# SAP 2000 YÜK VE YÜK BİRLEŞİM ÖRNEĞİ



# 1. SAP2000 ile Yük ve Yük Birleşimleri

# 1.1. Giriş

Bu örnek, YDKT'ye göre Sap2000 içinde yük ve yük birleşimlerinin tanımını içermektedir.

Aşağıda örnek bir yapı üzerinden gidilmiştir ve bu yapıda aşağıdaki yüklerin olduğu varsayılarak model oluşturulmuştur.

- G: sabit yük,
- Q : hareketli yük
- Qr: çatı hareketli yükü
- S: kar yükü
- R : Yağmur yükü
- W: rüzgar yükü
- E: deprem etkisi

#### 1.2. Yük Bilgilerinin Tanımlanması

- 1. *Define* menüsüne girilir.
- 2. Load Patterns menüsünden yük tipleri girilir.

```
💢 SAP2000 v21.2.0 Advanced 64-bit - (Untitled)
  File Edit Vic Define Draw Select
                                             Assign
                                                     Analyze
  🗋 💊 🔚 🚔 🔽 🖆
                         Materials...
                                                         9
  ð 🐩 💐 🖬 🕼 🖳
                                                        ( / )
                         Section Properties
                                                      ۲
  (∮ – ∮• `
                    Soil Profiles...
     3-D View
                    •?
                         Mass Source...
                        Coordinate Systems/Grids...
                    (....)
                    🔶 Joint Constraints...
                     Joint Patterns...
                    🗟 Groups...
                                              Alt+G
                    Section Cuts...
                     🦯 Generalized Displacements...
                     <sup>*</sup>f<sub>x</sub> Functions
                                                      ۲
                     Load Patterns...
                    1.0 D Load Cases...
                    D+L
+E Load Combinations...
                    HIL Moving Loads
                                                      ۲
                         Named Property Sets
                                                      ۲
                         Pushover Parameter Sets
                                                      ۲
                         Named Sets
                                                      ۲
```

Resim 1-1 Load Pattern

- 3. Açılan pencerede load pattern name yazılı kutucuk içerisine yük ismi girilir
- 4. *Type* yazılı listeli giriş kutusundan ismi girilen yükün tipi seçilir.
- 5. *Self Weight Multiplier* kutucuğundan seçilen yük için zati ağırlığın katılım oranı yazılır. Bu oran zati ağırlığı içeren yükler için (Dead) sıfırdan büyük, geri kalanlar için ise sıfır değeri verilir. (Sıfır yazılmasının sebebi programın her yükleme sırasında yapının zati ağırlıklarının tekrar tekrar hesaplamasının önlenmesidir).
- 6. Eklenen yük yatay yük ise (rüzgâr, deprem vs.) *Auto Lateral Load Pattern* listeli giriş kutusundan ilgili standart seçimi yapılır. Eğer yatay yük bilgileri el hesabı ile girilecekse bu kutucuktan *none* seçilir.
- 7. Add New Load Pattern butonuna tıklayarak yük eklenir.

Aşağıdaki resimde G: Dead (zati yük) + DL (zati yük harici sabit yükler) adında bir ölü yük seçimi örnek gösterilmiştir.

💢 Define Load Patterns				×
Load Patterns DL DEAD DL	Type     Dead     Dead	5 Self Weight Multiplier 0 1 0	Auto Lateral 6	Click To: Add New Load Pattern Add Copy of Load Pattern Modify Load Pattern Modify Lateral Load Pattern Delete Load Pattern Show Load Pattern Notes
				OK Cancel

Resim 1-2 Yük Girişi (G yükü)

Ve her yük için bu işlem 1'den 6'ya kadar tekrarlanır. Resim 1-3'de örneğin tüm yükleri gösterilmektedir.

oad Patterns									Click To:
Load Patter	n Name	Туре		Self Weig Multiplie	iht er	Auto Lateral Load Pattern			Add New Load Pattern
Ex		Quake	~	0		TSC-2018	$\sim$		Add Copy of Load Pattern
DEAD DL	^	Dead Dead	^	1 0	^		^		Modify Load Pattern
Q Qr		Live Roof Live		0 0				•	Modify Lateral Load Pattern
S R		Snow Other		0				•	Delete Load Pattern
WXA WyA		Wind		0		None			Show Load Pattern Notes
WvB		Wind		0		None			



Giriş sırasında bir hata düzeltmek veya herhangi bir değişiklik istenildiği zaman *Modify Load Pattern* butonu kullanılır.

*Modify Lateral Load Pattern* butonundan yatay yüklerin seçilen ilgili standarda göre özellikleri girilir. Örneğin deprem yükü  $E_x$  için deprem kodu TSC-2018'e göre seçildiğinde bu butona tıklatıldığında aşağıdaki gibi bir pencere açılır.

Load Direction and Diaphragm Eccentricity	Seismic Coefficients	
Global X Direction	0.2 Sec Spectral Accel, Ss	2.29
O Global Y Direction	1 Sec Spectral Accel, S1	0.869
Ecc. Ratio (All Diaph.)	Long-Period Transition Perio	d 8.
Override Diaph. Eccen.	Override Site Class	ZB F
Time Period	Site Coefficient, Fs	0.9
O Approx. Period Ct (m), x =	Site Coefficient, F1	0.8
Program Calc     F     Ct (m), x = 0.1	i; 0.75 ∨ Calculated Coefficients	
	SDS = Fs * Ss	2.061
Program Calculated     User Specified	SDS = F1 * S1	0.6952
Max Z Min Z	Factors Response Modification, R	8.
OK Cancel	System Overstrength, D Occupancy Importance, I	3.

Resim 1-4 Deprem Yükünün Girilmesi

## Burada;

- A- TDBY-2018'e göre e-devlet ile AFAD Türkiye Deprem Tehlike Haritaları sitesine girilip yapının bulunduğu bölgeye veya bölge koordinat bilgilerine göre, Deprem Yer Hareketi Düzeyi ve yerel zemin sınıfı girilerek S<sub>s</sub> (Kısa periyot harita spektral ivme katsayısı) ve  $S_I$  (1,0 saniye periyot için harita spektral ivme katsayısı) girilir.
- B- Zemin raporuna göre zemin sınıfı seçilir.
- C- TDBY-2018 Tablo 4.1.'den taşıyıcı sistem davranış katsayısı *R* (*Response Modification*), dayanım fazlalığı katsayısı *D* (*System Overstrength*) ve Tablo 3.1'den bina kullanım sınıfı BKS ve önem katsayısı *I* (*Occupancy Importance*) değerleri alınır ve ilgili kutucuklara girilir.
- D- İlgili yüke göre deprem yönü seçilir.
- E- Deprem dış merkezliliği belirlenir. Dışmerkezlilik değeri genelde 0.05 alınır fakat yapıda düzensizlik olduğu durumda **TDBY-2018- 4.7.4**'e göre bu değerde düzeltme yapılır.

- F- Ampirik doğal titreşim periyodu hesabında kullanılan katsayı  $C_t$  ve x değeri listeden seçilir. TDBY-2018 4.7.3.3.a'ya göre; taşıyıcı sistemi sadece betonarme çerçevelerden oluşan binalarda  $C_t = 0.1$ , çelik çerçevelerden veya çaprazlı çelik çerçevelerden oluşan binalarda  $C_t = 0.08$ , diğer tüm binalarda  $C_t = 0.07$  alınacaktır. Buradaki x değeri standarda göre 0.75 alınacaktır.
- G- Binanın toplam yüksekliğinde deprem etkisi altında olan aralık için genelde binanın tüm yüksekliği alınır (*Program Calculated* bırakılır.) fakat bazı özel durumlarda bu değerler el ile girilir. Örneğin, bodrum katları içeren bir yapıda, eğer katların etrafı rijit perde duvarlar ile çevrili ise deprem etkisi yer yüzeyinden itibaren alınabilir.

Ayrıca deprem yükleri için deprem kütle katılımının tanımlanması gereklidir.

Bunu yapmak için *Define> Mass Source* menüsüne girilir. Açılan pencerede;





- 1. Yeni bir kütle tanımlamak için Add New Mass Source, eğer var olandan kopya yapılacaksa Add Coppy of Mass Source, yoksa var olan üzerinden gidilecekse Modify/Show Mass Source butonlarına tıklanır.
- 2. Kütle kaynağı için Mass Source Name kutucuğuna isim girilir.
- 3. *Mass Source* seçeneklerinden *Specified Load Patterns* kutucuğu işaretlenir. (Kütle seçili yüklerin oranında oluşturulacaktır.)
- 4. Load pattern listeli kutucuğundan kütleye katılacak yük tipleri seçilir.

- 5. *Multilier* kutucuğunda seçilen yükün katılım oranı yazılır. Sabit yükler için kütle katılım katsayısı doğrudan 1.0 alınır. Kar için bu değer **TDBY 2018 4.5.9.2**'ye göre %30'u alınırken hareketli yükler için **TDBY 2018 Tablo 4.3** 'te verilen değer kullanılır.
- 6. Her eklenen yük için *add* butonuna tıklanarak ilgili yükten gelen kütle katılım eklenir.

# 1.3. Yük Durumlarının Tanımlanması

Yük tiplerini (*Load Pattern*) tanımladığımız zaman program her yük tipi için otomatik olarak yük durumlarını (*Load Cases*) oluşturur.

Ancak yük durumları içinde bir değişiklik yapmak isteniliyor ise *Define> Load Cases* menüsüne girilir.



Resim 1-6 Yük Durumlarına Girilmesi

Açılan pencere aşağıdaki gibidir.



Resim 1-7 Yük Durumlarının Gösterilmesi

- a- Açılan pencerede yükleme durumu seçilir.
- b- Yeni bir durum eklenecekse Add New Load Case, var olan durumdan kopya alınacaksa Add Coppy of Load Case, var olan durum içerisinde değişiklik yapılacaksa Modify/Show Load Case, var olan durum silinmek isteniliyor ise Delete Load Case butonlarına tıklanılır.

Örnek olarak, **TDBY 2018 4.4.2.1**'e göre yatayda birbirine dik (X) ve (Y) doğrultularında tanımlanan depremlerden oluşan deprem etkileri aşağıdaki denklemde gösterildiği şekilde birleştirilir:

$$E_{d}^{(H)} = \pm E_{d}^{(X)} \pm 0.3 E_{d}^{(Y)}$$
$$E_{d}^{(H)} = \pm 0.3 E_{d}^{(X)} \pm E_{d}^{(Y)}$$

Buna göre X yönündeki deprem aşağıdaki gibi farklı durumlara ayrılacaktır.

.oad Case Name		N	otes	Load Case Type	
Ex+	Se	et Def Name	Modify/Show	Static V Design	I
Stiffness to Use				Analysis Type	
Zero Initial Condition	s - Unstressed State			Linear	
O Stiffness at End of	Nonlinear Case		$\sim$	O Nonlinear	
Important Note: L	oads from the Nonlinear	r Case are NOT include	ed in the current		
onde Applied	ase	$E_{A}^{(H)} = \pm E_{A}^{(I)}$	$x^{(X)} + 0.3E_{d}^{(Y)} -$		
Load Type	Load Name	u u Scale Factor	u	Mass Source	
Load Pattern	Fx		1	masarer	
Load Pattern	Ex	1.	Add		
Load Pattern	Ey	0.3	Add		
			Modify		
			Modity		
				OK	
			Delete	OK	
			4	Committee and Comm	
				Cancel	
				Cancel	
				Cancel	
				Cancel	
Load Case Data - Li	near Static			Cancel	
Load Case Data - Li .oad Case Name	near Static		lotes	Cancel	
Load Case Data - Li oad Case Name Ex-	near Static	et Def Name	lotes Modify/Show	Load Case Type Static V Design	1
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex-	near Static	et Def Name	lotes Modify/Show	Load Case Type Static V Design	1
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use	near Static	et Def Name	lotes Modify/Show	Load Case Type Static V Design Analysis Type	1
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use O Zero Initial Condition	near Static Si is - Unstressed State	et Def Name	lotes Modify/Show	Load Case Type Static V Design Analysis Type Linear	1
Load Case Data - Li oad Case Name Ex- stiffness to Use Stiffness to End of	near Static	et Def Name	lotes Modify/Show	Cancel Load Case Type Static  Design Analysis Type  Linear Use Inear Use Inear	<b>1</b>
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use Cero Initial Condition Stiffness at End of	near Static Si Is - Unstressed State Nonlinear Case	et Def Name	lotes Modify/Show	Cancel Load Case Type Static   Analysis Type  Cancel Linear  Nonlinear	<b>.</b>
Load Case Data - Li oad Case Name Ex- Stiffness to Use 2 Zero Initial Condition Stiffness at End of Important Note: Li	near Static s - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear	et Def Name	Nodify/Show	Cancel Load Case Type Static  Design Analysis Type  Linear Nonlinear	<b>.</b>
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use Stiffness at End of Important Note: L	near Static s - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase	et Def Name N r Case are NOT include $F^{(H)} = +F^{(L)}_{L}$	totes Modify/Show ed in the current $x^{(X)} = 0.3F^{(X)}$	Cancel Load Case Type Static   Analysis Type  Linear Nonlinear	<b>1</b>
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use Zero Initial Condition Stiffness at End of Important Note: L Co. Coads Applied	near Static s - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase	et Def Name Normal Structure $E_{\rm d}^{\rm (H)}=\pm E_{\rm d}^{\rm (C)}$	lotes Modify/Show ed in the current ${}^{\rm X)}-0.3E_{\rm d}^{\rm (Y)}$	Cancel Load Case Type Static  Design Analysis Type  Linear Nonlinear Mass Source	<b>.</b>
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use Zero Initial Condition Stiffness at End of Important Note: L coads Applied Load Type	near Static s - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase Load Name	tet Def Name Nor include $E_{ m d}^{ m (H)}=\pm E_{ m d}^{ m (2)}$ Scale Factor	totes Modify/Show ed in the current ${}^{\rm X)}-0.3E_{\rm d}^{\rm (Y)}$	Cancel Load Case Type Static  Design Analysis Type  Linear Nonlinear Mass Source MSSSRC1	h
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use 2 Zero Initial Condition Stiffness at End of Important Note: Li coads Applied Load Type Load Pattern ~	near Static s - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase Load Name Ex	tet Def Name Nor include $E_{\rm d}^{\rm (H)}=\pm E_{\rm d}^{\rm (C)}$ Scale Factor $\sim$ 1.	lotes Modify/Show ed in the current ${}^{\rm X)}-0.3E_{\rm d}^{\rm (Y)}$	Cancel Load Case Type Static  Design Analysis Type  Linear Nonlinear Mass Source MSSSRC1	h
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use Stiffness at End of Important Note: L Load Type Load Pattern ~ Load Pattern	near Static Si is - Unstressed State Nonlinear Case coads from the Nonlinear ase Load Name Ex Ex	tet Def Name Name $Case are NOT include E_d^{(H)} = \pm E_d^{(H)} Scale Factor \sim 1.$	totes Modify/Show ed in the current $x^{(Y)} - 0.3E_{d}^{(Y)}$	Cancel Load Case Type Static   Analysis Type	h
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use Caro Initial Condition Stiffness at End of Important Note: L Load Type Load Pattern ~ Load Pattern	near Static Si Is - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase Load Name Ex Ex Ex Ey	et Def Name N r Case are NOT include $E_d^{(H)} = \pm E_d^{(2)}$ Scale Factor 1. 1. -0.3	totes Modify/Show ed in the current $x^{(Y)} - 0.3E_d^{(Y)}$ Add	Cancel Load Case Type Static Analysis Type  Cancel Mass Source Mass Source Mass Source	<b>.</b>
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use Caro Initial Condition Stiffness at End of Important Note: L Load Type Load Type Load Pattern Load Pattern Load Pattern	near Static S s - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase Load Name Ex Ex Ey	et Def Name N r Case are NOT include $E_d^{(H)} = \pm E_d^{(C)}$ Scale Factor $\sim 1.$ 1. 1. -0.3	totes Modify/Show ad in the current $x^{(Y)} - 0.3E_d^{(Y)}$ Add Modify	Cancel Load Case Type Static  Design Analysis Type  Linear Nonlinear Mass Source MSSSRC1	<b>.</b>
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use Stiffness at End of Important Note: L Load Type Load Type Load Pattern ~ Load Pattern Load Pattern	near Static S s - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase Load Name Ex Ex Ey	et Def Name N r Case are NOT include $E_d^{(H)} = \pm E_d^{(C)}$ Scale Factor $\sim 1.$ 1. 1. -0.3	Notes Modify/Show ad in the current $x^{(X)} - 0.3E_d^{(Y)}$ Add Modify	Cancel Load Case Type Static  Design Analysis Type  Linear Nonlinear Mass Source MSSSRC1	<b>.</b>
Load Case Data - Li .oad Case Name Ex- Stiffness to Use 2ero Initial Condition Stiffness at End of Important Note: Li coads Applied Load Type Load Pattern Load Pattern	near Static Si is - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase Load Name Ex Ex Ex Ey	tet Def Name Name $L$ r Case are NOT include $E_d^{(H)} = \pm E_d^{(I)}$ Scale Factor $\sim 1.$ 1. 1. -0.3	totes Modify/Show ed in the current $x^{(Y)} - 0.3E_d^{(Y)}$ Add Modify Delete	Cancel Load Case Type Static   Analysis Type	h
Load Case Data - Li oad Case Name Ex- Stiffness to Use © Zero Initial Condition Stiffness at End of Important Note: Li coads Applied Load Type Load Pattern Load Pattern	near Static Si is - Unstressed State Nonlinear Case oads from the Nonlinear ase Load Name Ex Ex Ex Ey	tet Def Name N Case are NOT include $E_d^{(H)} = \pm E_d^{(H)}$ Scale Factor 1. 1. -0.3	totes Modify/Show ed in the current $X^{(Y)} - 0.3E_d^{(Y)}$ Add Modify Delete	Cancel Load Case Type Static   Analysis Type	h

*Resim 1-8 E<sub>x</sub> Deprem Yük Durumu Özelliklerinin Girilmesi* 

#### 1.4. Yük Birleşimlerinin Girilmesi

Yapı sistemlerinin tasarımında esas alınan karakteristik yük değerleri, TS 498'e uygun olarak belirlenir. Kar yükleri için **TS EN 1991 –1–3'**te ve rüzgâr yükleri için **TS EN 1991–1–4'**te verilen koşullar göz önüne alınacaktır. Deprem etkisi, E nin ayrıntılı tanımı için **DBYBHY** koşulları esas alınır.

Gerekli dayanımı belirlemek için karakteristik yüklere uygulanacak yük birleşimleri, seçilen tasarım yöntemine bağlı olarak, aşağıda YDKT için **Bölüm 5.3.1** 'e uygun olarak aşağıda verilmiştir.

- 1. 1.4G
- 2. 1.2G + 1.6Q + 0.5(Qr veya S veya R)
- 3. 1.2G + 1.6(Qr veya S veya R) + (Q veya 0.8W)
- 4. 1.2G + 1.0Q + 0.5(Qr veya S veya R) + 1.6W
- 5. 1.2G + 1.0Q + 0.2S + 1.0E
- 6. 0.9G + 1.6W
- 7. 0.9G + 1.0E

Yük birleşimleri programda tanımlamak için *Define* menüsüne girilip *Load Combinations* komutu ile açılacak olan pencerede, yeni Yük birleşimi eklemek için *Add New Combo*, var olan üzerinden kopya almak için *Add Copy of Combo*, var olanı düzenlemek için *Modify/Show Combo*, butonlarına basılır.



Resim 1-9 Yük Birleşimlerine Girilmesi

Açılan pencerede:

- Add New Combo butonuna basılarak yeni açılan pencerede (Load Combination Data) resim
   1.-10'daki adımlarla yük birleşimlerinin eklemesine başlanılır.
- 2. Yük birleşim ismi yazılır. (Sonraki aşamalarda yük birleşimlerini kontrol etmek gerekebileceği için bu isimleri açık açık yazmakta fayda vardır.)
- 3. Load combination type listeli kutucuktan yük birleşim tipi aşağıdakilerinden birisi seçilir.
  - a. *Linear add*: Doğrusal Ekleme, yük türleri genişletme faktörü ile çarpılarak eklenir. (Genel durumlarda kullanılır.)
  - Envelope: Yükler bu birleşimde maksimum ve minimum bileşenleri vermesi için kullanılır.
  - c. *Absulute Add*: Her yük tipi için mutlak değerleri toplanır. Ve bu yük birleşimi tipi yatay yükler için kullanılır.
  - d. *SRSS*: Karelerinin Toplamının Karekökü. Bu Yük birleşimi tipi yanal kuvvetler için kullanılır.
  - e. *Range Add*: Katılan türlerin pozitif maksimum değerlerin toplamını (negatif maksimum değerli türleri eklemez) ve negatif minimum değerlerin toplamını (pozitif minimum değerli türleri eklemez) birleştirir.

	lata		
Load Combination N	lame (User-Generated)	1-a: 1.4G	
Convert to User I	.oad Combo Create Nonli	near Load Case from Load Com	
4 Load Case Name	Load Case Type	O Scale Factor	
	✓ Linear Static	1.4	
DEAD			
DEAD DEAD DL	Linear Static Linear Static	1.4 A	dd odify elete

Resim 1-10 Yük Birleşimlerinin Girilmesi

- 4. Listeli kutucuktan yük seçilir.
- 5. Scale factor kutucuğuna yük katsayısı girilir.
- 6. *Add* butonuna basarak hazır olmuş olan yük birleşimi eklenir ve yük birleşiminde bulunan tüm yükler için bu sıra tekrar edilir.

Örnekte G yüklemesi Dead (zati ağırlık) ve DL den oluşmuştur bu nedenle yük birleşimlerinde her iyi yük G katsayısı ile çarpılmalıdır,

Ayrıca parantez içi yük bilgisi içeren birleşimler birden fazla birleşime ayrılır ve buna göre oluşan kombinasyonlar aşağıdaki gibi olacaktır.

- 1. Yük birleşimi:1.4 G, örnekte (Dead + DL) Olacak.
- 2. Yük birleşimi: 1.2G + 1.6Q + 0.5(Qr veya S veya R)
  - a- 1.2Dead +1.2D + 1.6Q + 0.5Qr
  - b- 1.2Dead +1.2D + 1.6Q + 0.5S
  - c- 1.2Dead +1.2D + 1.6Q + 0.5R, yük birleşimlerine ayrılacaktır.
- 3. Yük birleşimi:1.2G + 1.6(Qr veya S veya R) + (Q veya 0.8W)
  - a- **1.2G** + **1.6Qr**+ **Q**, örnekte 1.2Dead +1.2DL+ 1.6Qr+ Q olacaktır.
  - b- 1.2G + 1.6Qr+ 0.8W, örnekte
    - 1. 1.2Dead + 1.2D + 1.6Qr + 0.8WxA
    - 2. 1.2Dead + 1.2D + 1.6Qr + 0.8WxB
    - 3. 1.2Dead +1.2D + 1.6Qr+ 0.8WyA
    - 4. 1.2Dead +1.2D + 1.6Qr+ 0.8WyB, yük birleşimlerine ayrılacaktır
  - c- 1.2G + 1.6S+ Q örnekte 1.2Dead +1.2DL + 1.6S
  - d- 1.2G + 1.6S+ 0.8W, örnekte
    - 1. 1.2Dead +1.2D + 1.6S+ 0.8WxA
    - 2. 1.2Dead + 1.2D + 1.6S + 0.8WxB
    - 3. 1.2Dead +1.2D + 1.6S+ 0.8WyA
    - 4. 1.2Dead +1.2D + 1.6S+ 0.8WyB yük birleşimlerine ayrılacaktır.
  - e- **1.2G** + **1.6R**+ **Q**, örnekte 1.2Dead +1.2DL + 1.6R+Q
  - f- 1.2G + 1.6R+ 0.8W, örnekte
    - 1. 1.2Dead + 1.2DL + 1.6R + 0.8WxA
    - 2. 1.2Dead + 1.2DL + 1.6R + 0.8WxB
    - 3. 1.2Dead +1.2DL + 1.6R+ 0.8WyA
    - 4. 1.2Dead +1.2DL + 1.6R+ 0.8WyB, yük birleşimlerine ayrılacaktır.

#### 4. Yük birleşimi:1.2G + 1.0Q + 0.5(Qr veya S veya R) + 1.6W

### a- 1.2G + 1.0Q + 0.5Qr+1.6W

- 1. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5Qr + 1.6WxA
- 2. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5Qr + 1.6WxB
- 3. 1.2Dead +1.2DL + 1.0Q + 0.5Qr+1.6WyA
- 4. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5Qr + 1.6WyB

#### b- 1.2G + 1.0Q + 0.5S+1.6W

- 1. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5S + 1.6WxA
- 2. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5S + 1.6WxB
- 3. 1.2Dead +1.2DL + 1.0Q + 0.5S+1.6WyA
- 4. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5S + 1.6WyB

#### c- 1.2G + 1.0Q + 0.5R+1.6W

- 1. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5R + 1.6WxA
- 2. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5R + 1.6WxB
- 3. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5R + 1.6WyA
- 4. 1.2Dead + 1.2DL + 1.0Q + 0.5R + 1.6WyB

Buraya kadar yük birleşimleri aşağıdaki gibi eklenmiştir.



Resim 1-11 Yük Birleşimlerinin Gösterilmesi-2



Resim 1-12 Yük Birleşimlerinin Gösterilmesi-1

#### 5. Yük birleşimi: 1.2G + 1.0Q + 0.2S + 1.0E

**TBDY 4.4.4.1**'e göre deprem etkisini içeren yük birleşimlerine düşey deprem yükü bileşkesinin %30'u eklenmelidir.

 $1.2G + Q + 0.2S + E_d^{(H)} + 0.3E_d^{(Z)}$ 

ve  $E_d^{(Z)} \approx (2/3)$  S<sub>DS</sub> G olduğuna göre 5. yük birleşimi aşağıdaki gibi olur;

a-  $(1.2+0.3(2/3) S_{DS}) G + 1.0Q + 0.2S + E_x$ 

b-  $(1.2+0.3(2/3) S_{DS}) G + 1.0Q + 0.2S + E_y$ 

Bu örneğimizde S<sub>DS</sub> değeri 2.061 alınmıştır.

Calculated Coefficients		
SDS = Fs * Ss	2.061	

Bu değeri yük birleşimlerinde eklersek yeni birleşimler aşağıdaki gibi olacaktır.

a-  $1.6122Dead + 1.6122DL + 1.0Q + 0.2S + E_x$ 

b-  $1.6122Dead + 1.6122DL + 1.0Q + 0.2S + E_y$ 

Not:

 $E_x = E_d^{(X)} + 0.3E_d^{(Y)}$ 

 $E_y = 0.3E_d^{(X)} + E_d^{(Y)}$  olarak *load case* içinde tanımlandı.

- 6. Yük birleşimi: **0.9G** + **1.6W** 
  - 1. 0.9Dead +0.9DL + 1.6WxA
  - 2. 0.9Dead +0.9DL + 1.6WxB
  - 3. 0.9Dead +0.9DL + 1.6WyA
  - 4. 0.9Dead +0.9DL + 1.6WyB

7. Yük birleşimi: **0.9G** + **1.0E**,

Bu Yük birleşimi için de TBDY 4.4.4.1'e göre deprem etkisini içeren yük birleşimlerine düşey deprem yükü bileşkesinin %30'u azaltıcı olarak eklenmelidir ve yük birleşimlerinin son şekli aşağıdaki gibi olacaktır.

a- 
$$(0.9-0.3(2/3) \text{ S}_{\text{DS}}) \text{ G} + \text{E}_{d}^{(X)}$$

b-  $(0.9-0.3(2/3) \text{ S}_{\text{DS}}) \text{ G} + \text{E}_{d}^{(\text{Y})}$ 

Örnekteki S<sub>DS</sub>'ye (2.061) göre yeni yük birleşimleri:

a- 0.488 Dead+0.488DL +  $E_d^{(X)}$ 

b- 0.488 Dead+0.488DL +  $E_d^{(Y)}$ 

Yük birleşimlerinin bu kısmı aşağıdaki gibidir.



Resim 1-13 Yük Birleşimlerinin Gösterilmesi-3