti (birim boy için)

$M_{11}$  &  $M_{22}$  eğilme donatılarını belirler.

$V_{13}$  &  $V_{23}$  temel kalınlığını belirler (zımbalama tahkikinde kullanılır).

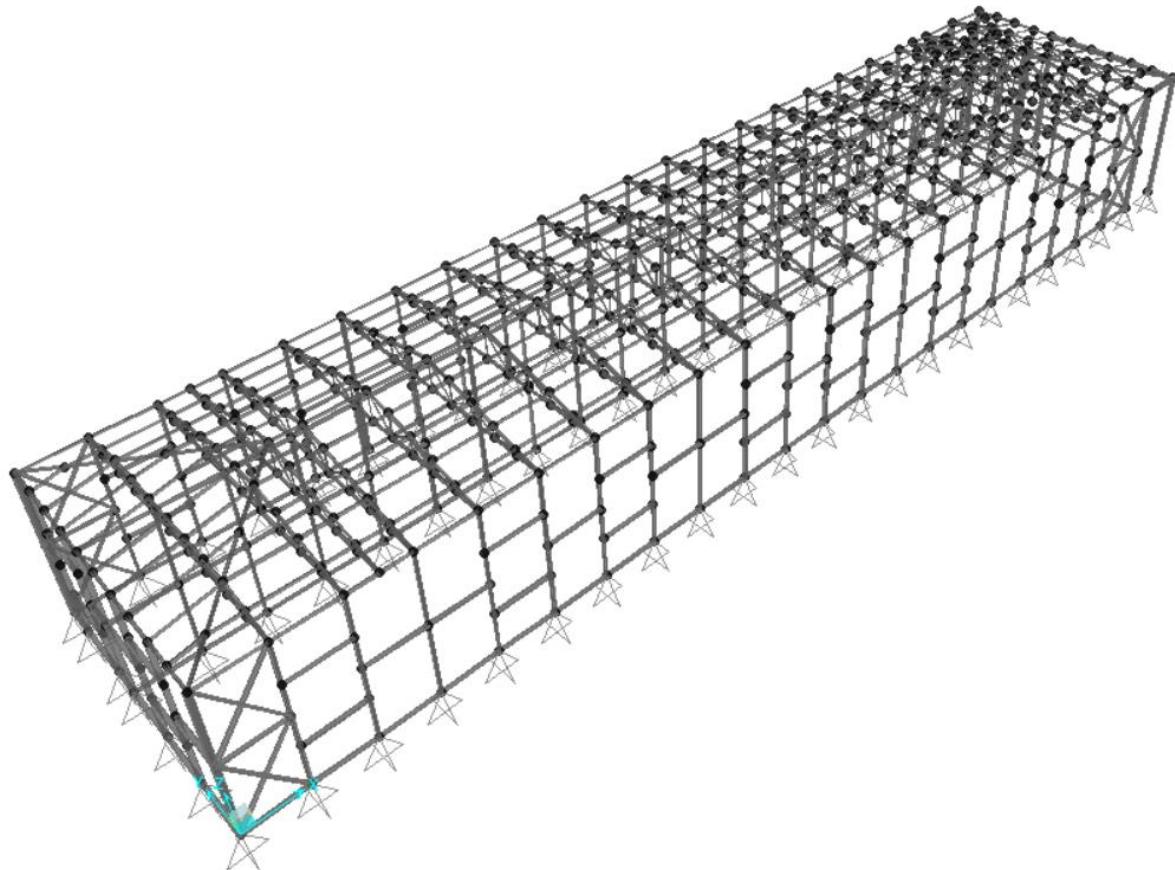
$F_{11}$  &  $F_{22}$  eksenel yönde donatı belirler.



## 1.7 Statik Sistemin Tanıtımı

Bu rapor ince cidarlı çelik malzeme kullanılarak yapılan prefabrik binasına ait ‘1 Katlı Bina’ projesinin statik hesap raporudur. Raporda yapıda kullanılacak olan malzemeler ve yükler raporun ilerleyen sayfalarında ayrıntılı bir şekilde inceleneciktir.

 3-D View



STA

## 2 YÜK ANALİZİ

### 2.1 Zati Yükler “g”

#### 2.1.1 Çelik konstrüksiyon zati yükü

Çelik konstrüksiyonun sistem zati ağırlığı program tarafından otomatik olarak hesaplanmaktadır. →  $g=78,5 \text{ kN/m}^3$

Hesap Programında katlara döşenecek olan fiber cement kalınlığı 16mm olarak alınmıştır ve hesap programına Shell (sonlu elemanlar yöntemiyle alan elemanı) eleman olarak tanımlanmıştır.

STATİK RAPOR

## 2.2 Kaplama Yükleri

Çatı Kaplama Yükleri →  $25 \text{ kg/m}^2$  (katlarda kullanılacak olan malzemelerin ortak değerleri)

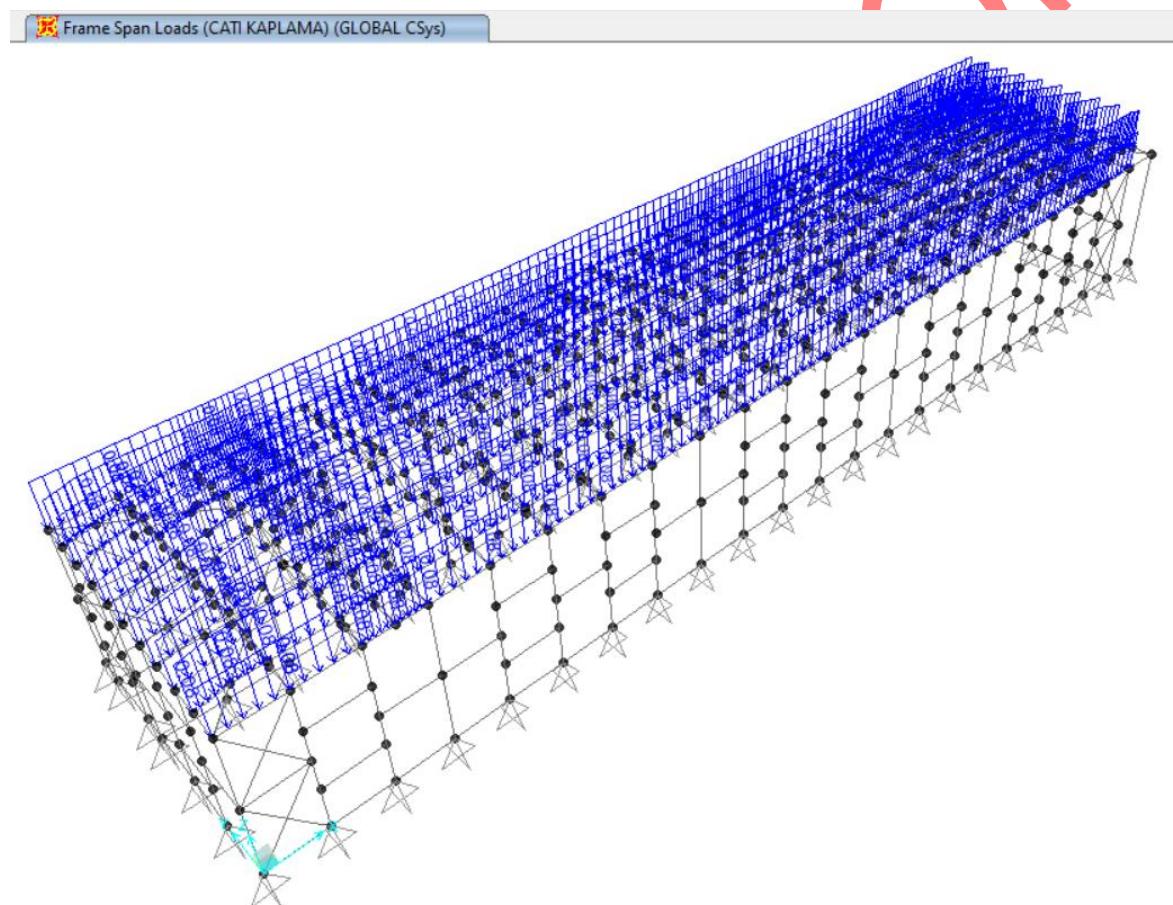
## 2.3 Kar Yükü

Kar Yükü →  $75 \text{ kg/m}^2$

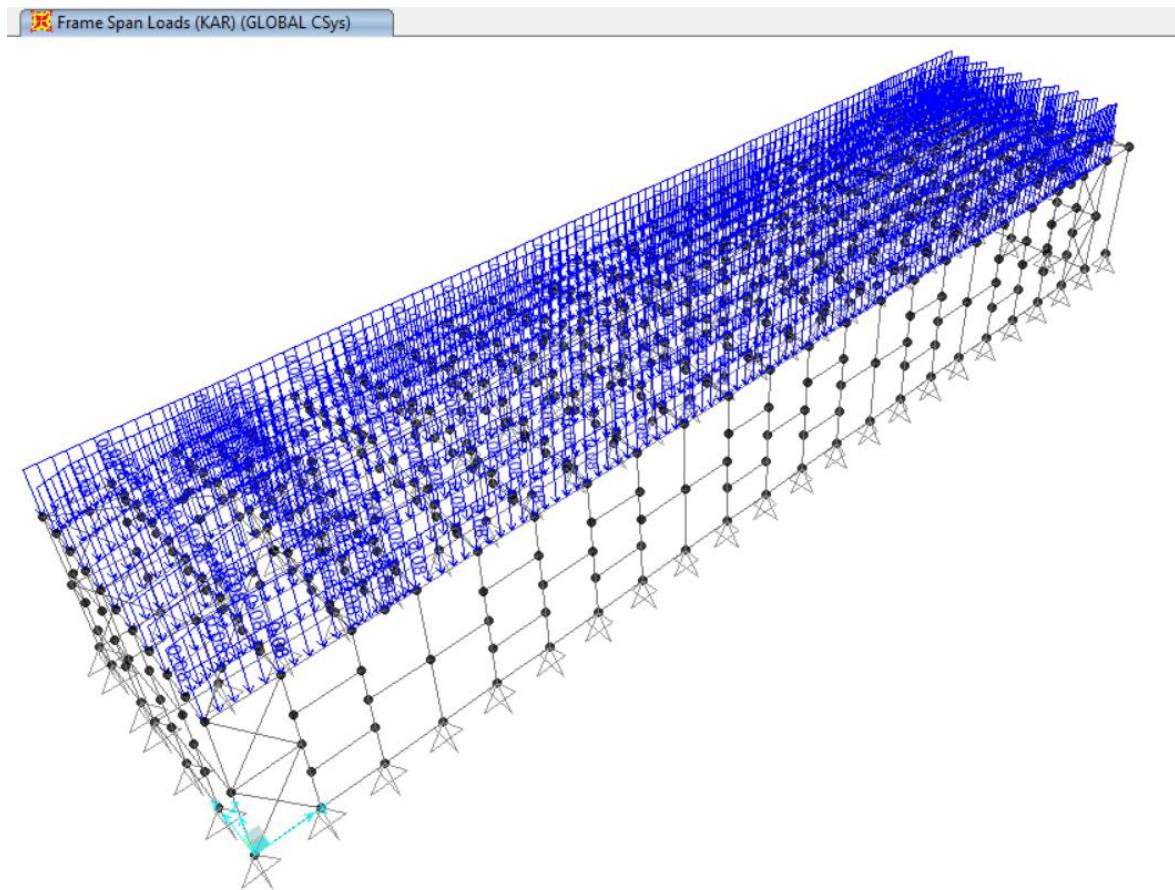
# 3 YÜKLEME DURUMU

## 3.1 Statik Yükler

Çatı Kat Kaplama Yükleme durumu (Döşeme Kaplama Yükü:  $25,00 \text{ kg/m}^2$ )



Kar Yükü (75kg/m<sup>2</sup>)



STATIK

### 3.2 Rüzgâr Yükleri

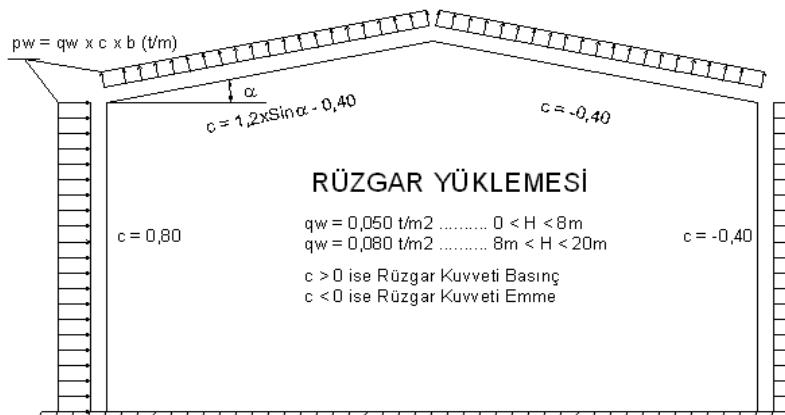
TS 498 standardına göre yüksekliğe bağlı olarak emme:

0 m - 8 m

$$q = 0,50 \text{ kN/m}^2$$

8 m – 20 m

$$q = 0,80 \text{ kN/m}^2$$

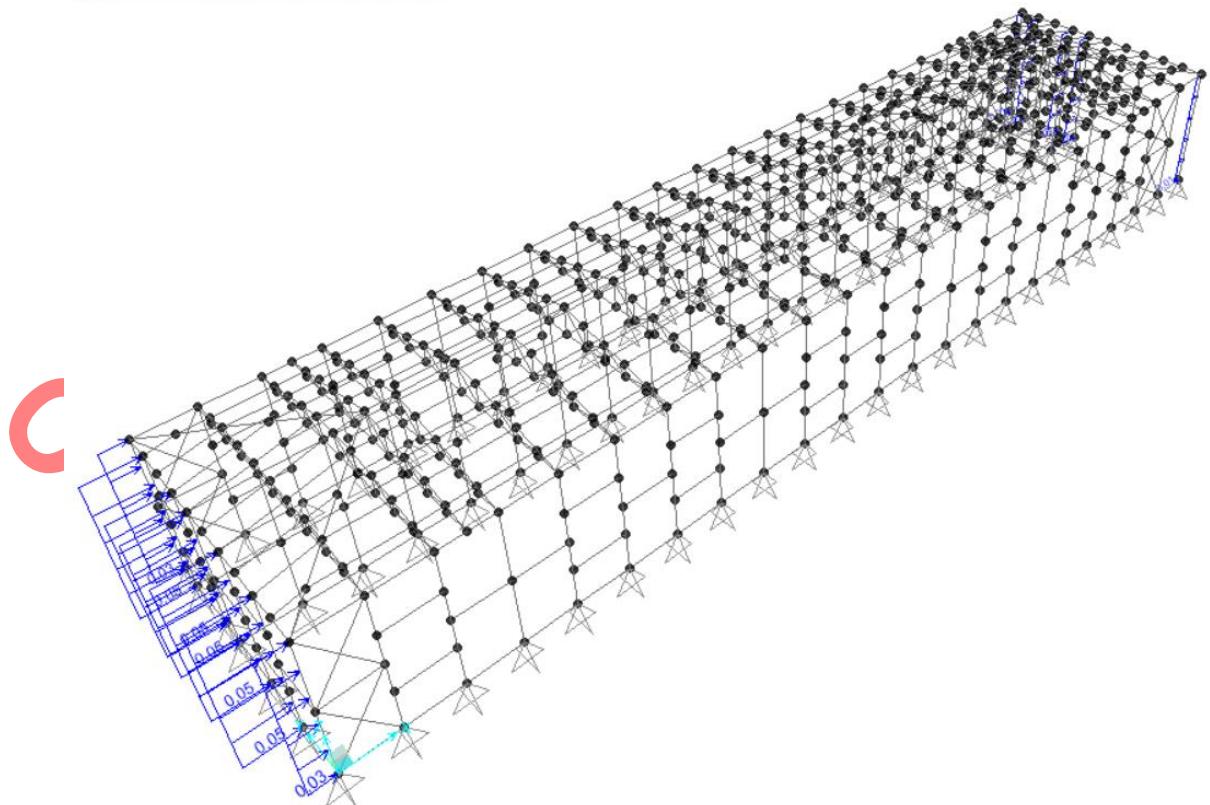


Rüzgar yükü olarak metrekareye  $50 \text{ kg/m}^2$  alınmıştır.(TSE498)

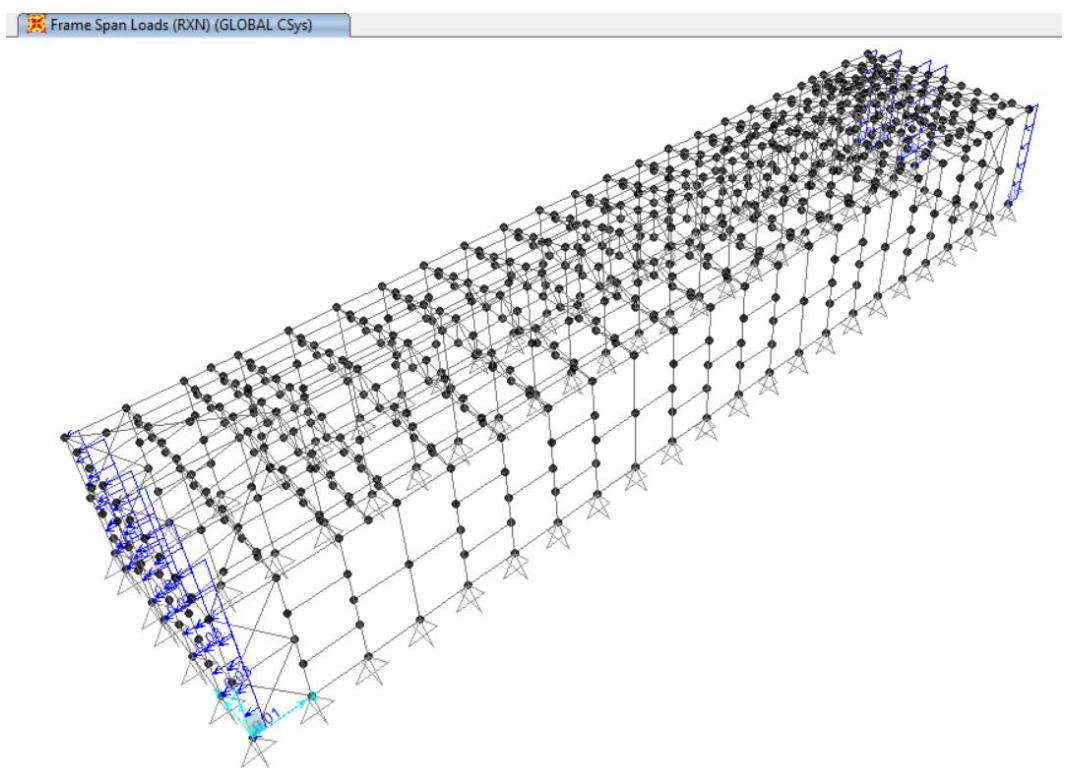
**Rüzgar Yüklerinin Yapıya Etki Ettirilmesi :**

**RXP ( X yönündeki pozitif rüzgar yükü ) :**

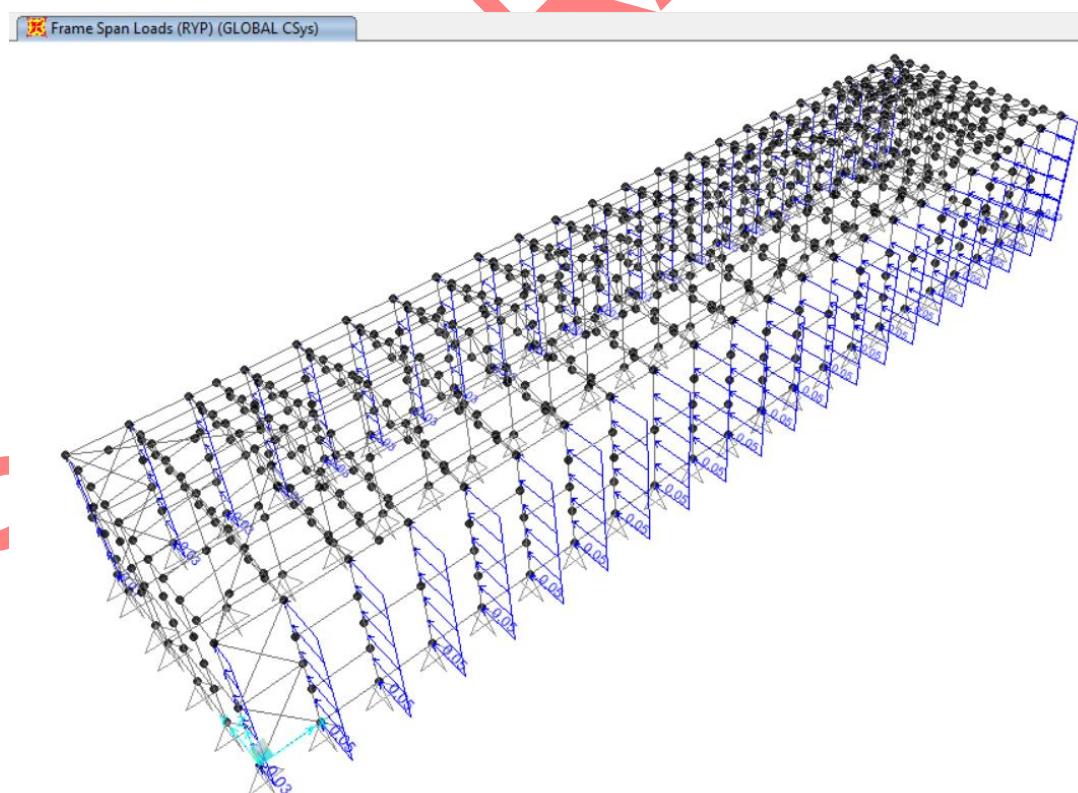
Frame Span Loads (RXP) (GLOBAL CSys)



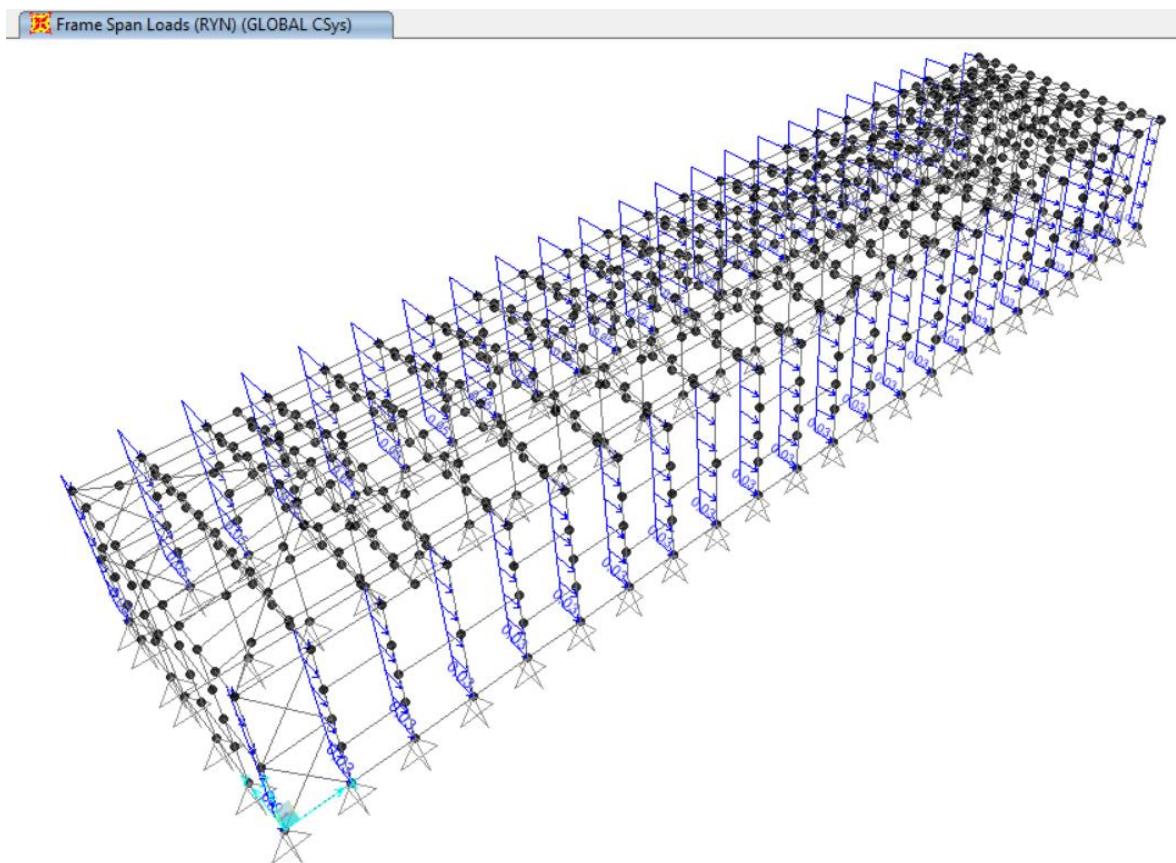
**RXN ( X yönündeki negatif rüzgar yükü ) :**



**RYP ( Y yönündeki pozitif rüzgar yükü ) :**



**RYN ( Y yönündeki negatif rüzgar yükü ) :**



STATİK

## 4 YÜK DURUMLARI VE KOMBİNASYONLAR

Kombinasyonlar 2016 yılında yayınlanan Çelik yönetmeliklerine uygun olarak yapılacaktır.

### 5.3.1 – Yük ve Dayanım Katsayıları ile Tasarım (YDKT)

Bu tasarım yönteminde gerekli dayanım,  $R_u$ , aşağıdaki yük birleşimleri ile belirlenecektir.

- (1)  $1.4G$
- (2a)  $1.2G + 1.6(Q_r \text{ veya } S \text{ veya } R)$
- (2b)  $1.2G + 1.6Q + 0.5(Q_r \text{ veya } S \text{ veya } R)$
- (3)  $1.2G + 1.6(Q_r \text{ veya } S \text{ veya } R) + (Q \text{ veya } 0.8W)$
- (4)  $1.2G + 1.0Q + 0.5(Q_r \text{ veya } S \text{ veya } R) + 1.6W$
- (5)  $1.2G + 1.0Q + 0.2S + 1.0E$
- (6)  $0.9G + 1.6W$
- (7)  $0.9G + 1.0E$

### 4.1 Statik yük durumları

TABLE: Load Pattern Definitions			
LoadPat	DesignType	SelfWtMult	AutoLoad
Text	Text	Unitless	Text
DEAD	Dead	1	
KAR	Snow	0	
CATI KAPLAMA	Super Dead	0	
RXP	Wind	0	TS498
RXN	Wind	0	TS498
RYP	Wind	0	TS498
RYN	Wind	0	TS498
EX	Quake	0	TSC-2018
EY	Quake	0	TSC-2018

## 4.2 Statik yük kombinasyonları

TABLE: Combination Definitions

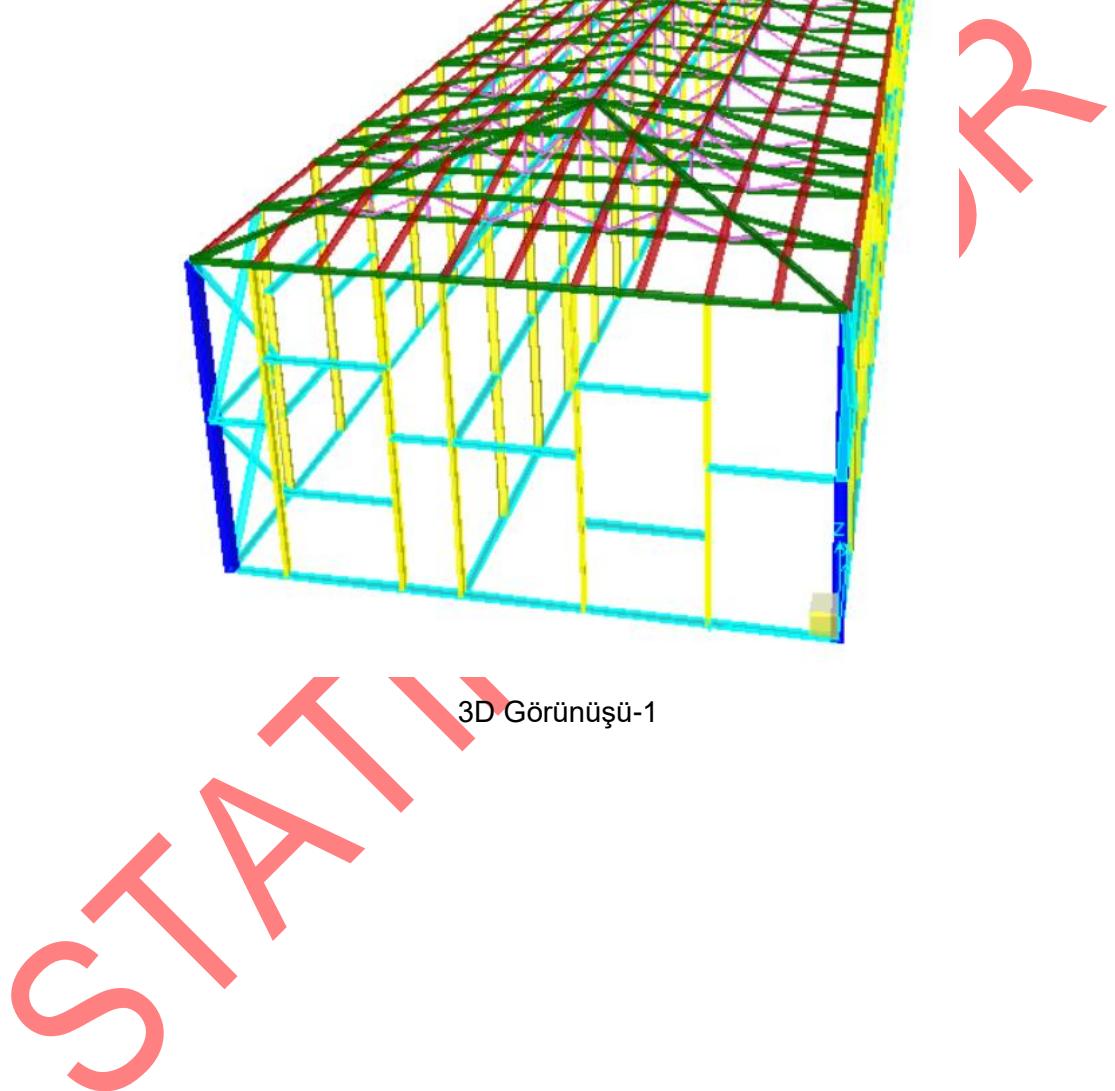
ComboName	ComboType	AutoDesign	CaseType	CaseName	ScaleFactor
Text	Text	Yes/No	Text	Text	Unitless
1.4G	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1,4
1.4G			Linear Static	DEAD	1,4
1.2G+1.6Q	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1,2
1.2G+1.6Q			Linear Static	DEAD	1,2
1.2G+1.6Q			Linear Static	KAR	1,6
G+Q+1.6RXP	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+1.6RXP			Linear Static	DEAD	1
G+Q+1.6RXP			Linear Static	KAR	1
G+Q+1.6RXP			Linear Static	RXP	1,6
G+Q+1.6RXN	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+1.6RXN			Linear Static	DEAD	1
G+Q+1.6RXN			Linear Static	KAR	1
G+Q+1.6RXN			Linear Static	RXN	1,6
G+Q+1.6RYP	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+1.6RYP			Linear Static	DEAD	1
G+Q+1.6RYP			Linear Static	KAR	1
G+Q+1.6RYP			Linear Static	RYP	1,6
G+Q+1.6RYN	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+1.6RYN			Linear Static	DEAD	1
G+Q+1.6RYN			Linear Static	KAR	1
G+Q+1.6RYN			Linear Static	RYN	1,6
G+Q+EXP	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+EXP			Linear Static	DEAD	1
G+Q+EXP			Linear Static	KAR	1
G+Q+EXP			Linear Static	EX	1
G+Q+EXN	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+EXN			Linear Static	DEAD	1
G+Q+EXN			Linear Static	KAR	1
G+Q+EXN			Linear Static	EX	-1
G+Q+EYP	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+EYP			Linear Static	DEAD	1
G+Q+EYP			Linear Static	KAR	1
G+Q+EYP			Linear Static	EY	1
G+Q+EYN	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+EYN			Linear Static	DEAD	1
G+Q+EYN			Linear Static	KAR	1
G+Q+EYN			Linear Static	EY	-1
G+Q+0.9EXP+0.3EYP	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+0.9EXP+0.3EYP			Linear Static	DEAD	1
G+Q+0.9EXP+0.3EYP			Linear Static	KAR	1
G+Q+0.9EXP+0.3EYP			Linear Static	EX	0,9
G+Q+0.9EXP+0.3EYP			Linear Static	EY	0,3

G+Q+0.9EXP+0.3EYN	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+0.9EXP+0.3EYN			Linear Static	DEAD	1
G+Q+0.9EXP+0.3EYN			Linear Static	KAR	1
G+Q+0.9EXP+0.3EYN			Linear Static	EX	0,9
G+Q+0.9EXP+0.3EYN			Linear Static	EY	-0,3
G+Q+0.9EXN+0.3EYP	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+0.9EXN+0.3EYP			Linear Static	DEAD	1
G+Q+0.9EXN+0.3EYP			Linear Static	KAR	1
G+Q+0.9EXN+0.3EYP			Linear Static	EX	-0,9
G+Q+0.9EXN+0.3EYP			Linear Static	EY	0,3
G+Q+0.9EXN+0.3EYN	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+0.9EXN+0.3EYN			Linear Static	DEAD	1
G+Q+0.9EXN+0.3EYN			Linear Static	KAR	1
G+Q+0.9EXN+0.3EYN			Linear Static	EX	-0,9
G+Q+0.9EXN+0.3EYN			Linear Static	EY	-0,3
G+Q+0.9EYP+0.3EXP	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+0.9EYP+0.3EXP			Linear Static	DEAD	1
G+Q+0.9EYP+0.3EXP			Linear Static	KAR	1
G+Q+0.9EYP+0.3EXP			Linear Static	EX	0,3
G+Q+0.9EYP+0.3EXP			Linear Static	EY	0,9
G+Q+0.9EYP+0.3EXN	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+0.9EYP+0.3EXN			Linear Static	DEAD	1
G+Q+0.9EYP+0.3EXN			Linear Static	KAR	1
G+Q+0.9EYP+0.3EXN			Linear Static	EX	-0,3
G+Q+0.9EYP+0.3EXN			Linear Static	EY	0,9
G+Q+0.9EYN+0.3EXP	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+0.9EYN+0.3EXP			Linear Static	DEAD	1
G+Q+0.9EYN+0.3EXP			Linear Static	KAR	1
G+Q+0.9EYN+0.3EXP			Linear Static	EX	0,3
G+Q+0.9EYN+0.3EXP			Linear Static	EY	-0,9
G+Q+0.9EYN+0.3EXN	Linear Add	No	Linear Static	CATI KAPLAMA	1
G+Q+0.9EYN+0.3EXN			Linear Static	DEAD	1
G+Q+0.9EYN+0.3EXN			Linear Static	KAR	1
G+Q+0.9EYN+0.3EXN			Linear Static	EX	-0,3
G+Q+0.9EYN+0.3EXN			Linear Static	EY	-0,9

---

## 5 STATİK SİSTEM

### 5.1 Statik Sistem 3D Görünüşü



---

## 5.2 Kesitler

Sap2000 Statik analiz programında tahliki yapılan kesitler ve özellikleri aşağıda belirtilmiştir (Birimler cm cinsinden).

A: Kesit Alanı

I33: Kesit 3 yönü atalet Momenti (cm<sup>4</sup>)

I22: Kesit 2 yönü atalet Momenti (cm<sup>4</sup>)

S33: Kesit 3 yönü atalet Mukavemet Momenti (cm<sup>3</sup>)

S22: Kesit 2 yönü atalet Mukavemet Momenti (cm<sup>3</sup>)

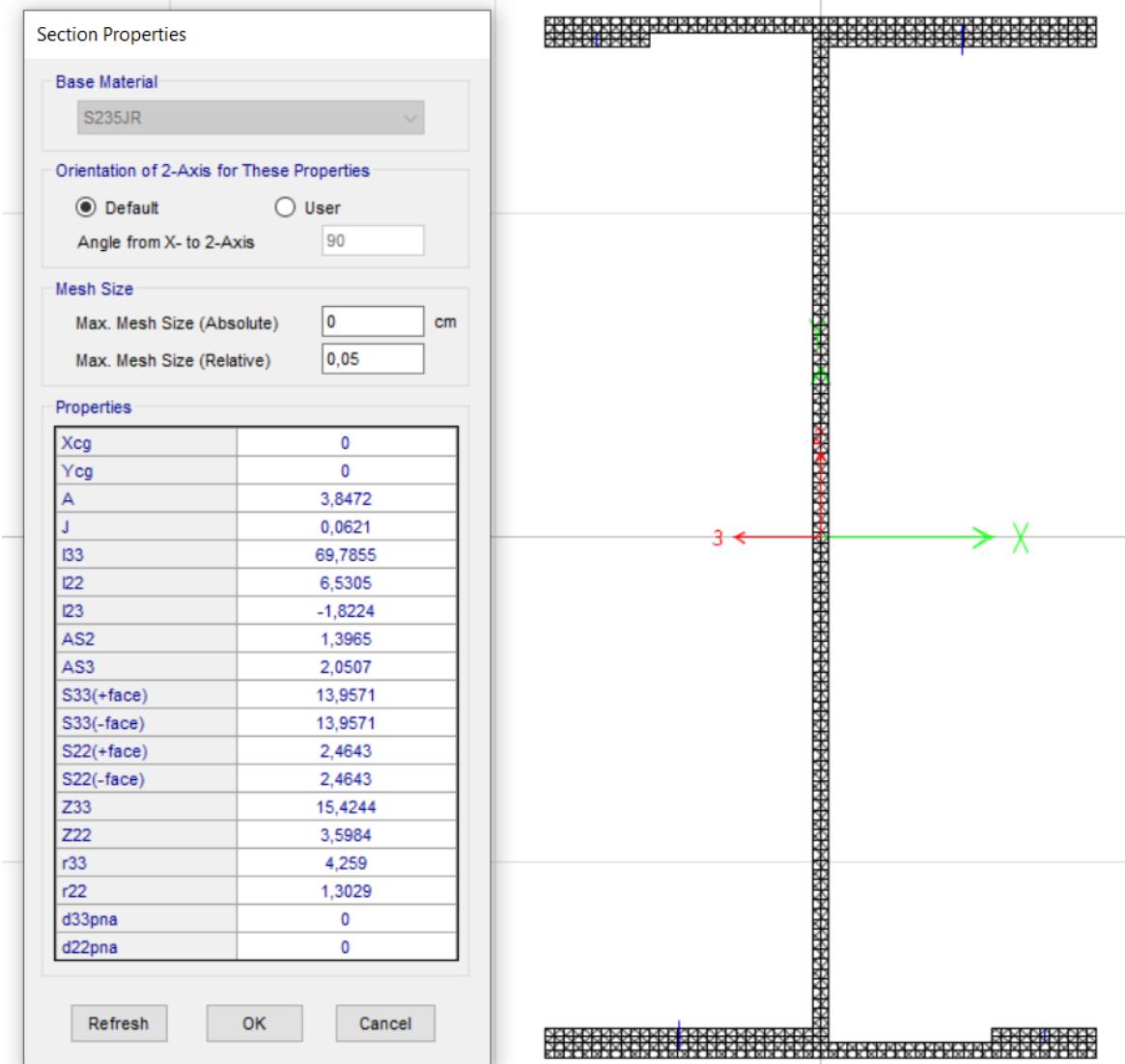
r33: Kesit 3 yönü atalet yarıçapı (cm)

r22: Kesit 2 yönü atalet yarıçapı (cm)

STATİK RAPOR

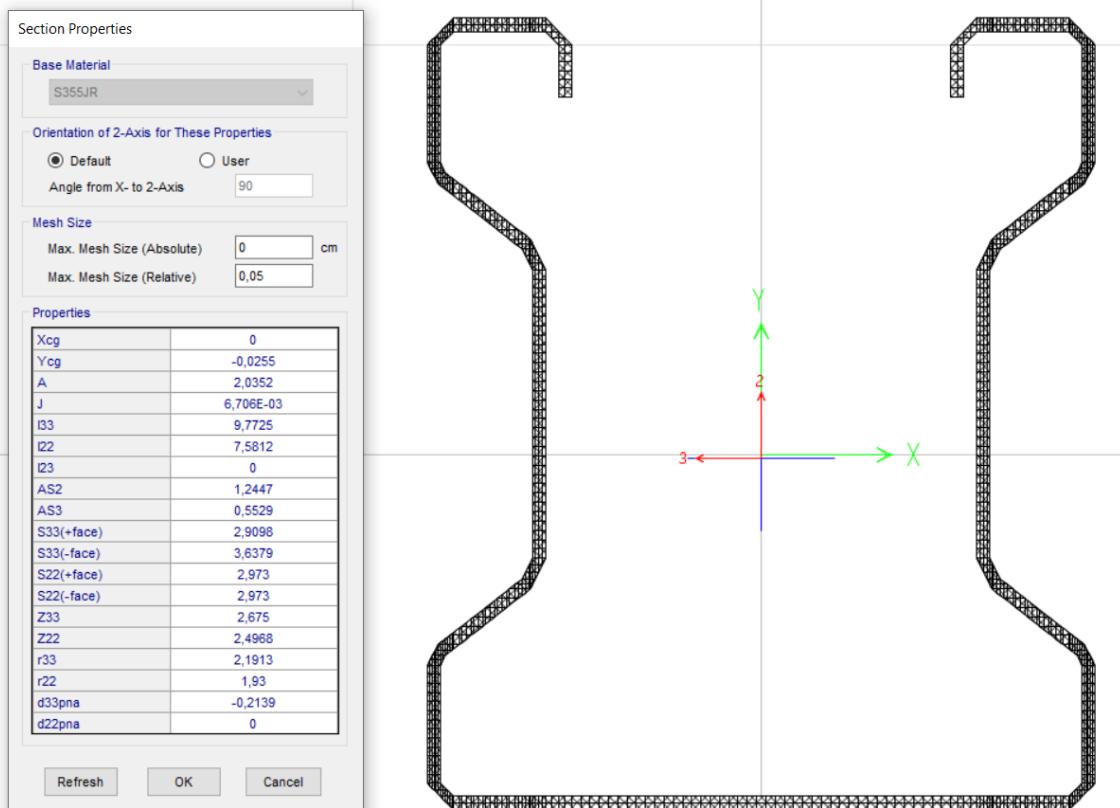
### 5.2.1 Standart Kesitler (Birimler cm)

H100 - 1.40mm (Zemin Kat H Profilleri)

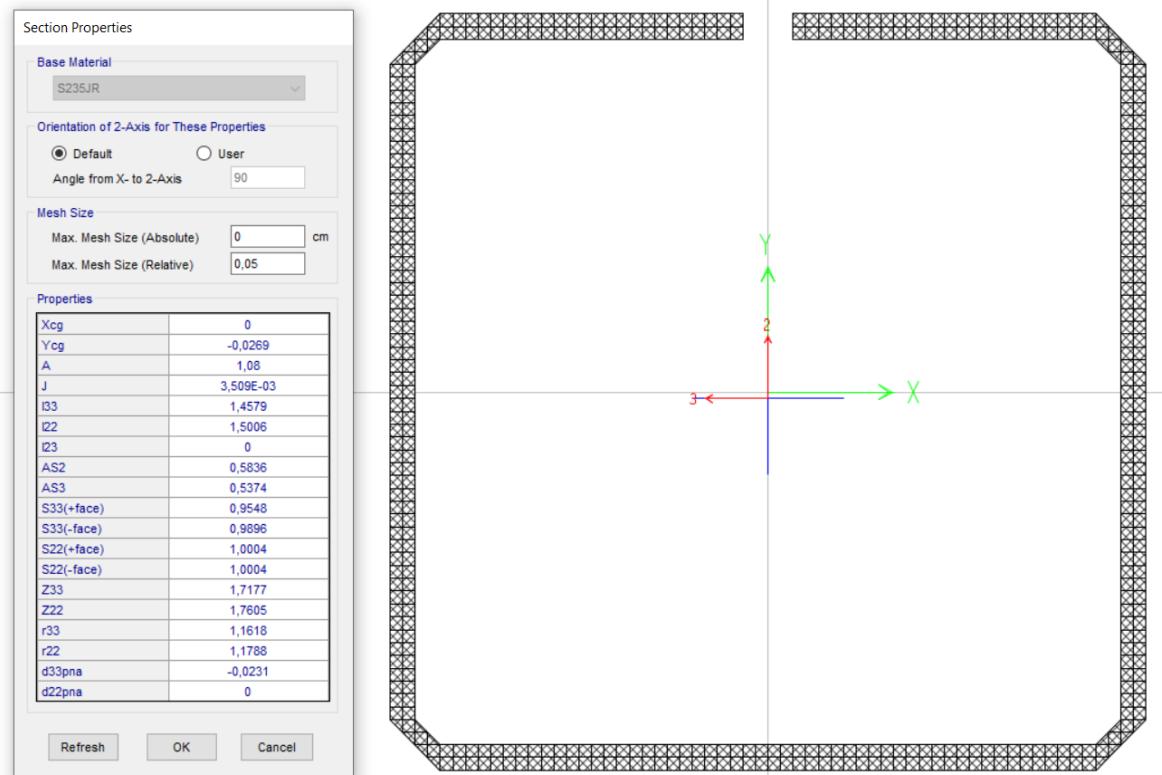


STK

### Makas Alt ve Üst Başlık Profilleri (1.00mm)



### Makas Dikme ve Çapraz Profilleri (1.00mm)



## Kutu Profil 100-100 (3.00mm)

Tube Section

X

Section Name	KUTU100-100-3.00mm	Display Color	<input type="color" value="#0000FF"/>
Section Notes	Modify/Show Notes...		
Dimensions		Section	
Outside depth ( t3 )	10,		
Outside width ( t2 )	10,		
Flange thickness ( tf )	0,3		
Web thickness ( tw )	0,3		
Material	S235JR	Property Modifiers	<input type="button" value="Section Properties..."/> <input type="button" value="Time Dependent Properties..."/>

Property Data

X

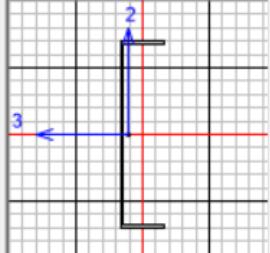
Section Name	KUTU100-100-3.00mm		
<b>Properties</b>			
Cross-section (axial) area	11,64	Section modulus about 3 axis	36,5418
Moment of Inertia about 3 axis	182,7092	Section modulus about 2 axis	36,5418
Moment of Inertia about 2 axis	182,7092	Plastic modulus about 3 axis	42,354
Product of Inertia about 2-3	0,	Plastic modulus about 2 axis	42,354
Shear area in 2 direction	6,	Radius of Gyration about 3 axis	3,9619
Shear area in 3 direction	6,	Radius of Gyration about 2 axis	3,9619
Torsional constant	273,8019	Shear Center Eccentricity (x3)	0,



## Karkas Profili 20-84-20 (1.20mm)

Channel Section

X

Section Name	KARKAS-U	Display Color
Section Notes	Modify/Show Notes...	
Dimensions		
Outside depth (t3)	8,4	
Outside flange width (t2)	2,	
Flange thickness (tf)	0,12	
Web thickness (tw)	0,12	
		
Properties		
Material	S235JR	Property Modifiers
		Section Properties...
		Time Dependent Properties...

Property Data

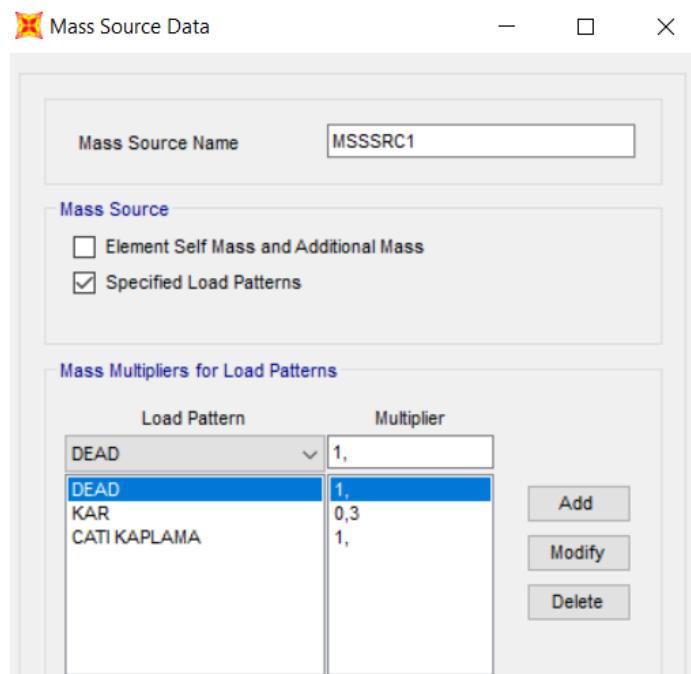
X

Section Name	KARKAS-U		
Properties			
Cross-section (axial) area	1,4592	Section modulus about 3 axis	3,2526
Moment of Inertia about 3 axis	13,661	Section modulus about 2 axis	0,2734
Moment of Inertia about 2 axis	0,4458	Plastic modulus about 3 axis	3,9848
Product of Inertia about 2-3	0,	Plastic modulus about 2 axis	0,4754
Shear area in 2 direction	1,008	Radius of Gyration about 3 axis	3,0597
Shear area in 3 direction	0,48	Radius of Gyration about 2 axis	0,5527
Torsional constant	6,874E-03	Shear Center Eccentricity (x3)	0,8753

## 6 DEPREM HESABI

Depreme Katılan Hareketli Yüklerin ve Sabit Yüklerin Katılım Oranları :

Sap2000 programına tanıtılan Kütle Katılım Oranları :



~~n katsayısı; TDY2018 yönetmeliğinden alınmıştır.~~

Bina Kullanım Sınıfı	Binanın Kullanım Amacı	Bina Önem Katsayı (I)
BKS = 1	Deprem sonrası kullanımı gereken binalar, insanların uzun süreli ve yoğun olarak bulunduğu binalar, değerli eşyanın saklandığı binalar ve tehlikeli madde içeren binalar a) Deprem sonrasında hemen kullanılması gereklili binalar (Hastaneler, dispanserler, sağlık ocakları, itfaiye bina ve tesisleri, PTT ve diğer haberleşme tesisleri, ulaşım istasyonları ve terminaleri, enerji üretimi ve dağıtım tesisleri; vilayet, kaymakamlık ve belediye yönetim binaları, ilk yardım ve afet planlama istasyonları) b) Okullar, diğer eğitim bina ve tesisleri, yurt ve yatakhaneler, askeri kişilər, cezaevleri, vb. c) Müzeler d) Toksik, patlayıcı, parlayıcı, vb özellikleri olan maddelerin bulunduğu veya depolandığı binalar	1.5
BKS = 2	İnsanların kısa süreli ve yoğun olarak bulunduğu binalar Alışveriş merkezleri, spor tesisleri, sinema, tiyatro, konser salonları, ibadethaneler, vb.	1.2
BKS = 3	Diğer binalar Yukarıda tanımlımlara girmeyen diğer binalar (Konutlar, işyerleri, oteller, bina türü endüstri yapıları, vb)	1.0

Binanın Kullanım Amacı	<i>n</i>
Depo, antrepo, vb.	0.80
Okul, öğrenci yurdu, spor tesisi, sinema, tiyatro, konser salonu, ibadethane, lokanta, mağaza, vb.	0.60
Konut, işyeri, otel, hastane, otopark, vb.	0.30

**Tablo 3.3 – Bina Yükseklik Sınıfları ve Deprem Tasarım Sınıflarına Göre Tanımlanan Bina Yükseklik Aralıkları**

Bina Yükseklik Sınıfı	Bina Yükseklik Sınıfları ve Deprem Tasarım Sınıflarına Göre Tanımlanan Bina Yükseklik Aralıkları [m]		
	DTS = 1, 1a, 2, 2a	DTS = 3, 3a	DTS = 4, 4a
BYS = 1	$H_N > 70$	$H_N > 91$	$H_N > 105$
BYS = 2	$56 < H_N \leq 70$	$70 < H_N \leq 91$	$91 < H_N \leq 105$
BYS = 3	$42 < H_N \leq 56$	$56 < H_N \leq 70$	$56 < H_N \leq 91$
BYS = 4	$28 < H_N \leq 42$	$42 < H_N \leq 56$	
BYS = 5	$17.5 < H_N \leq 28$	$28 < H_N \leq 42$	
BYS = 6	$10.5 < H_N \leq 17.5$	$17.5 < H_N \leq 28$	
BYS = 7	$7 < H_N \leq 10.5$	$10.5 < H_N \leq 17.5$	
BYS = 8	$H_N \leq 7$	$H_N \leq 10.5$	

**Tablo 4.1 (devamı)**

Bina Taşıyıcı Sistemi	Taşıyıcı Sistem Davranış Katsayısı <i>R</i>	Dayanım Fazlalığı Katsayısı <i>D</i>	İzin Verilen Bina Yükseklik Sınıfları BYS
<b>D. HAFIF ÇELİK BİNA TAŞIYICI SİSTEMLERİ</b>			
<b>D1. Süreklik Düzeyi Yüksek Taşıyıcı Sistemler</b>			
Deprem etkilerinin tamamının vidalı, bulonlu sac, OSB veya kontrplak (plywood) duvar panelleri ile karşılandığı süreklik düzeyi yüksek hafif çelik binalar	4	2	BYS = 8
<b>D2. Süreklik Düzeyi Sınırlı Taşıyıcı Sistemler (Bkz.4.3.4.1)</b>			
Deprem etkilerinin tamamının alçı levhalar içeren kaplamalı veya çaprazlı panellerle karşılandığı süreklik düzeyi sınırlı hafif çelik binalar	3	2	BYS = 8

#### Deprem Taban Kesme Kuvveti Katsayıları Hesaplama :

(b) 1.0 saniye periyot için *harita spektral ivme katsayıları*  $S_1$

Birbirine dik iki yatay doğrultudaki deprem etkilerinin geometrik ortalamasına karşı gelen *harita spektral ivme katsayıları*, belirli bir deprem yer hareketi düzeyi için referans zemin koşulu [ $(V_S)_{30} = 760$  m/s] esas alınarak %5 sönmür oranı için *harita spektral ivmeleri*'nin yerçekimi ivmesine bölünmesi ile *boyutsuz katsayılar* olarak tanımlanmıştır.

2.3.2.2 – 2.3.2.1'de tanımlanan *harita spektral ivme katsayıları*  $S_S$  ve  $S_1$ , aşağıdaki şekilde *tasarım spektral ivme katsayıları*  $S_{DS}$  ve  $S_{D1}$ 'e dönüştürülür:

$$\begin{aligned} S_{DS} &= S_S F_S \\ S_{D1} &= S_1 F_1 \end{aligned} \quad (2.1)$$

**Tablo 2.2 – 1.0 saniye periyot için Yerel Zemin Etki Katsayıları**

Yerel Zemin Sınıfı	1.0 saniye periyot için <i>Yerel Zemin Etki Katsayıısı</i> $F_1$					
	$S_1 \leq 0.10$	$S_1 = 0.20$	$S_1 = 0.30$	$S_1 = 0.40$	$S_1 = 0.50$	$S_1 \geq 0.60$
ZA	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
ZB	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
ZC	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.4
ZD	2.4	2.2	2.0	1.9	1.8	1.7
ZE	4.2	3.3	2.8	2.4	2.2	2.0
ZF	<i>Sahaya özel zemin davranış analizi yapılacaktır (Bkz.16.5).</i>					

**2.3.3.2 – Tablo 2.1 ve/veya Tablo 2.2’ye göre ZF yerel zemin sınıfına giren zeminler için sahaya özel zemin davranış analizleri 16.5’e göre yapılacaktır.**

#### 2.3.4. Yatay Elastik Tasarım Spektrumu

**2.3.4.1 – Gözönüne alınan herhangi bir deprem yer hareketi düzeyi için *yatay elastik tasarım ivme spektrumu*’nın ordinatları olan *yatay elastik tasarım spektral ivmeleri*  $S_{ae}(T)$ , doğal titreşim periyoduna bağlı olarak yerçekimi ivmesi [g] cinsinden Denk.(2.2)’de tanımlanmıştır (Şekil 2.1):**

$$\begin{aligned}
 S_{ae}(T) &= \left( 0.4 + 0.6 \frac{T}{T_A} \right) S_{DS} && (0 \leq T \leq T_A) \\
 S_{ae}(T) &= S_{DS} && (T_A \leq T \leq T_B) \\
 S_{ae}(T) &= \frac{S_{D1}}{T} && (T_B \leq T \leq T_L) \\
 S_{ae}(T) &= \frac{S_{D1} T_L}{T^2} && (T_L \leq T)
 \end{aligned} \tag{2.2}$$

Burada  $S_{DS}$  ve  $S_{D1}$  2.3.2.2’de tanımlanan *tasarım spektral ivme katsayıları*’nı,  $T$  ise doğal titreşim periyodunu göstermektedir. Yatay tasarım spektrumu köşe periyotları  $T_A$  ve  $T_B$  Denk.(2.3) ile  $S_{DS}$  ve  $S_{D1}$ ’e bağlı olarak tanımlanır:

$$T_A = 0.2 \frac{S_{D1}}{S_{DS}} \quad ; \quad T_B = \frac{S_{D1}}{S_{DS}} \tag{2.3}$$



# Türkiye Deprem Tehlike Haritaları

## İnteraktif Web Uygulaması

### Kullanıcı Girdileri

Rapor Başlığı:	Evkon	
	180m <sup>2</sup>	
Deprem Yer Hareketi Düzeyi	DD-2	50 yılda aşılma olasılığı %10 (tekrarlanma periyodu 475 yıl) olan deprem yer hareketi düzeyi
Yerel Zemin Sınıfı	ZD	Orta sıkı - sıkı kum, çakıl veya çok katlı kıl tabakaları
Enlem:	41.072396°	
Boylam	29.033389°	

### Çıktılar

 $S_S = 0.767$  $S_1 = 0.219$  $PGA=0.317$  $PGV=19.853$  $S_S$  : Kısa periyot harita spektral ivme katsayısı [boyutsuz] $S_1$  : 1.0 saniye periyot için harita spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

PGA : En büyük yer ivmesi [g]

PGV : En büyük yer hızı [cm/sn]

Yerel Zemin Sınıfı ZD ve  $S_S = 0.767$  için  $F_S = 1.193$ 

Yerel Zemin Sınıfı	1.0 saniye periyot için Yerel Zemin Etki Katsayısı $F_1$					
	$S_1 \leq 0.10$	$S_1 = 0.20$	$S_1 = 0.30$	$S_1 = 0.40$	$S_1 = 0.50$	$S_1 \geq 0.60$
ZA	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
ZB	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
ZC	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.4
ZD	2.4	2.2	2.0	1.9	1.8	1.7
ZE	4.2	3.3	2.8	2.4	2.2	2.0
ZF	Sahaya özel zemin davranış analizi yapılacaktır.					

## Tasarım Spektral İvme Katsayıları

$$S_{DS} = S_S F_S = 0.767 \times 1.193 = 0.915$$

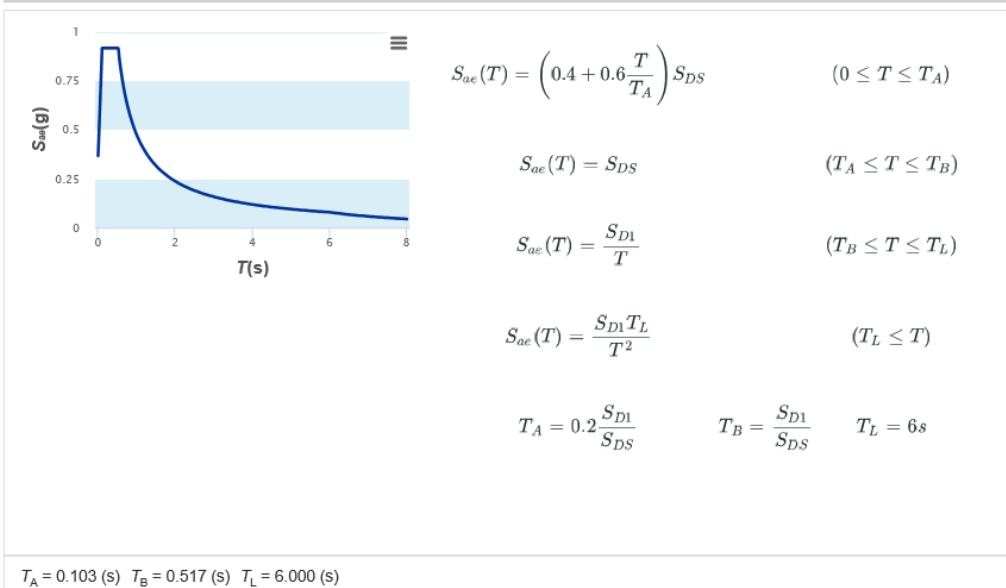
$$S_{D1} = S_1 F_1 = 0.219 \times 2.162 = 0.473$$

$S_{DS}$  : Kısa periyot tasarım spektral ivme katsayısı [boyutsuz]

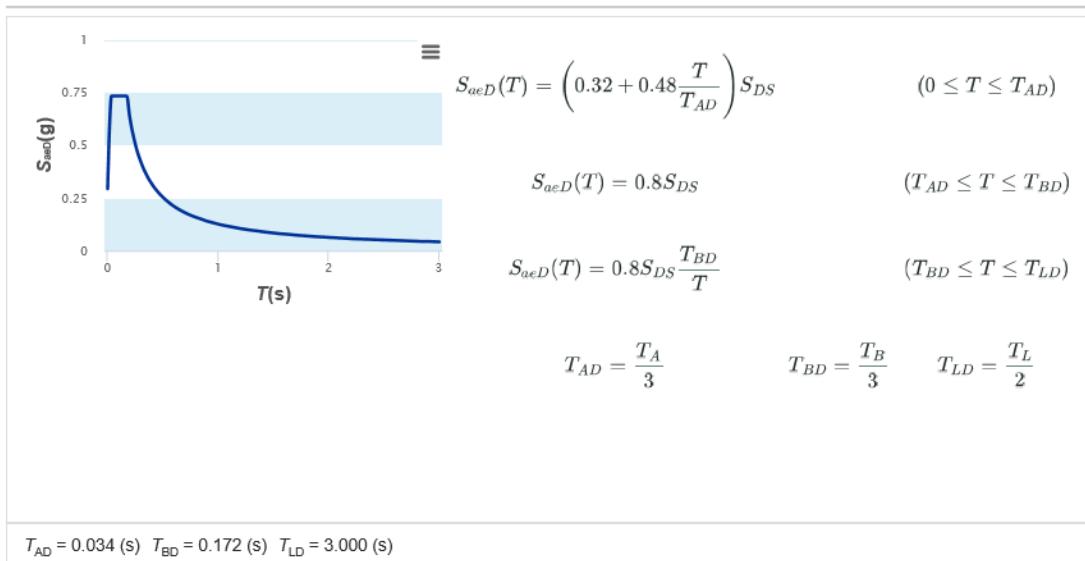
$S_{D1}$  : 1.0 saniye periyot için tasarım spektral ivme katsayısı [boyutsuz]



### Yatay Elastik Tasarım Spektrumu



### Düşey Elastik Tasarım Spektrumu



## X Yönü Deprem Yükü

TSC-2018 Seismic Load Pattern

<b>Load Direction and Diaphragm Eccentricity</b>	<b>Seismic Coefficients</b>
<input checked="" type="radio"/> Global X Direction	0.2 Sec Spectral Accel, Ss <input type="text" value="0,767"/>
<input type="radio"/> Global Y Direction	1 Sec Spectral Accel, S1 <input type="text" value="0,219"/>
Ecc. Ratio (All Diaph.) <input type="text" value="0,05"/>	Long-Period Transition Period <input type="text" value="6,"/>
Override Diaph. Eccen. <input type="button" value="Override..."/>	
<b>Time Period</b>	
<input type="radio"/> Approx. Period Ct (m), x = <input type="text"/>	
<input checked="" type="radio"/> Program Calc Ct (m), x = <input type="text" value="0,10; 0,75"/>	
<input type="radio"/> User Defined T = <input type="text"/>	
<b>Lateral Load Elevation Range</b>	<b>Calculated Coefficients</b>
<input checked="" type="radio"/> Program Calculated	SDS = Fs * Ss <input type="text" value="0,9152"/>
<input type="radio"/> User Specified	SDS = F1 * S1 <input type="text" value="0,4735"/>
Max Z <input type="text"/>	
Min Z <input type="text"/>	
<input type="button" value="OK"/>	<input type="button" value="Cancel"/>
<b>Factors</b>	
Response Modification, R <input type="text" value="4,"/>	
System Overstrength, D <input type="text" value="2,"/>	
Occupancy Importance, I <input type="text" value="1,"/>	

## Y Yönü Deprem Yükü

TSC-2018 Seismic Load Pattern

<b>Load Direction and Diaphragm Eccentricity</b>	<b>Seismic Coefficients</b>
<input type="radio"/> Global X Direction	0.2 Sec Spectral Accel, Ss <input type="text" value="0,767"/>
<input checked="" type="radio"/> Global Y Direction	1 Sec Spectral Accel, S1 <input type="text" value="0,219"/>
Ecc. Ratio (All Diaph.) <input type="text" value="0,05"/>	Long-Period Transition Period <input type="text" value="6,"/>
Override Diaph. Eccen. <input type="button" value="Override..."/>	
<b>Time Period</b>	
<input type="radio"/> Approx. Period Ct (m), x = <input type="text"/>	
<input checked="" type="radio"/> Program Calc Ct (m), x = <input type="text" value="0,10; 0,75"/>	
<input type="radio"/> User Defined T = <input type="text"/>	
<b>Lateral Load Elevation Range</b>	<b>Calculated Coefficients</b>
<input checked="" type="radio"/> Program Calculated	SDS = Fs * Ss <input type="text" value="0,9152"/>
<input type="radio"/> User Specified	SDS = F1 * S1 <input type="text" value="0,4735"/>
Max Z <input type="text"/>	
Min Z <input type="text"/>	
<input type="button" value="OK"/>	<input type="button" value="Cancel"/>
<b>Factors</b>	
Response Modification, R <input type="text" value="4,"/>	
System Overstrength, D <input type="text" value="2,"/>	
Occupancy Importance, I <input type="text" value="1,"/>	

## 7 STATİK HESAPLAR

### 7.1 Dizayn Sonuçları

TABLE: Steel Design 1 - Summary Data - AISC 360-16

Frame	DesignSect	DesignType	Ratio	RatioType	Combo	Location
Text	Text	Text	Unitless	Text	Text	cm
1	KUTU100-100-3.00mm	Column	0,33225	PMM	G+Q+1.6RYN	350
2	KUTU100-100-3.00mm	Column	0,382018	PMM	G+Q+1.6RYN	350
3	KUTU100-100-3.00mm	Column	0,641861	PMM	G+Q+1.6RYN	350
4	KUTU100-100-3.00mm	Beam	0,085953	PMM	G+Q+1.6RYP	125,5
5	H100 K1.40mm	Column	0,800688	PMM	G+Q+1.6RYN	350
6	H100 K1.40mm	Column	0,864764	PMM	G+Q+1.6RYN	350
7	H100 K1.40mm	Column	0,850524	PMM	G+Q+1.6RYN	350
8	H100 K1.40mm	Column	0,87447	PMM	G+Q+1.6RYN	350
9	H100 K1.40mm	Column	0,871014	PMM	G+Q+1.6RYN	350
10	H100 K1.40mm	Column	0,893187	PMM	G+Q+1.6RYN	350
11	H100 K1.40mm	Column	0,89334	PMM	G+Q+1.6RYN	350
12	H100 K1.40mm	Column	0,940522	PMM	G+Q+1.6RYN	350
13	H100 K1.40mm	Column	0,903132	PMM	G+Q+1.6RYN	350
14	H100 K1.40mm	Column	0,896573	PMM	G+Q+1.6RYN	350
15	H100 K1.40mm	Column	0,894036	PMM	G+Q+1.6RYN	350
16	H100 K1.40mm	Column	0,882873	PMM	G+Q+1.6RYN	350
17	H100 K1.40mm	Column	0,911757	PMM	G+Q+1.6RYN	350
18	H100 K1.40mm	Column	0,855831	PMM	G+Q+1.6RYN	350
19	H100 K1.40mm	Column	0,838994	PMM	G+Q+1.6RYN	350
20	H100 K1.40mm	Column	0,85588	PMM	G+Q+1.6RYN	350
21	H100 K1.40mm	Column	0,786498	PMM	G+Q+1.6RYN	350
22	H100 K1.40mm	Column	0,763964	PMM	G+Q+1.6RYN	350
23	H100 K1.40mm	Column	0,73271	PMM	G+Q+1.6RYN	350
24	H100 K1.40mm	Column	0,684245	PMM	G+Q+1.6RYP	175
25	KUTU100-100-3.00mm	Column	0,429341	PMM	G+Q+1.6RYP	350
27	KUTU100-100-3.00mm	Column	0,363706	PMM	G+Q+1.6RYP	175
29	H100 K1.40mm	Column	0,790587	PMM	G+Q+1.6RYP	350
30	H100 K1.40mm	Column	0,826365	PMM	G+Q+1.6RYP	350
31	H100 K1.40mm	Column	0,772	PMM	G+Q+1.6RYP	350
32	H100 K1.40mm	Column	0,837872	PMM	G+Q+1.6RYP	350
33	H100 K1.40mm	Column	0,867599	PMM	G+Q+1.6RYP	350
34	H100 K1.40mm	Column	0,847569	PMM	G+Q+1.6RYP	350
35	H100 K1.40mm	Column	0,856909	PMM	G+Q+1.6RYP	350
36	H100 K1.40mm	Column	0,885391	PMM	G+Q+1.6RYP	350
37	H100 K1.40mm	Column	0,884808	PMM	G+Q+1.6RYP	350
38	H100 K1.40mm	Column	0,850643	PMM	G+Q+1.6RYP	350
39	H100 K1.40mm	Column	0,84948	PMM	G+Q+1.6RYP	350
40	H100 K1.40mm	Column	0,827478	PMM	G+Q+1.6RYP	350
41	H100 K1.40mm	Column	0,833816	PMM	G+Q+1.6RYP	350
42	H100 K1.40mm	Column	0,803766	PMM	G+Q+1.6RYP	350

43	H100 K1.40mm	Column	0,799882	PMM	G+Q+1.6RYP	350
44	H100 K1.40mm	Column	0,749245	PMM	G+Q+1.6RYP	250
45	H100 K1.40mm	Column	0,718999	PMM	G+Q+1.6RYP	350
46	H100 K1.40mm	Column	0,755328	PMM	G+Q+1.6RYN	175
47	H100 K1.40mm	Column	0,708055	PMM	G+Q+1.6RYN	175
48	H100 K1.40mm	Column	0,636597	PMM	G+Q+1.6RYN	175
56	KUTU100-100-3.00mm	Column	0,874422	PMM	G+Q+1.6RYP	350
59	H100 K1.40mm	Column	0,729787	PMM	G+Q+1.6RYP	350
60	KUTU100-100-3.00mm	Column	0,409329	PMM	G+Q+1.6RYP	350
126	MakasDışU_1mm	Brace	0,350886	PMM	1.2G+1.6Q	0
127	MakasDışU_1mm	Brace	0,314051	PMM	1.2G+1.6Q	89,839
151	MakasDışU_1mm	Beam	0,169944	PMM	1.2G+1.6Q	125,5
154	MakasıçU_1mm	Column	0,364361	PMM	G+Q+1.6RYP	0
155	MakasıçU_1mm	Column	0,557916	PMM	1.2G+1.6Q	28
157	MakasıçU_1mm	Column	0,757313	PMM	G+Q+1.6RYN	0
158	MakasıçU_1mm	Column	0,381798	PMM	1.2G+1.6Q	0
160	MakasDışU_1mm	Beam	0,38484	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
161	MakasDışU_1mm	Beam	0,509218	PMM	1.2G+1.6Q	125,5
162	MakasDışU_1mm	Beam	0,511667	PMM	1.2G+1.6Q	0
163	MakasDışU_1mm	Beam	0,15951	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
165	MakasDışU_1mm	Beam	0,499604	PMM	G+Q+1.6RYN	62,75
170	MakasıçU_1mm	Column	0,368933	PMM	1.2G+1.6Q	28
171	MakasıçU_1mm	Column	0,870936	PMM	G+Q+1.6RYP	0
172	MakasıçU_1mm	Column	0,240409	PMM	1.2G+1.6Q	0
173	MakasıçU_1mm	Column	0,522034	PMM	1.2G+1.6Q	28
179	MakasıçU_1mm	Column	0,465658	PMM	G+Q+1.6RYN	0
181	MakasıçU_1mm	Column	0,83884	PMM	G+Q+1.6RYP	14
184	MakasDışU_1mm	Brace	0,217993	PMM	1.2G+1.6Q	0
190	MakasDışU_1mm	Brace	0,216605	PMM	1.2G+1.6Q	0
191	MakasDışU_1mm	Brace	0,137148	PMM	1.2G+1.6Q	128,586
193	MakasıçU_1mm	Column	0,357953	PMM	1.2G+1.6Q	42
194	MakasıçU_1mm	Column	0,435388	PMM	G+Q+1.6RYP	56
196	MakasıçU_1mm	Column	0,321758	PMM	1.2G+1.6Q	0
197	MakasıçU_1mm	Column	0,944216	PMM	G+Q+1.6RYN	0
208	MakasDışU_1mm	Brace	0,118014	PMM	G+Q+1.6RYP	64,293
209	MakasDışU_1mm	Brace	0,08543	PMM	1.2G+1.6Q	0
210	MakasDışU_1mm	Brace	0,092911	PMM	G+Q+1.6RYP	0
211	MakasDışU_1mm	Brace	0,101002	PMM	G+Q+1.6RYN	64,293
212	MakasDışU_1mm	Brace	0,085712	PMM	G+Q+1.6RYP	0
213	MakasDışU_1mm	Brace	0,061638	PMM	G+Q+1.6RYP	64,293
214	MakasDışU_1mm	Brace	0,067342	PMM	G+Q+1.6RXP	0
215	MakasDışU_1mm	Beam	0,054593	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
217	MakasDışU_1mm	Beam	0,069176	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
221	MakasıçU_1mm	Column	0,066902	PMM	G+Q+1.6RYP	28
223	MakasıçU_1mm	Column	0,050987	PMM	G+Q+EXP	56
225	MakasıçU_1mm	Column	0,04547	PMM	G+Q+1.6RYP	56
227	MakasıçU_1mm	Column	0,064878	PMM	G+Q+1.6RYP	42

229	MakasıçU_1mm	Column	0,059639	PMM	G+Q+1.6RXP	14
231	MakasıçU_1mm	Column	0,078775	PMM	1.2G+1.6Q	42
232	MakasıçU_1mm	Column	0,159521	PMM	1.2G+1.6Q	0
233	MakasıçU_1mm	Column	0,050109	PMM	G+Q+1.6RYN	28
234	MakasıçU_1mm	Column	0,047397	PMM	1.2G+1.6Q	14
238	MakasDışU_1mm	Beam	0,604442	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
242	MakasDışU_1mm	Beam	0,936752	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
243	MakasDışU_1mm	Beam	0,25793	PMM	G+Q+1.6RYN	62,75
244	MakasDışU_1mm	Beam	0,488459	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
245	MakasDışU_1mm	Beam	0,530957	PMM	G+Q+1.6RYN	0
246	MakasDışU_1mm	Beam	0,465524	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
247	MakasDışU_1mm	Beam	0,346686	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
248	MakasDışU_1mm	Beam	0,330079	PMM	G+Q+1.6RYN	62,75
251	Omega Profile 1	Brace	0,924449	PMM	1.2G+1.6Q	0
259	MakasDışU_1mm	Brace	0,149116	PMM	G+Q+1.6RYP	89,839
260	MakasDışU_1mm	Brace	0,241765	PMM	1.2G+1.6Q	89,839
261	MakasDışU_1mm	Brace	0,211813	PMM	1.2G+1.6Q	0
262	MakasDışU_1mm	Brace	0,152146	PMM	1.2G+1.6Q	0
263	Omega Profile 1	Brace	0,658863	PMM	1.2G+1.6Q	0
264	Omega Profile 1	Brace	0,76972	PMM	1.2G+1.6Q	0
265	Omega Profile 1	Beam	0,937325	PMM	1.2G+1.6Q	0
266	Omega Profile 1	Beam	0,938702	PMM	1.2G+1.6Q	125,5
267	Omega Profile 1	Beam	0,766673	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
268	Omega Profile 1	Beam	0,871713	PMM	1.2G+1.6Q	0
269	Omega Profile 1	Beam	0,833076	PMM	1.2G+1.6Q	0
270	Omega Profile 1	Beam	0,811399	PMM	1.2G+1.6Q	0
271	Omega Profile 1	Beam	0,938443	PMM	1.2G+1.6Q	0
272	Omega Profile 1	Beam	0,737608	PMM	1.2G+1.6Q	0
273	Omega Profile 1	Beam	0,465259	PMM	1.2G+1.6Q	0
274	Omega Profile 1	Beam	0,804102	PMM	1.2G+1.6Q	0
275	Omega Profile 1	Beam	0,848839	PMM	1.2G+1.6Q	0
276	Omega Profile 1	Brace	0,795341	PMM	1.2G+1.6Q	0
281	Omega Profile 1	Beam	0,940279	PMM	1.2G+1.6Q	125,5
282	Omega Profile 1	Beam	0,917585	PMM	1.2G+1.6Q	0
284	MakasDışU_1mm	Brace	0,196167	PMM	G+Q+1.6RXN	0
285	MakasDışU_1mm	Brace	0,426438	PMM	G+Q+1.6RYP	89,839
287	Omega Profile 1	Beam	0,703868	PMM	G+Q+1.6RYN	0
289	Omega Profile 1	Brace	0,737067	PMM	G+Q+1.6RYP	64,293
290	Omega Profile 1	Beam	0,70622	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
291	Omega Profile 1	Beam	0,896951	PMM	1.2G+1.6Q	125,5
294	MakasDışU_1mm	Brace	0,330599	PMM	1.2G+1.6Q	0
295	MakasDışU_1mm	Brace	0,180912	PMM	G+Q+1.6RYP	0
296	MakasDışU_1mm	Brace	0,366886	PMM	G+Q+1.6RYN	64,293
297	MakasDışU_1mm	Brace	0,341532	PMM	G+Q+1.6RYP	0
298	MakasDışU_1mm	Brace	0,18239	PMM	G+Q+1.6RYN	128,586
306	MakasıçU_1mm	Column	0,316984	PMM	G+Q+1.6RYP	28
307	MakasıçU_1mm	Column	0,227888	PMM	1.2G+1.6Q	56

309	MakasıçU_1mm	Column	0,47763	PMM	G+Q+1.6RYN	0
310	MakasıçU_1mm	Column	0,792645	PMM	G+Q+1.6RYP	14
311	MakasıçU_1mm	Column	0,157957	PMM	1.2G+1.6Q	42
312	MakasıçU_1mm	Column	0,544857	PMM	G+Q+1.6RYP	70
313	MakasıçU_1mm	Column	0,318905	PMM	G+Q+1.6RYN	28
314	MakasıçU_1mm	Column	0,949926	PMM	G+Q+1.6RYN	0
491	Omega Profile 1	Beam	0,804501	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
492	Omega Profile 1	Beam	0,764244	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
493	Omega Profile 1	Beam	0,741463	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
494	Omega Profile 1	Beam	0,916775	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
498	Omega Profile 1	Beam	0,852904	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
499	Omega Profile 1	Beam	0,840293	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
500	Omega Profile 1	Beam	0,906067	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
501	MakasıçU_1mm	Brace	0,425999	PMM	G+Q+1.6RYP	0
502	MakasıçU_1mm	Brace	0,195936	PMM	G+Q+1.6RYN	68,714
503	MakasıçU_1mm	Brace	0,393048	PMM	1.2G+1.6Q	0
504	MakasıçU_1mm	Brace	0,561353	PMM	1.2G+1.6Q	0
507	MakasıçU_1mm	Brace	0,455958	PMM	G+Q+1.6RYN	68,714
508	MakasıçU_1mm	Brace	0,474831	PMM	G+Q+1.6RYN	64,293
509	MakasıçU_1mm	Brace	0,371133	PMM	G+Q+1.6RYP	0
510	MakasıçU_1mm	Brace	0,349721	PMM	1.2G+1.6Q	75,509
511	MakasıçU_1mm	Brace	0,329161	PMM	1.2G+1.6Q	0
512	MakasıçU_1mm	Brace	0,383143	PMM	1.2G+1.6Q	84,104
515	MakasıçU_1mm	Brace	0,360952	PMM	G+Q+1.6RYN	0
516	MakasıçU_1mm	Brace	0,427883	PMM	G+Q+1.6RYN	64,293
517	MakasıçU_1mm	Brace	0,056262	PMM	G+Q+1.6RYP	0
518	MakasıçU_1mm	Brace	0,040807	PMM	G+Q+1.6RYP	75,509
519	MakasıçU_1mm	Brace	0,087043	PMM	1.2G+1.6Q	0
520	MakasıçU_1mm	Brace	0,135984	PMM	1.2G+1.6Q	94,008
521	MakasıçU_1mm	Brace	0,108705	PMM	1.2G+1.6Q	0
522	MakasıçU_1mm	Brace	0,071089	PMM	G+Q+1.6RYP	0
523	MakasıçU_1mm	Brace	0,031001	PMM	G+Q+1.6RYN	0
524	MakasıçU_1mm	Brace	0,043236	PMM	G+Q+1.6RYN	64,293
525	MakasıçU_1mm	Brace	0,394006	PMM	G+Q+1.6RYP	0
526	MakasıçU_1mm	Brace	0,269618	PMM	G+Q+1.6RYP	75,509
527	MakasıçU_1mm	Brace	0,359356	PMM	1.2G+1.6Q	75,509
528	MakasıçU_1mm	Brace	0,407616	PMM	1.2G+1.6Q	94,008
531	MakasıçU_1mm	Brace	0,349913	PMM	G+Q+1.6RYN	0
532	MakasıçU_1mm	Brace	0,458127	PMM	G+Q+1.6RYN	64,293
534	MakasDışU_1mm	Brace	0,367484	PMM	G+Q+1.6RYP	0
535	MakasDışU_1mm	Brace	0,212392	PMM	G+Q+1.6RYP	0
536	MakasDışU_1mm	Brace	0,370748	PMM	G+Q+1.6RYN	64,293
537	MakasDışU_1mm	Brace	0,354732	PMM	G+Q+1.6RYP	0
538	MakasDışU_1mm	Brace	0,213442	PMM	G+Q+1.6RYN	128,586
546	MakasıçU_1mm	Column	0,357776	PMM	G+Q+1.6RYP	28
547	MakasıçU_1mm	Column	0,197421	PMM	1.2G+1.6Q	0
549	MakasıçU_1mm	Column	0,493763	PMM	G+Q+1.6RYN	0



































1760	KUTU100-100-3.00mm	Beam	0,699187	PMM	G+Q+1.6RYN	0
1761	KUTU100-100-3.00mm	Beam	0,418909	PMM	G+Q+1.6RYP	0
1762	KUTU100-100-3.00mm	Beam	0,368348	PMM	G+Q+1.6RYP	0
1763	KUTU100-100-3.00mm	Beam	0,342338	PMM	G+Q+1.6RYN	62,75
1764	KUTU100-100-3.00mm	Beam	0,433044	PMM	G+Q+1.6RYN	62,75
1765	KUTU100-100-3.00mm	Beam	0,720086	PMM	G+Q+1.6RYP	62,75
1770	KARKAS-U	Beam	0,598836	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
1771	KARKAS-U	Beam	0,697559	PMM	1.2G+1.6Q	0
1772	KARKAS-U	Beam	0,680053	PMM	1.2G+1.6Q	62,75
1773	KARKAS-U	Beam	0,665011	PMM	1.2G+1.6Q	62,75

(Tablolar SAP2000 V.20.2.0 programından alınmıştır.)

# STATİK RAPOR

## 7.2 Sehim Kontrolleri

### Sehim Kombinasyonu

TABLE: Load Pattern Definitions			
LoadPat	DesignType	SelfWtMult	AutoLoad
Text	Text	Unitless	Text
DEAD	Dead	1	
KAR	Snow	0	
HAREKETLI	Live	0	
KAPLAMA	Super Dead	0	
EX	Quake	0	TSC-2018
EY	Quake	0	TSC-2018
RXP	Wind	0	
RXN	Wind	0	
RYP	Wind	0	
RYN	Wind	0	

#### 7.2.1 Sehim Deformasyonu Hesabı

##### Sehim Kriterleri :

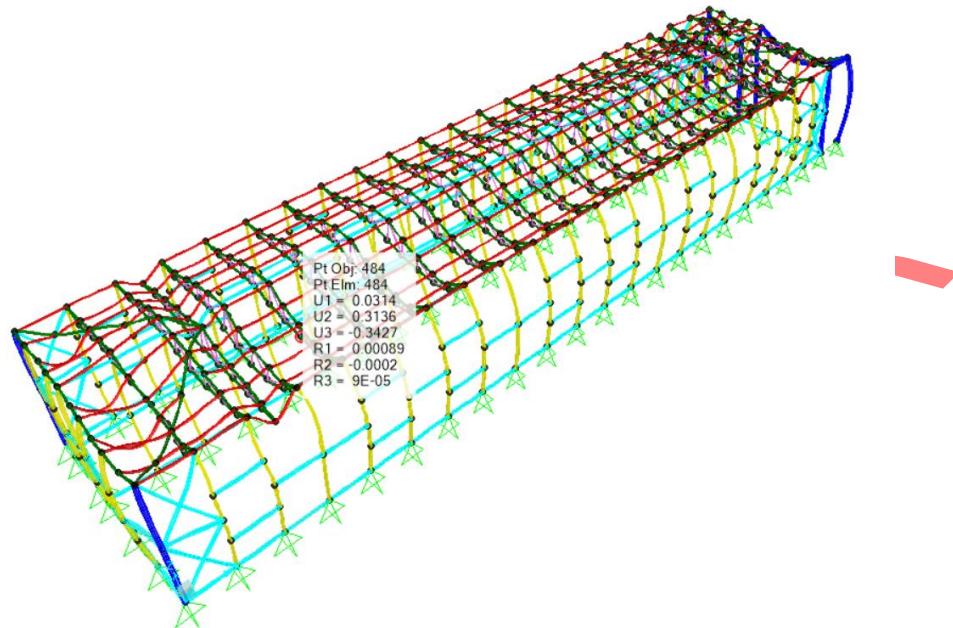
##### ÇELİK YAPILARIN TASARIM, HESAP VE YAPIM ESASLARINA DAİR YÖNETMELİK / 2016)

- Kolon başı (her iki yönde) hkolon/250
- Kiriş ve aşıklar (her iki yönde) lkiriş/300
- Konsol (düseyde) lKonsol/200
- Konsol sonu (yatayda) lKonsol/100

## Sehim Kombinasyonu :

Ölü Yükler + Hareketli Yükler + Kar Yükleri

## Makas Elemanında Sehim Deformasyonu Kontrolü



## Aşık Elemanında Sehim Deformasyonu Kontrolü

