

Molet ve

Molet Saplamaları

MUKAVEMET Hesabı

(inceleme)

- II -

Kennedy

Önce, çember parçasının kütleliğini hesaplıyalım,

$$m = \frac{\gamma}{\rho} \pi R A \quad (\text{Şekil 7}) \quad (32)$$

m	γ	ρ	R	A
k_g	$k_g f / m^3$	$10 m/s^2$	m	m^2

m - Çember parçasının kütleliği

γ - Çember malzemesinin özgül ağırlığı

ρ - Yerçekimi ivmesi

R - Çember yarıçapı

A - Çember kesit alanı

Diğer taraftan özgül ağırlık, ρ yoğunluk olmak üzere $\gamma = \rho \cdot g$ bağıntısı ile hesaplanabilir.

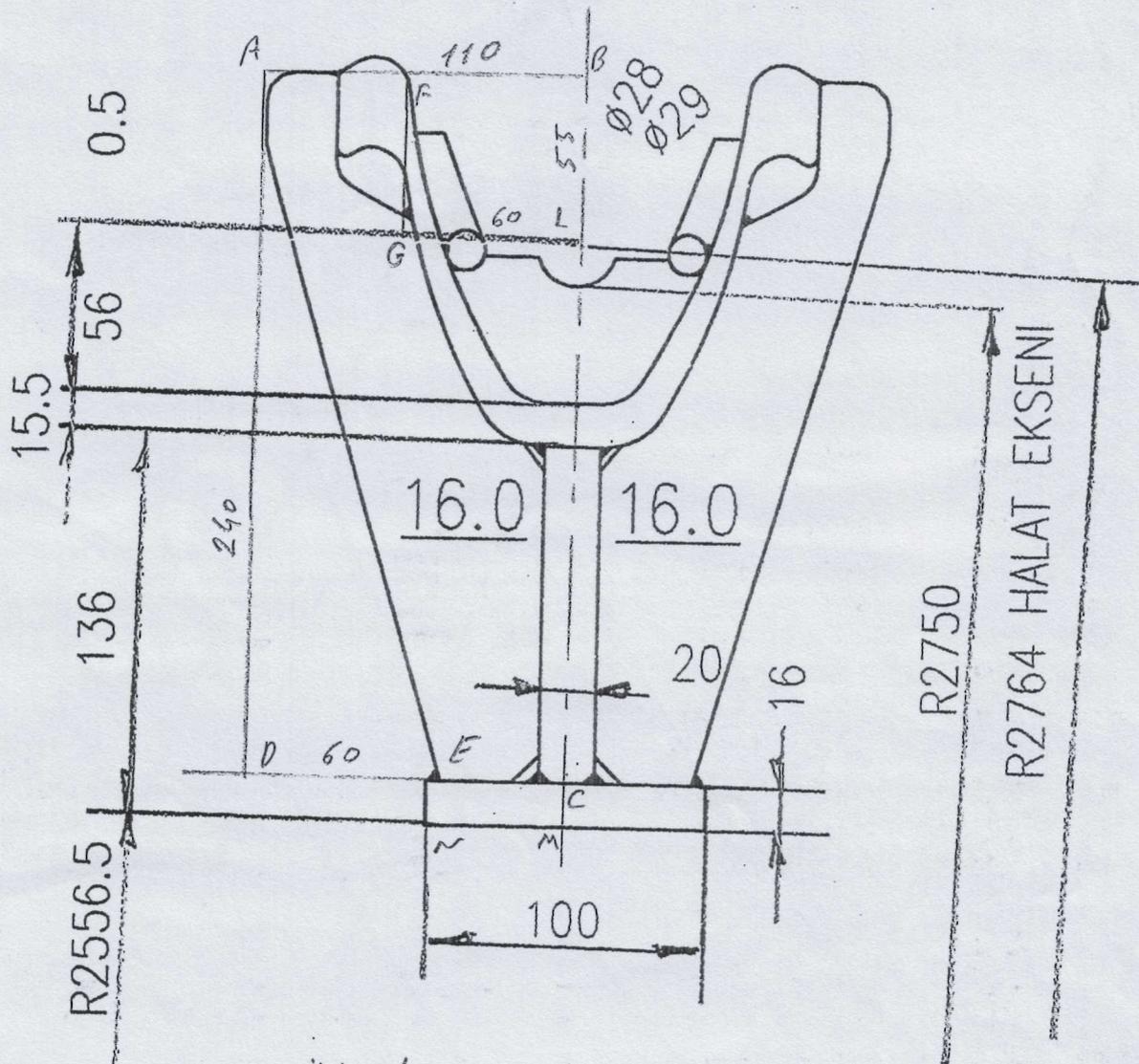
Boyut analizi;

$$[\gamma] = k_g / m^3 \cdot 10 m/s^2 = 10 (k_g m / s^2) / m^3$$

$$[\gamma] = 10 N/m^3 = 1 k_g f / m^3$$

dir.

Şimdi Şekil 9 dan faydalanarak, çember kesit alanını hesaplıyalım.



ölçek : ~ 1/25

Şekil 9 - Şekil 7 deki kollu moletin çember kesitidir (yaklaşık).


 $ABCD = 240 \cdot 110 = 26400 \text{ mm}^2$


 $ADE = \frac{1}{2} \cdot 240 \cdot 60 = 7200 \text{ mm}^2$


 $FGLB = 60 \cdot 55 = 3300 \text{ mm}^2$


 $ECMN = 16 \cdot 50 = 800 \text{ mm}^2$

Boşluklar : $7200 + 3300 = 10500 \text{ mm}^2$

Kesit alanı : $26400 - 10500 + 800 = 16700 \text{ mm}^2$

Tam kesit alanı A ,

$\| A = 2 \cdot 16700 \text{ mm}^2 = 33400 \text{ mm}^2 = 334 \text{ cm}^2$

(Hesap tam kesin değildir. Önce, verilen büyüklüklere göre bir ölçek çıkarılmış ve gerekli büyüklüklerde bu ölçek kullanılmıştır)

Çember parçasının kütlesi,

$m = \rho \cdot \pi R \cdot A$ (Eşitlik 32)

Çelik malzeme için,

$\rho = 7,8 \text{ t/cm}^3 = 7800 \text{ kg/m}^3$

alınarak,

$m = 7800 \text{ kg/m}^3 \cdot \pi \cdot \frac{5,5 \text{ m}}{2} \cdot 334 \cdot 10^{-4} \text{ m}^2$

$$m = 2251 \text{ kg}$$

Çember parçasının ağırlık merkezi;

$$y_G = \frac{2R}{\pi} \quad (\text{Eşitlik 24})$$

$$y_G = \frac{2 \cdot 5,5/2}{\pi}$$

$$y_G = 1,75 \text{ m}$$

($R = 5,5/2 \text{ m}$. Proje değeri dir. Şekil 7)

$m = 2251 \text{ kg}$. Çember parçası kütlesini

$y_G = 1,75 \text{ m}$ olan ağırlık merkezine koyalım.

Moletin n derininde, molet çemberini

iki parçaya ayırmaya çalışın merkezkaç kuvvet,

$$F_c = m \cdot y_G \cdot \omega^2 \quad (\text{Eşitlik 31})$$

Halat hızı

$$V_{\max} = 18 \text{ m/s}$$

Molet çapı,

$$D = 5,5 \text{ m}$$

Proje değeri olarak verildiğine göre

$$V = \frac{\pi D n}{60} \quad (\text{Eşitlik 30})$$

$$18 = \frac{\pi \cdot 5,5 \cdot n}{60}$$

$\| n \approx 62 \text{ d/d}$

$$\omega = \frac{\pi n}{30} = \frac{\pi \cdot 62}{30}$$

$\| \omega = 6,5 \text{ rad/s}$

$$F_c = 2251 \cdot 1,75 \cdot 6,5^2$$

$\| F_c = 166433 \text{ N}$

Ağırlık merkezindeki kütlenin çerçe (teğetsel) hızını da hesaplayabiliriz

$$v_G = y_G \cdot \omega \quad (\text{Eşitlik 30})$$

$$v_G = 1,75 \cdot 6,5$$

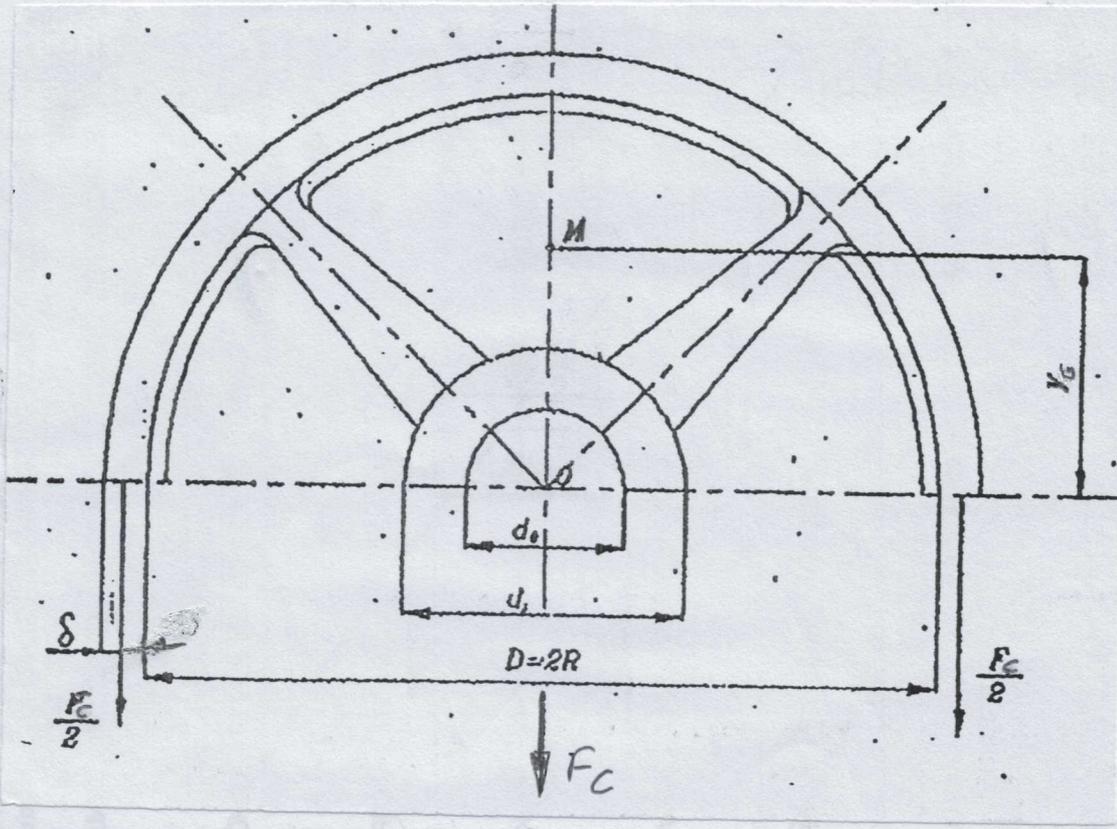
$\| v_G = 11,375 \text{ m/s}$

Ayrıca, merkezkaç kuvveti F_c den dolayı çember kesitindeki çekme gerilmesi malzeme bakımından yeterlidir?

Çekme gerilmesi (Şekil 10),

$$\sigma_{\varphi} = \frac{F_c}{2 \cdot A} = \frac{m \cdot y_G \cdot \omega^2}{2 \cdot A}$$

$$\sigma_{\varphi} = \frac{\left(\frac{\gamma}{\rho} \cdot \bar{A} \cdot R \cdot A\right) \cdot \left(\frac{2R}{\pi}\right) \cdot \omega^2}{2 \cdot A}$$



Şekil 10. Kollu molet [L2]

$$\sigma_c = \frac{\gamma}{f} R^2 \omega^2$$

$$v_{max} = R \cdot \omega \quad (\text{Max. hareket hızı})$$

$$\sigma_c = \frac{\gamma}{f} R^2 \omega^2 = \frac{\gamma}{f} v_{max}^2 = \rho \cdot v_{max}^2 \quad (33)$$

σ_c	ρ	v
N/m^2	kg/m^3	m/s

olarak bulunur. Hesaplayalım,

$$\sigma_c = 7800 \text{ kg/m}^3 \cdot (18 \text{ m/s})^2$$

$$\sigma_{\varphi} = 2527200 \text{ N/m}^2$$

$$\| \sigma_{\varphi} \approx 25,3 \text{ kgf/cm}^2$$

Molet malzemesi : St 52.3

$$\sigma_{AK} = 35 \text{ kgf/cm}^2$$

olduğuna göre verilen malzeme çok emniyetlidir.

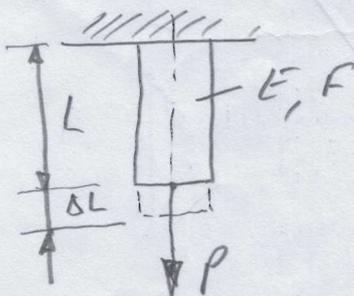
2- Kolların mukavemet kontrolü;

a/ Suat ÇARMAK hocadan [L2]:

Kolların mukavemet kontrolüne gelince, ki, bunlar çemberin parçalanmasından daha önem kazanır ve kontrolü mutlaka yapılmalıdır.

Yarı çemberde meydana gelen F_c santirifuj kuvvetin neden olduğu perileme dolayısıyla meydana gelen elastik şekil değiştirme boy uzaması şeklindedir.

Genel olarak bir çubukta, P kuvveti:



altındaki uzama miktarı

$$\Delta L = \frac{P \cdot L}{E \cdot F} = \sigma \cdot \frac{L}{E}$$

$$\sigma = \Delta L \cdot \frac{E}{L}$$

dir.

Çemberdeki elastik uzama miktarı = Δ_0 ,

Çember uzunluğu = $L = 2\pi R$

olduğuna göre,

$$\sigma_{\xi} = \Delta_0 \cdot \frac{E}{2\pi R} \quad \text{--- (34)}$$

şeklinde veya σ_{ξ} 'nin Eşitlik 33'deki değeri ile,

$$\sigma_{\xi} = \frac{\gamma}{f} \omega^2 R^2 = \Delta_0 \frac{E}{2\pi R} \quad \text{--- (35)}$$

yazılabilir.

Δ_0 uzaması ile çember boyu,

$$2\pi R + \Delta_0$$

çemberin elastik uzamasından dolayı çapı,

$$\frac{2\pi R + \Delta_0}{\pi}$$

olur ki bu çap büyümesi; kolların radyal doğrultuda δ_k kadar uzamasına neden olur.

Bu uzama miktarı,

$$2\delta_k + 2R$$

dir. Çemberin elastik uzamasından dolayı,

çapı, kolların uzamasından dolayı çember

çapına eşittir. Dolayısıyla kol,

$$\frac{2\pi R + d_0}{\pi} = 2\delta_k + 2R$$

$$\frac{d_0}{\pi} = 2\delta_k$$

$$\parallel \delta_k = \frac{d_0}{2\pi} \quad (36)$$

kaçar radyal doğrultuda uzamış olacaktır.

Buna göre kollarda meydana gelen çekme gerilmesi,

$$\sigma_{\zeta \max} = \delta_k \frac{E}{L_k} \leq \sigma_{\zeta \text{em}} \quad (37)$$

yaşılabilir.

L_k - Kol uzunluğu

$$L_k \approx 195 \text{ cm (Şekil 7; 15)}$$

E - Elastiklik modülü

$$E_{\text{çelik}} = 2,1 \cdot 10^5 \text{ N/mm}^2 = 2,1 \cdot 10^6 \text{ kgf/cm}^2$$

Çemberdeki elastik uzama miktarı,

$$\sigma_{\zeta} = d_0 \frac{E}{2\pi R} \quad (\text{Eşitlik 34})$$

$$25,3 \text{ kgf/cm}^2 = d_0 \cdot \frac{2,1 \cdot 10^6 \text{ kgf/cm}^2}{2\pi \cdot 550 \text{ cm}}$$

$$\parallel d_0 \approx 4,16 \cdot 10^{-2} \text{ cm}$$

Koldaki radyal doğrultuda uzama,

$$\delta_k = \frac{d_0}{2\pi} \quad (\text{Eşitlik 36})$$

$$\delta_k = \frac{4,16 \cdot 10^{-2}}{2\pi}$$

$$\parallel \delta_k = 6,62 \cdot 10^{-3} \text{ cm.}$$

Koldaki max. çekme gerilmesi,

$$\sigma_{\epsilon_{max}} = \delta_k \frac{E}{L_k} \leq \sigma_{\epsilon_{em}} \quad (\text{Eşitlik 37})$$

$$\sigma_{\epsilon_{max}} = 6,62 \cdot 10^{-3} \frac{2,1 \cdot 10^6}{195}$$

$$\parallel \sigma_{\epsilon_{max}} = 71,3 \text{ kgf/cm}^2$$

Malzeme : St 52.3

Akma sınırı : $\sigma_{AK} (= R_e) = 3500 \text{ kgf/cm}^2$

Kopma mukavemeti : $\sigma_K (= R_m) = 5200 \text{ kgf/cm}^2$

Emniyet katsayısı,

$$S = 7$$

ile, $(\sigma_{em})_{\epsilon_{ekme}} = \frac{\sigma_{AK}}{S} \quad (38)$

$$\sigma_{em. \epsilon_{ek.}} = \frac{3500}{7}$$

$$\| \sigma_{\text{em. sek.}} = 500 \text{ kgf/cm}^2$$

$$\| \sigma_{\text{max}} (= 71,3 \text{ kgf/cm}^2) < \sigma_{\text{em.}} (= 500 \text{ kgf/cm}^2)$$

Uygundur.

Sonuç: F_c merkezkaç kuvvetten dolayı,

- Şemlerdeki elastik uzama miktarı,

$$\| \Delta_0 = 4,16 \cdot 10^{-2} \text{ cm.}$$

- Şemlerdeki elastik uzamaya karşılık gelen çap büyümesi dolayısıyla kollanın radyal doğrultudaki uzama miktarı,

$$\| \delta_k = 6,62 \cdot 10^{-3} \text{ cm}$$

Molette şem kısmının kütlesi kollara göre daha büyük olduğundan santrifüj kuvvetin etkisi radyal doğrultuda şem kısmını kollara göre daha büyük miktarda elastik deformatsyona merkezden uzaklaştırır, bu durumda matematik olarak ikisinin arasında bir aralık olması gerekirse de bu katı cisim olarak mümkün olmaz ve sonuçta kollarla

çember kısmı arasında birbirlerini

çeken kuvvetler ve gerilmeler doğar.

Gerçek elastik deformasyonlar bu gerilmelerin hesaplarına dahil edilmesi ile bulunması gerekirse de sonuçlara etkisi çok önemli olmadığı için yukarıdaki hesaplama şekline dahil edilmemiştir [L2].

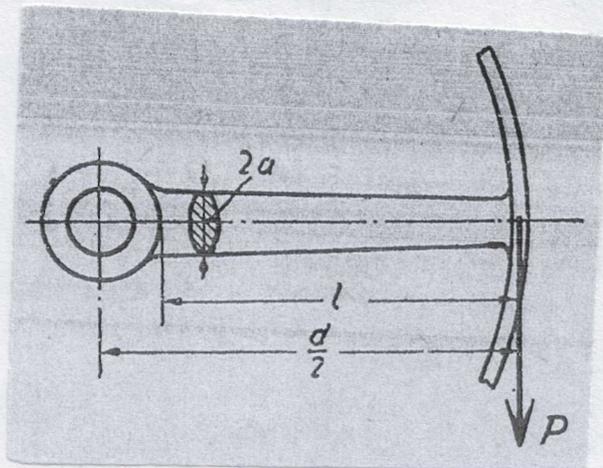
b) Hilmi İLTERİ hocamdan [L5] :

Örnek 6 :

Çapı $d = 9,4 \text{ m}$ olan bir dökme demir kasnak (Şekil 11) dakikada 60 defa dönerek $N = 12$ beygirlik bir güç nakletmektedir. Kasnağın 4 kolu vardır. Bunların kesiti elips olup elipsin büyük ve küçük eksenleri arasında $a : b = 2 : 1$ oranı vardır. Dökümün çekmeye emniyet gerilmesi ($\sigma_{emniyet} = 150 \text{ kgf/cm}^2$) olduğuna göre, bir kolun pöbeje birleştirildiği yerdeki eliptik kesitte a ve b değerlerini bulunuz.

Kol, kasnağın, pöbejinde ankastre, çerresinde ise serbest farzedilebilir.

Gücün nakli için kasnağa tatbiki gereken



Şekil 11- Kollu dökme demir kasnak [L5].

P çevre kuvvetini, yalnız bir kolun taşıdığını kabul edeceğiz. Bu takdirde kol, bir ucunda P kuvveti sarıkan, diğer ucu ankastre bir konsol giriş durumundadır. Bu girişte en büyük moment, şeklekt ucundaki $P \cdot L$ momentidir. Göbek boyutları verilmediğinden,

$$P \cdot L \approx P \cdot \frac{d}{2} = M_d$$

şerzede biliriz.

M_d - Döndürme (burulma) momentti.

$$M_d = 71620 \frac{N}{n} \quad (39)$$

M_d	N	n
kgf.cm	BG	d/ol

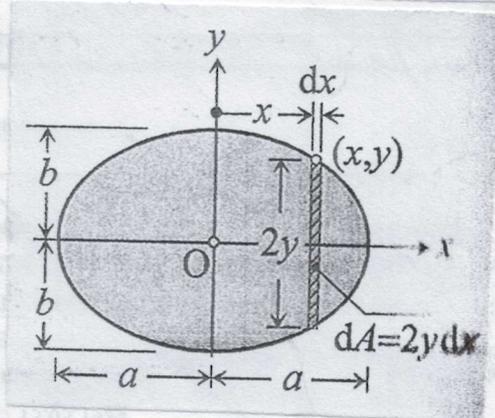
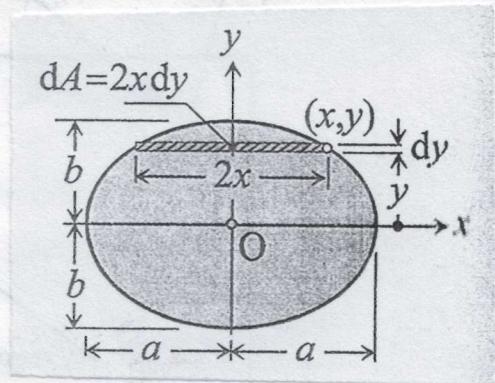
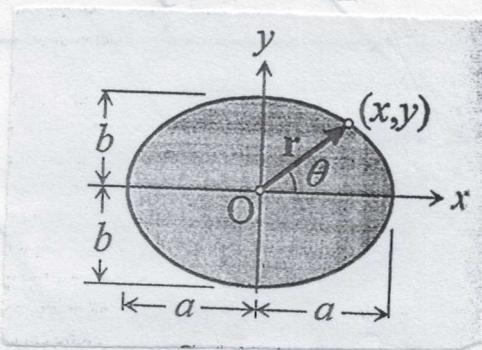
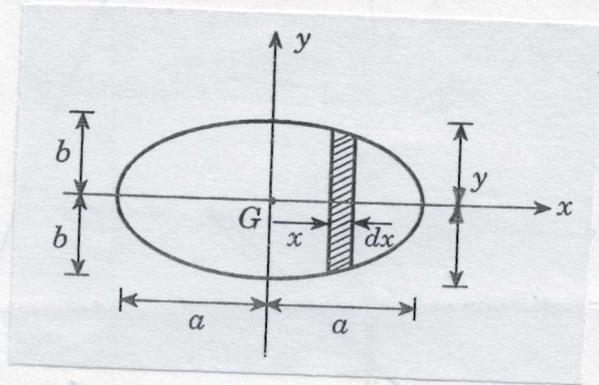
12

formulünden hesaplanabilir.

$$M_d = 71620 \frac{12}{60}$$

$$\| M_d = 14324 \text{ kgf.cm}$$

Şimdi, elips kesiti için gerekli olan I_x ve I_y olan eylemsizlik momentlerini hesaplayalım.



Şekil 12 - Eliptik kol kesiti [L10].

(x, y) noktasının koordinatları,

$$x = a \cos \theta$$

$$y = b \sin \theta$$

yozılabilir.

$$dA = 2x \cdot dy = 2a \cos \theta (b \cos \theta d\theta)$$

$$dA = 2ab \cos^2 \theta d\theta$$

x eksenine göre eylemsizlik momenti,

$$\bar{I}_x = \int_A y^2 \cdot dA \quad (\text{Eşitlik 1})$$

$$\bar{I}_x = \int_{-b}^b y^2 (2x \cdot dy) = \int_{-\pi/2}^{\pi/2} b^2 \sin^2 \theta (2a \cos \theta) (b \cos \theta) d\theta$$

$$\bar{I}_x = 2ab^3 \int_{-\pi/2}^{\pi/2} \sin^2 \theta \cdot \cos^2 \theta d\theta$$

$$\cos 2\theta = \cos^2 \theta - \sin^2 \theta = \cos^2 \theta - (1 - \cos^2 \theta)$$

$$\cos 2\theta = 2\cos^2 \theta - 1$$

$$\cos^2 \theta = \frac{1 + \cos 2\theta}{2}$$

$$\sin^2 \theta = 1 - \cos^2 \theta = 1 - \frac{1 + \cos 2\theta}{2}$$

$$\sin^2 \theta = \frac{1 - \cos 2\theta}{2}$$

$$\bar{I}_x = 2\alpha b^3 \int_{-\pi/2}^{\pi/2} \frac{1}{4} (1 - \cos 2\theta)(1 + \cos 2\theta) d\theta$$

$$\bar{I}_x = \frac{1}{2} \alpha b^3 \int_{-\pi/2}^{\pi/2} (1 - \cos^2 2\theta) d\theta$$

$$\cos 4\theta = \cos^2 2\theta - \sin^2 2\theta = \cos^2 2\theta - (1 - \cos^2 2\theta)$$

$$\cos 4\theta = 2 \cos^2 2\theta - 1$$

$$\cos^2 2\theta = \frac{1 + \cos 4\theta}{2}$$

$$\bar{I}_x = \frac{1}{2} \alpha b^3 \int_{-\pi/2}^{\pi/2} \left(1 - \frac{1 + \cos 4\theta}{2}\right) d\theta$$

$$\bar{I}_x = \frac{1}{4} \alpha b^3 \int_{-\pi/2}^{\pi/2} (1 - \cos 4\theta) d\theta$$

$$\bar{I}_x = \frac{1}{4} \alpha b^3 \left[\theta - \frac{1}{4} \sin 4\theta \right]_{-\pi/2}^{\pi/2}$$

$$\bar{I}_x = \frac{1}{4} \alpha b^3 \left[\left(\frac{\pi}{2} - \frac{1}{4} \sin 2\pi \right) - \left(-\frac{\pi}{2} - \frac{1}{4} \sin(-2\pi) \right) \right]$$

$$\bar{I}_x = \frac{1}{4} \pi \alpha b^3 \quad (40)$$

I_y eksenine göre eylemsizlik momenti.

$$I_y = \int_A x^2 dA \quad (\text{Eşitlik 2})$$

$$I_y dA = 2y dx$$

$$I_y = \int_{-a}^a x^2 (2y dx)$$

$$dA = 2b \sin \theta (-a \sin \theta d\theta)$$

$$dA = -2ab \sin^2 \theta d\theta$$

$$I_y = \int_{-\pi}^{-2\pi} a^2 \cos^2 \theta (-2ab \sin^2 \theta d\theta)$$

$$I_y = -2b a^3 \int_{-\pi}^{-2\pi} \sin^2 \theta \cos^2 \theta d\theta$$

I_x hesabında yaptığımız gibi;

$$I_y = -2b a^3 \int_{-\pi}^{-2\pi} \frac{1}{4} (1 - \cos 2\theta)(1 + \cos 2\theta) d\theta$$

$$I_y = -\frac{1}{2} b a^3 \int_{-\pi}^{-2\pi} (1 - \cos^2 2\theta) d\theta$$

$$I_y = -\frac{1}{2} b a^3 \int_{-\pi}^{-2\pi} \left(\frac{1 - \cos 4\theta}{2} \right) d\theta$$

$$I_y = -\frac{1}{4} b a^3 \left| \theta - \frac{1}{4} \sin 4\theta \right|_{-\pi}^{-2\pi}$$

COXIMT

$$I_y = -\frac{1}{4} b a^3 \left[-2\pi - \frac{1}{4} \sin(-8\pi) - (-\pi) + \frac{1}{4} \sin(-8\pi) \right]$$

$$I_y = -\frac{1}{4} b a^3 (-\pi)$$

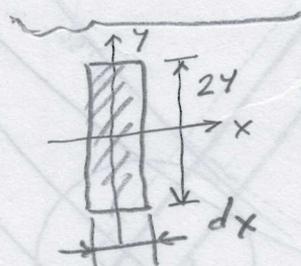
$$\| \underline{I_y = \frac{1}{4} \pi b a^3} \quad \text{--- (41)}$$

bulunur.

I_x eylemsizlik momentini aşağıda gösterildiği gibi de hesaplayabiliriz.

Verilen elips üzerinde Şekil 12 en üstte görülen taralı olan elemanı $dA = 2y dx$ alındığında bu eleman x eksenine göre eylemsizlik momentlerinin toplamı elipsin x eksenine göre I_x eylemsizlik momentini verecektir. Bu durumda,

$$I_x = \int_{-a}^a \frac{1}{12} (2y)^3 dx = \frac{2}{3} \int_{-a}^a y^3 dx$$



Dikdörtgen kesitin x eksenine göre eylemsizlik momentii $dx \cdot (2y)^3 / 12$ dir.

Elips denklemi,

$$\frac{x^2}{a^2} + \frac{y^2}{b^2} = 1$$

$$y = \frac{b}{a} \sqrt{a^2 - x^2}$$

$$I_x = \frac{2}{3} \frac{b^3}{a^3} \int_{-a}^a (a^2 - x^2)^{3/2} dx$$

$$I_x = 2 \cdot \frac{2}{3} \frac{b^3}{a^3} \int_0^a (a^2 - x^2)^{3/2} dx$$

$$I_x = \frac{4}{3} \frac{b^3}{a^3} \int_0^a (a^2 - x^2)^{3/2} dx$$

$x = a \sin \theta$ deęisiimi ile

$$I_x = \frac{4}{3} \frac{b^3}{a^3} \int_{\theta=0}^{\pi/2} (a^2 - a^2 \sin^2 \theta)^{3/2} a \cos \theta d\theta$$

$$I_x = \frac{4}{3} \frac{b^3}{a^3} \int_0^{\pi/2} \underbrace{(a^2 \cos^2 \theta)^{3/2}}_{a^3 \cos^3 \theta} \cdot a \cos \theta d\theta$$

$$I_x = \frac{4}{3} a b^3 \underbrace{\int_0^{\pi/2} \cos^4 \theta d\theta}$$

$$I_1 = \int_0^{\pi/2} \cos^4 \theta d\theta$$

$$I_1 = \int_0^{\pi/2} (\cos^2 \theta)^2 d\theta$$

$$I_1 = \int_0^{\frac{\pi}{2}} \left[\frac{1}{2} (1 + \cos 2\theta) \right]^2 d\theta$$

$$I_1 = \int_0^{\frac{\pi}{2}} \frac{1}{4} (1 + 2 \cos 2\theta + \cos^2 2\theta) d\theta$$

$$I_1 = \left[\frac{1}{4} \theta + \frac{1}{4} \sin 2\theta \right]_0^{\frac{\pi}{2}} + \frac{1}{4} \int_0^{\frac{\pi}{2}} \cos^2 2\theta d\theta$$

$$I_1 = \frac{\pi}{8} + \frac{1}{4} \int_0^{\frac{\pi}{2}} \left(\frac{1 + \cos 4\theta}{2} \right) d\theta$$

$$I_1 = \frac{\pi}{8} + \frac{1}{8} \left[\theta + \frac{1}{4} \sin 4\theta \right]_0^{\frac{\pi}{2}}$$

$$I_1 = \frac{\pi}{8} + \frac{1}{8} \left(\frac{\pi}{2} \right) = \frac{\pi}{8} + \frac{\pi}{16}$$

$$I_1 = \frac{3\pi}{16}$$

$$I_x = \frac{4}{3} ab^3 \cdot \frac{3\pi}{16}$$

$$(1) \underline{I_x = \frac{1}{4} \pi ab^3}$$

ayni sonuŝ elde edilir.

509825