

## X=0 ve X<sub>i</sub>=1 Yüklemeleri

### **X=0 Yüklemesi :**

İzostatik esas sisteme (İES) yalnız dış yükler etkililir, (*tüm hiperstatik bilinmeyenler yani  $X_i=0, i=1,2,\dots,n$* ). Bu durumda meydana gelen kesit zorları  $M_0, N_0, T_0$  ile gösterilir.

### **X<sub>i</sub>=1 Yüklemesi :**

İzostatik esas sisteme yalnız i sayılı  $X_i$  hiperstatik bilinmeyeninin birim değeri etkililir, (*tüm dış etkiler ve  $X_i$  dışında kalan tüm hiperstatik bilinmeyenler sıfırdır*). Bu durumda meydana gelen kesit zorları  $M_i, N_i, T_i$  ile gösterilir. Bir hiperstatik sistemin hesabında hiperstatiklik derecesi kadar ( $i=1,2,3,\dots,n$ ) birim yükleme yapılır.

## Süperpozisyon Denklemleri

***Hiperstatik sistemde dış etkilerden meydana gelen büyüklükler*** (kesit zorları, mesnet tepkileri, yerdeğiştirmeler v.b.) ***İzostatik esas sistemde dış etkilerden ve hiperstatik bilinmeyenlerden meydana gelen büyüklüklerin toplamına eşittir.***

$X_i$ ( $i=1,2,3,\dots,n$ )	Hiperstatik bilinmeyenler
$M_0, N_0, T_0, R_0$	X=0 yüklemesinden meydana gelen kesit zorları ve mesnet tepkileri
$M_i, N_i, T_i, R_i$	X <sub>i</sub> =1 yüklemesinden meydana gelen kesit zorları ve mesnet tepkileri

olmak üzere n. dereceden hiperstatik sistem için süperpozisyon denklemleri;

$$M = M_0 + M_1 X_1 + M_2 X_2 + \dots + M_n X_n$$

$$N = N_0 + N_1 X_1 + N_2 X_2 + \dots + N_n X_n$$

$$T = T_0 + T_1 X_1 + T_2 X_2 + \dots + T_n X_n$$

$$R = R_0 + R_1 X_1 + R_2 X_2 + \dots + R_n X_n$$

$\underbrace{\hspace{10em}}_{\text{Dış etkilerden}} \quad \underbrace{\hspace{10em}}_{\text{Hiperstatik bilinmeyenlerden}}$

olarak yazılır.

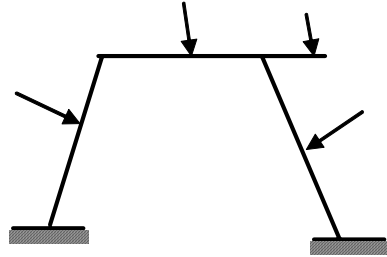
## Geometrik Uygunluk Koşulları (Süreklilik Denklemleri)

Hiperstatik sistemin kesim yapılan noktalarındaki geometrik uygunluk koşullarını ifade eden denklemlere ***süreklilik denklemleri*** denilmektedir.

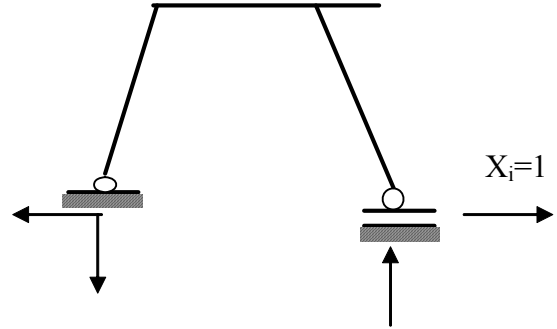
Bir hiperstatik sistemde hiperstatiklik derecesi kadar süreklilik denklemi yazılabilir. Süreklilik denklemlerinin yazılması için *Virtüel İş Teoreminden* yararlanılır.

### (i) Sayılı Süreklilik Denkleminin Yazılması

Sistemde dış etki olarak yalnız dış yüklerin bulunması hali incelenecek, sıcaklık değişmesi ve mesnet çökmeleri etkileri daha sonraya bırakılacaktır.



Hiperstatik Sistem  
(Virtüel Şekildeğiştirme Durumu)



İzostatik Sistemde  $X_i=1$  Durumu  
(Yükleme Durumu)

	Hiperstatik Sistem (Dış Yükler)	İzostatik Esas Sistem ( $X_i=1$ Durumu)
Kesit Zorları :	M, N, T	$M_i, N_i, T_i$
Şekildeğiştirmeler :	$\frac{\Delta\varphi}{ds} = \frac{M}{EI}$ $\frac{\Delta ds}{ds} = \frac{N}{EF}$ $\frac{\Delta v}{ds} = \frac{T}{GF'}$	

Virtüel İş Teoremi: İç Kuvvetlerin İş = Dış Kuvvetlerin İş

$$\int M_i \frac{\Delta\varphi}{ds} ds + \int N_i \frac{\Delta ds}{ds} ds + \int T_i \frac{\Delta v}{ds} ds =$$

$$\int M_i M \frac{ds}{EI} + \int N_i N \frac{ds}{EF} + \int T_i T \frac{ds}{GF'} = 0 \quad (i = 1, 2, 3, \dots, n)$$

**Kapalı Süreklilik Denklemleri (KSD)**

M, N, T nin süperpozisyon denklemlerindeki ifadeleri yerine konarak denklem yeniden düzenlenirse,

$$\int M_i (M_0 + M_1 X_1 + M_2 X_2 + \dots + M_n X_n) \frac{ds}{EI} +$$

$$\int N_i (N_0 + N_1 X_1 + N_2 X_2 + \dots + N_n X_n) \frac{ds}{EF} +$$

$$\int T_i (T_0 + T_1 X_1 + T_2 X_2 + \dots + T_n X_n) \frac{ds}{GF'} = 0 \quad (i = 1, 2, 3, \dots, n)$$

$$\int M_i M_0 \frac{ds}{EI} + X_1 \int M_i M_1 \frac{ds}{EI} + \dots + X_n \int M_i M_n \frac{ds}{EI} +$$

$$\int N_i N_0 \frac{ds}{EF} + X_1 \int N_i N_1 \frac{ds}{EF} + \dots + X_n \int N_i N_n \frac{ds}{EF} +$$

$$\int T_i T_0 \frac{ds}{GF'} + X_1 \int T_i T_1 \frac{ds}{GF'} + \dots + X_n \int T_i T_n \frac{ds}{GF'} = 0$$

$$\begin{array}{ccc} \downarrow & \downarrow & \downarrow \\ \delta_{i0} & \delta_{i1} & \delta_{in} \end{array}$$

$$\delta_{i0} + \delta_{i1} X_1 + \delta_{i2} X_2 + \dots + \delta_{in} X_n = 0 \quad (i = 1, 2, \dots, n)$$

Bu denklem sistemi,  $i=1, 2, \dots, n$  için açık olarak yazılırsa **Açık Süreklilik Denklemleri** elde edilir.

$$\begin{array}{l} \delta_{10} + \delta_{11} X_1 + \delta_{12} X_2 + \dots + \delta_{1n} X_n = 0 \\ \delta_{20} + \delta_{21} X_1 + \delta_{22} X_2 + \dots + \delta_{2n} X_n = 0 \\ \vdots \\ \vdots \\ \vdots \\ \delta_{n0} + \delta_{n1} X_1 + \delta_{n2} X_2 + \dots + \delta_{nn} X_n = 0 \end{array}$$

**Açık Süreklilik Denklemleri**

### **Açık Süreklilik Denkleminde Katsayılar ve Sabitler:**

$\delta_{ij}$  :  $X_j=1$  yüklemesinden dolayı  $X_i$  bilinmeyeninin uygulama noktasının  $X_i$  bilinmeyeni doğrultusundaki yerdeğiştirmesidir. Bu katsayılar, **denklem takımının katsayıları** adını alır.

$$\delta_{ij} = \int M_i M_j \frac{ds}{EI} + \int N_i N_j \frac{ds}{EF} + \int T_i T_j \frac{ds}{GF'}$$

Betti karşılık teoremi gereğince  $\delta_{ij}=\delta_{ji}$  bağıntısı vardır, yani katsayılar matrisi simetriktir. Buna göre n. Dereceden hiperstatik bir sistemin hesabında tayin edilmesi gereken katsayıların sayısı  $n^2$  yerine  $\frac{n}{2}(n+1)$  olmaktadır.

$\delta_{i0}$  : X=0 yüklemesinden dolayı  $X_i$  bilinmeyeninin uygulama noktasının  $X_i$  bilinmeyeni doğrultusundaki yerdeğiştirmesidir. Bu katsayılar, denklem takımının **yük sabitleri** adını alır.

$$\delta_{i0} = \int M_i M_0 \frac{ds}{EI} + \int N_i N_0 \frac{ds}{EF} + \int T_i T_0 \frac{ds}{GF'}$$

n. Dereceden hiperstatik bir sistemin hesabında tayin edilmesi gereken yük sabitlerinin sayısı ( n ) dir.

Uygulamada genellikle uzama ve kayma şekildeğiştirmeleri, eğilme şekildeğiştirmelerinin yanında ihmal edilebilir mertebededir. Bu durumda  $\delta_{ij}$  ,  $\delta_{i0}$  katsayıları daha basit bir şekilde aşağıdaki gibi ifade edilebilir.

$$\delta_{ij} = \int M_i M_j \frac{ds}{EI} \quad , \quad \delta_{i0} = \int M_i M_0 \frac{ds}{EI}$$

**Uygulama:** 3. Dereceden hiperstatik bir sistemde açık süreklilik denklemleri:

$$\delta_{10} + \delta_{11}X_1 + \delta_{12}X_2 + \delta_{31}X_3 = 0$$

$$\delta_{20} + \delta_{21}X_1 + \delta_{22}X_2 + \delta_{23}X_3 = 0$$

$$\delta_{30} + \delta_{31}X_1 + \delta_{32}X_2 + \delta_{33}X_3 = 0$$

Bu denklemler, matris formunda yeniden düzenlenirse,

$$\begin{bmatrix} \delta_{11} & \delta_{12} & \delta_{13} \\ \delta_{21} & \delta_{22} & \delta_{23} \\ \delta_{31} & \delta_{32} & \delta_{33} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} X_1 \\ X_2 \\ X_3 \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \delta_{10} \\ \delta_{20} \\ \delta_{30} \end{bmatrix} = 0$$

halini alır.

Hesaplanması gereken terimlerin sayısı:

$$\text{Denklem takımının katsayıları} : \frac{n}{2}(n+1) = \frac{3}{2}(3+1) = 6 \quad \text{adet}$$

$$\delta_{11}, \delta_{12}=\delta_{21}, \delta_{13}=\delta_{31}, \delta_{22}, \delta_{23}=\delta_{32}, \delta_{33}$$

Yük Sabitleri : n=3 adet

$$\delta_{10}, \delta_{20}, \delta_{30}$$

olmak üzere toplam 9 adettir.

### **Hiperstatik Kafes Sistemler**

Kafes sistemlerde  $M=T=0$  olduğu için sadece normal kuvvetler (çubuk kuvvetleri) söz konusudur.

$S_0$  İES de  $X=0$  yüklemesinden meydana gelen çubuk kuvvetleri  
 $S_i$  İES de  $X_i=1$  yüklemesinden meydana gelen çubuk kuvvetleri

olmak üzere,  $\delta_{ij}$ ,  $\delta_{i0}$  katsayıları aşağıdaki gibi yazılabilir.

$$\delta_{ij} = \sum_{\text{çubuk}} S_i S_j \frac{l}{EF} \quad \delta_{i0} = \sum_{\text{çubuk}} S_i S_0 \frac{l}{EF}$$

### **Hesapta İzlenecek Yol**

1. Hiperstatiklik derecesi belirlenir, izostatik esas sistem ve hiperstatik bilinmeyenler belirlenir.
2.  $X=0$  yüklemesi yapılarak  $M_0$ ,  $N_0$ ,  $T_0$  diyagramları çizilir. (Uzama ve kayma şekil değiştirmelerinin terk edilmesi durumunda  $N_0$  ve  $T_0$  diyagramlarının çizilmesine gerek yoktur)
3.  $X_i=1$  yüklemesi yapılarak  $M_i$ ,  $N_i$ ,  $T_i$  diyagramları çizilir. Bu işlem  $i=1,2,\dots,n$  kez (hiperstatiklik derecesi kadar) tekrarlanır. (Uzama ve kayma şekil değiştirmelerinin terk edilmesi durumunda  $N_i$  ve  $T_i$  diyagramlarının çizilmesine gerek yoktur)
4. Denklem takımının  $\delta_{ij}$  katsayıları ve  $\delta_{i0}$  yük sabitleri hesaplanır. Bu terimlerin hesabı için çarpım tablolarından yararlanılır.

Uygulamada, paydadaki  $EI$  çarpanından kurtulmak için denklem takımının bütün terimleri  $EI_c$  ile çarpılarak  $\delta_{ij}$  ve  $\delta_{i0}$  yerine  $EI_c \delta_{ij}$  ve  $EI_c \delta_{i0}$  terimleri hesaplanır.

$$EI_c \delta_{ij} = \int M_i M_j \frac{I_c}{I} ds \quad , \quad EI_c \delta_{i0} = \int M_i M_0 \frac{I_c}{I} ds$$

Burada  $I_c$  herhangi bir atalet momentidir ve genellikle çubukların atalet momentlerinin en küçük ortak katı olarak seçilir. Görüldüğü gibi, bir hiperstatik sistemin dış yükler için hesabında, atalet momentlerinin oranlarının verilmesi gerekli ve yeterlidir.

5. Denklem takımı kurulur ve çözülerek  $X_1, X_2, \dots, X_n$  hiperstatik bilinmeyenleri belirlenir.
6. Kesit zorları diyagramları çizilir. Bu işlem için iki yoldan yararlanılabilir.
  - a) Süperpozisyon denklemleri ile:  $M=M_0+M_1X_1+M_2X_2+\dots+M_nX_n$
  - b) Dış yükler ve hiperstatik bilinmeyenler izostatik esas sisteme yüklenerek

**Not: Eğilme momenti diyagramının süperpozisyon ile çizilmesinden sonra, kesme kuvveti diyagramının çubuk denge denklemleri ile, normal kuvvet diyagramının ise düğüm noktası denge denklemleri ile çizilmesi daha uygun olmaktadır.**

7. Sonuçlar kontrol edilir. Bunun için Kapalı Süreklilik Denklemleri (KSD) kullanılır. Hiperstatik sistemin M, N, T diyagramlarının

$$\int M_i M \frac{ds}{EI} + \int N_i N \frac{ds}{EF} + \int T_i T \frac{ds}{GF'} = 0 \quad (i = 1, 2, 3, \dots, n)$$

kapalı süreklilik denklemlerini %0.5-%1.0 rölatif hata ile sağlaması gerekmektedir.

Uzama ve kayma şekildeğiştirmelerinin terk edilmesi halinde

$$\int M M_i \frac{ds}{EI} = 0 \quad \text{veya} \quad \int M M_i \frac{I_c}{I} ds = 0 \quad (i = 1, 2, 3, \dots, n)$$

yazılması yeterlidir. Bu kontrol n adet kapalı süreklilik denklemi için tekrar edilmelidir.

$$\text{Rölatif Hata} = \frac{(+)\text{Terimlerin Toplamı} - (-)\text{Terimlerin Toplamı}}{(+)\text{ ve }(-)\text{Terimlerin Toplamlarının Ortalaması}}$$

### **İzostatik Esas Sistem Seçilmesinde Dikkat Edilecek Noktalar**

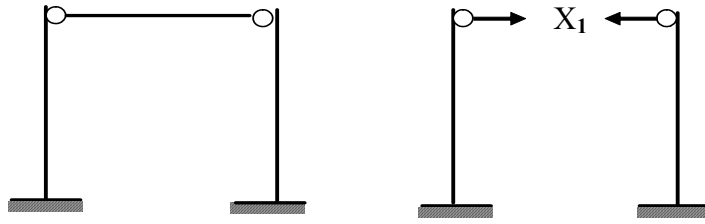
Bir hiperstatik sistemden çok sayıda esas sistem seçilebilmektedir. İES seçilirken dikkat edilecek en önemli nokta, seçilen sistemin **oynak olmamasıdır**. D

1. İçten hiperstatik sistemlerde mutlaka kesit zoru kaldırılmalıdır.
2. Dıştan hiperstatik sistemlerde, mesnet tepkileri ve/veya kesit zoru kaldırılarak İES elde edilebilir.
3. İçten ve dıştan hipersataik sistemlerde en az içten hiperstatiklik derecesi kadar kesit zoru kaldırılmalıdır.

4. Kesit zorlarının kaldırılması halinde birim yüklemeler birbirine eşit şiddette ve zıt yönlü moment çifti ve/veya kuvvet çiftidir.
5.  $X=0$  ve  $X_i=1$  birim yüklemeye diyagramları kolay çizilebilmeli, sistem üzerinde fazla dallanmamalı ve ordinatları mertebe olarak birbirinden çok farklı olmamalıdır.

- İzostatik esas sistemin basit kiriş, basit çerçeve veya bunların birleşmesinden oluşan bir sistem olması sağlanmalıdır.
- Bazı özel haller dışında genel olarak büyük konsollu sistemlerden kaçınılmalıdır.

Özel Hal:

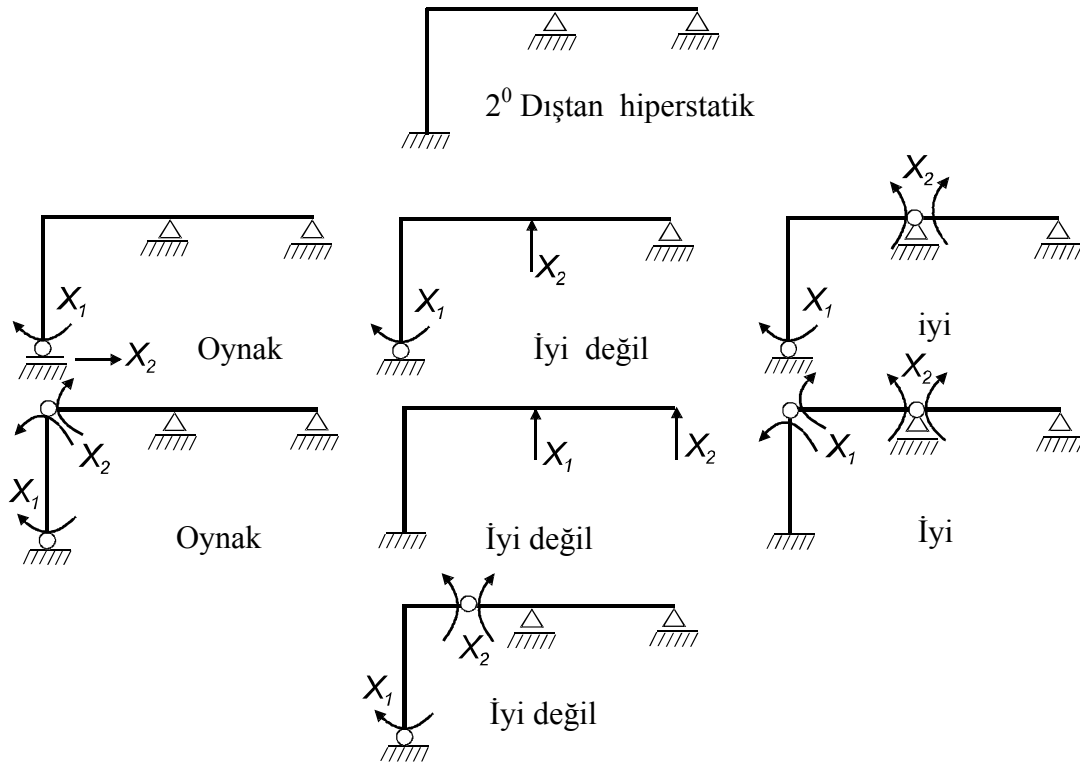


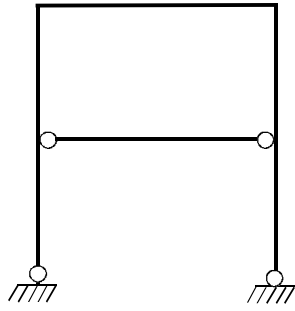
Hiperstatik Sistem

İzostatik Esas Sistem

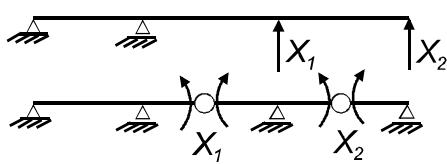
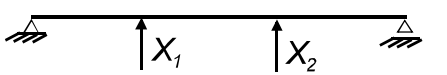
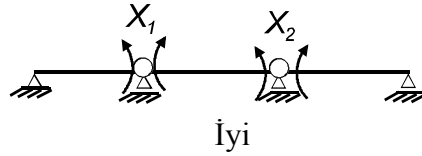
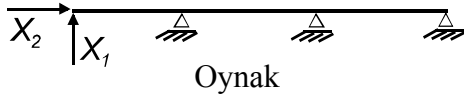
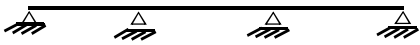
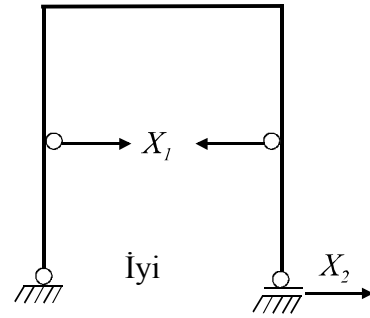
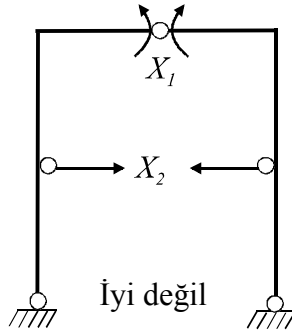
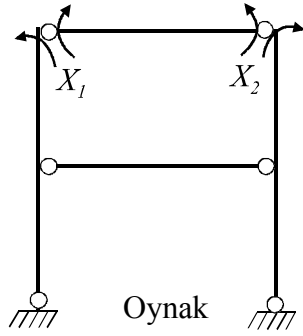
- Üç mafsallı çerçeve, gerber kirişi gibi  $M_0$  ve  $M_i$  diyagramları daha zor çizilen sistemlerden kaçınılmalıdır.

Örnekler:





1<sup>0</sup> İçten  
1<sup>0</sup> Dıştan  
2<sup>0</sup> Hiperstatik sistem



İyi değil

İyi değil